

# R3D3-Rama 3D - podręcznik użytkownika

---

Podręcznik do programu R3D3-Rama 3D

2014-05-23

# Spis treści

<b>1</b>	<b>Wprowadzenie.....</b>	<b>7</b>
1.1	O programie .....	7
1.2	Cechy i możliwości programu .....	8
<b>2</b>	<b>Instalowanie i uruchamianie programu.....</b>	<b>11</b>
2.1	Wymagania sprzętowe i programowe .....	11
2.2	Instalowanie .....	11
2.3	Uruchamianie.....	11
2.4	Ekran programu .....	11
2.5	Funkcja chowania panelu zakładek i „drzewa projektu” .....	18
2.6	Otwieranie projektu .....	18
2.7	Zapis projektu .....	19
2.8	Autozapis i kopia bezpieczeństwa .....	19
2.9	Dołącz projekt.....	19
2.10	Zapis i odczyt struktury układu w pliku DXF .....	20
2.10.1	Import DXF .....	20
2.10.2	Export DXF .....	22
2.11	Funkcja podrysu.....	22
2.11.1	Funkcja wczytywania podrysu z pliku DXF .....	22
2.11.2	Funkcja zamiany prętów na podrys.....	24
2.12	Generator konstrukcji dachu z systemu ArCADia .....	25
2.12.1	Struktura okna generatora konstrukcji dachu .....	25
2.12.2	Struktura i funkcje „drzewa” konstrukcji dachu .....	28
2.13	Funkcje oczyszczania i weryfikacji projektu .....	30
2.13.1	Funkcja oczyszczania projektu .....	30
2.13.2	Funkcja weryfikacji projektu .....	31
2.14	Funkcja sprawdzania nowych wersji programu oraz aktualnie dostępnych licencji.....	32
2.15	Przywracanie baz, projektów i ustawień.....	33
<b>3</b>	<b>Podstawy.....</b>	<b>35</b>
3.1	Elementy projektu.....	35
3.1.1	Węzły i pręty .....	35
3.1.2	Układy lokalne prętów .....	35
3.1.3	Ustawianie kierunku układu lokalnego .....	36
3.1.4	Grupowanie prętów .....	37
3.1.5	Profile.....	38
3.1.6	Przeguby.....	38
3.1.7	Podpory .....	39
3.1.8	Obciążenia.....	40
3.1.9	Grupy obciążeń .....	40
3.1.10	Okno grup obciążeń, obwiednia i kombinatoryka dla Norm Polskich .....	40

Wprowadzenie

3.1.11	Okno grup obciążeń, obwiednia i kombinatoryka wg Eurokodu PN-EN.....	41
3.1.12	Grupy obciążeń typu „multi” .....	44
3.1.13	Zależności grup obciążeń.....	46
3.1.14	Kombinacje użytkownika .....	47
3.1.15	Wprowadzanie wymiarów do modelu.....	49
3.2	Wizualizacja.....	50
3.3	Zapisywanie widoków i praca z widokami.....	51
3.4	Szczegółowa wizualizacja 3D.....	52
3.5	Wprowadzanie danych o geometrii .....	54
3.6	Pomoce rysunkowe przy tworzeniu konstrukcji .....	54
3.6.1	Siatka.....	54
3.6.2	Dociąganie do węzłów .....	55
3.6.3	Śledzenie .....	55
3.6.4	Funkcja zaawansowanego śledzenia .....	56
3.6.5	Funkcja przełączania węzła początkowego .....	58
3.6.6	Funkcja zmierz odległość .....	58
3.6.7	Funkcja pomiaru kąta między prętami .....	58
3.6.8	Punkty przyciągania .....	59
3.6.9	Wprowadzanie elementów w trybie „orto” .....	63
3.6.10	Podgląd 2D przekroju elementu .....	63
3.6.11	Blokowanie kursora (chwilowe) .....	64
3.6.12	Pierwszy węzeł .....	65
3.6.13	Tryby wprowadzania elementów prętowych .....	65
3.6.14	Dodatkowe możliwości trybu graficznego.....	65
3.7	Generatory konstrukcji .....	67
3.8	Generatory kratownic i wiązarów .....	67
3.8.1	Kratownice płaskie .....	68
3.8.2	Wiązary dachowe .....	70
3.8.3	Wieże kratowe.....	71
3.9	Generator przekryć geodezyjnych .....	72
3.9.1	Przekrycia geodezyjne.....	72
3.9.2	Opis generatora przekryć geodezyjnych.....	73
3.9.3	Opis okna generatora przekryć geodezyjnych .....	74
3.10	Selekcja węzłów, prętów i obciążeń.....	75
3.11	Funkcja zaznaczania prętów we wskazanej płaszczyźnie.....	76
3.12	Funkcje menu kontekstowego .....	76
3.13	Kopiowanie wielokrotne elementów układu .....	80
3.14	Funkcja kopiowania przez schowek.....	81
3.15	Obrót i lustro .....	83
3.16	Funkcja wydłużania elementów .....	84
3.17	Ukrywanie prętów .....	85
3.18	Obliczanie naprężeń normalnych .....	85

Wprowadzenie

3.19	Naprężenia w przekroju .....	87
3.19.1	Naprężenia normalne w przekroju .....	88
3.19.2	Naprężenia styczne w przekroju .....	89
3.19.3	Naprężenia zredukowane w przekroju .....	91
3.20	Raport z obliczeń statycznych.....	93
3.21	Tworzenie animacji deformacji .....	95
3.22	Właściwości projektu .....	95
3.23	Ustawienia programu .....	98
3.24	Praca ze złożonymi strukturami prętowymi .....	99
3.25	Typowe błędy modelowania układu statycznego .....	100
<b>4</b>	<b><i>Przekroje elementów.....</i></b>	<b>103</b>
4.1	Manager przekrojów .....	103
4.2	Przekroje tablicowe.....	104
4.3	Biblioteka użytkownika .....	106
4.4	Przekroje o dowolnym kształcie .....	106
4.5	Edycja przekrojów .....	107
4.6	Przekroje o zmiennej geometrii .....	112
4.6.1	Definiowanie profili zmiennych, ich możliwości i ograniczenia.....	112
4.6.2	Edycja przekrojów o zmiennej geometrii .....	113
4.6.3	Podział proporcjonalny prętów o zmiennej geometrii .....	115
4.6.4	Obliczenia prętów o przekroju zmiennym.....	115
4.7	Biblioteka materiałów .....	116
<b>5</b>	<b><i>Tworzenie przykładowej konstrukcji.....</i></b>	<b>118</b>
5.1	Opis konstrukcji.....	119
5.2	Przygotowanie .....	119
5.3	Generator ram prostokątnych.....	120
5.4	Usuwanie zbędnych prętów .....	121
5.5	Generator łuków .....	121
5.6	Wprowadzanie przegubów.....	123
5.6.1	Połącz pręty .....	123
5.6.2	Odłącz pręty .....	124
5.6.3	Dołącz pręty do podpory .....	124
5.7	Rysowanie prętów połączonych przegubami .....	125
5.8	Dzielenie prętów węzłami.....	125
5.9	Scalanie prętów.....	127
<b>6</b>	<b><i>Modyfikowanie wprowadzonego układu.....</i></b>	<b>129</b>
6.1	Informacje o geometrii i obciążeniach.....	129
6.2	Modyfikacje prętów .....	129



Wprowadzenie

6.3	Modyfikacje podparcia .....	130
6.4	Funkcja cofnij i przywróć .....	130
6.5	Edycja elementów z poziomu „drzewa projektu” .....	130
6.6	Funkcja filtrowania elementów projektu .....	135
<b>7</b>	<b><i>Obciążenia układu</i></b> .....	<b>138</b>
7.1	Grupy obciążeń .....	138
7.2	Zależności grup obciążeń .....	139
7.3	Wprowadzenie obciążeń .....	139
7.4	Modyfikacje wprowadzonych obciążeń .....	143
7.5	Zmiany w obciążeniach wywołane zmianą geometrii układu .....	144
7.6	Obciążenia ruchome .....	144
7.6.1	Opis ogólny .....	144
7.6.2	Definiowanie grupy obciążenia ruchomego .....	145
7.6.3	Edycja obciążenia ruchomego .....	148
7.6.4	Wpływ modyfikacji układu na obciążenia ruchome .....	150
7.6.5	Synchronizacja grup obciążenia ruchomego .....	150
7.6.6	Obliczenia oraz prezentacja wyników dla grupy obciążenia ruchomego .....	151
7.7	Identyfikacja obciążeń powielonych .....	153
7.8	Grupowa edycja obciążeń prętowych i węzłowych .....	154
7.9	Obciążenia powierzchniowe .....	156
7.9.1	Informacje ogólne .....	156
7.9.2	Zadawanie obciążeń powierzchniowych .....	157
7.9.3	Zadawanie obciążeń powierzchniowych trapezowych .....	161
7.9.4	Definowanie otworów w powierzchni obciążenia .....	163
7.9.5	Rozkład obciążenia powierzchniowego na wybrane pręty i węzły układu .....	164
7.9.6	Edycja i wizualizacja obciążeń powierzchniowych .....	166
<b>8</b>	<b><i>Cięgna</i></b> .....	<b>171</b>
8.1	Definiowanie prętów typu ciągnio .....	171
8.2	Modyfikacje cięgien .....	172
8.3	Obliczanie układów z cięgnami .....	172
8.4	Statyka i wymiarowanie cięgien .....	174
<b>9</b>	<b><i>Pręty na mimośrodku</i></b> .....	<b>175</b>
9.1	Definiowanie prętów na mimośrodku .....	175
9.2	Edycja i modyfikacje prętów na mimośrodku .....	178
9.3	Obliczenia prętów na mimośrodku .....	178
<b>10</b>	<b><i>Obliczenia statyczne</i></b> .....	<b>179</b>
10.1	Optymalizacja obliczeń statycznych .....	179
10.2	Obliczenia wg teorii II rzędu .....	180

Wprowadzenie

10.3	Uwzględnianie imperfekcji przechyłowych dla wielokondygnacyjnych ram stalowych wg normy PN-EN 1993-1-1 i PN-90/B-03200 .....	182
<b>11</b>	<b><i>Analiza wyników</i></b> .....	<b>185</b>
11.1	Zapamiętywanie wyników obliczeń .....	185
11.2	Analiza wyników na ekranie.....	186
11.3	Funkcja wizualizacji reakcji .....	189
11.4	Funkcja wizualizacji wartości na wykresach globalnych .....	189
11.5	Etykiety globalnych ekstremów wykresów sił wewnętrznych i naprężeń.....	191
11.6	Funkcja raportu z ekranu graficznego.....	192
11.7	Podstawowe typy raportów.....	195
11.8	Przygotowanie do wymiarowania.....	195
11.9	Obwiednia ugięć względnych.....	198
11.10	Wykazy materiałowe .....	199
<b>12</b>	<b><i>Przykładowy raport wyników obliczeń</i></b> .....	<b>201</b>
<b>13</b>	<b><i>Przykładowe schematy układów statycznych</i></b> .....	<b>212</b>
<b>14</b>	<b><i>Wymiarowanie zbiorcze</i></b> .....	<b>216</b>
14.1	Opis ogólny funkcji wymiarowania .....	216
14.2	Elementy wymiarowe.....	216
14.2.1	Tworzenie elementów wymiarowych .....	217
14.2.2	Edycja elementów wymiarowych .....	218
14.3	Edycja grup prętów i elementów w grupach.....	220
14.4	Grupy podpór .....	222
14.5	Definicje typu wymiarowania .....	222
14.6	Wymiarowanie zbiorcze.....	223
14.7	Wymiarowanie zbiorcze podpór w module EuroStopa.....	230
14.8	Wymiarowanie indywidualne podpór w module Fundamenty bezpośrednie programu Konstruktor .....	231
14.9	Raport z wymiarowania zbiorczego .....	232
14.10	Raport z wymiarowania – przykład .....	233

## Wydawca

ArCADiasoft Chudzik sp. j.  
ul. Sienkiewicza 85/87  
90-057 Łódź  
[www.arcadiasoft.pl](http://www.arcadiasoft.pl)

## Prawa autorskie

Zwracamy Państwu uwagę na to, że stosowane w podręczniku określenia software'owe i hardware'owe oraz nazwy markowe danych firm są prawnie chronione.

Program komputerowy oraz podręcznik użytkownika zostały opracowane z najwyższą starannością i przy zachowaniu wszelkich możliwych środków kontrolnych.

Pomimo tego nie można całkowicie wykluczyć wystąpienia błędów.

Pragniemy w związku z tym zwrócić uwagę na to, że nie możemy udzielić gwarancji, jak również ponosić prawnej odpowiedzialności za wynikłe stąd skutki.

Za podanie nam ewentualnych błędów będziemy wdzięczni.

# 1 WPROWADZENIE

## 1.1 O PROGRAMIE

Program **R3D3-Rama 3D** służy do przeprowadzania obliczeń statycznych płaskich i przestrzennych układów prętowych. Dzięki wygodnemu i przejrzystemu interfejsowi użytkownika program można wykorzystywać nie tylko

w projektowaniu, ale i do celów edukacyjnych.

Wprowadzanie danych w programie jest intuicyjne - geometrię układu można zdefiniować, używając wyłącznie myszki. Dostępne są generatory podstawowych konstrukcji. W programie zawarta jest biblioteka stałowych przekrojów walcowanych i zimnogiętych, elementów żelbetowych i drewnianych. Narysowanie dość skomplikowanego układu to kwestia minut, obliczenia i prezentacja danych odbywają się w czasie rzeczywistym (dla niedużych układów do stu prętów). Program umożliwia łatwe wprowadzanie płaskich układów prętowych, niewielkich, złożonych z kilku prętów układów przestrzennych, jak i dużych struktur 3D zawierających setki prętów i węzłów. Dzięki temu możliwe jest liczenie takich układów konstrukcyjnych, jak np: ramy wielokondygnacyjne i wielonawowe, kratownice płaskie i przestrzenne, wieże kratowe, powierzchniowe struktury prętowe, ruszty prętowe itp.

Wyniki prezentowane są na ekranie w postaci graficznej oraz numerycznej. Widok roboczy ekranu graficznego oraz widok 3D układu można płynnie przesuwać, powiększać i obracać - można obejrzeć go z dowolnej pozycji w rzucie prostokątnym i perspektywie.

Istnieje możliwość eksportu danych do programów CAD i wyników do formatu RTF akceptowanego przez większość edytorów tekstu. Dodatkowo można zapisać animację deformacji układu.

## 1.2 CECHY I MOŻLIWOŚCI PROGRAMU

- Obliczenia statyczne płaskich i przestrzennych układów prętowych o stałym i zmiennym przekroju pręta na długości.
- Możliwość w pełni graficznego zadawania i modyfikacji danych jedynie na płaszczyźnie 2D ekranu, z możliwością przełączania się między płaszczyznami prostopadłymi 3D.
- Możliwość pełnego zapisywania i odczytywania geometrii układów statycznych (płaskich i przestrzennych) do plików DXF oraz praca na przestrzennym podrysie z pliku DXF.
- Funkcja wczytywania podrysu z pliku DXF i praca na podrysie.
- Funkcja zamiany prętów układu na podrys.
- Możliwość wczytywania podrysów dachów z systemu ArCADia oraz automatyczna generacja konstrukcji połączeń dachowych.
- Możliwość precyzyjnego określania współrzędnych względnych z klawiatury w układzie kartezjańskim i biegunowym.
- Możliwość włączenia podpowiedzi kontekstowych, wyświetlanych przy kursorze dla operacji graficznych.
- Możliwość przełączania między perspektywą a rzutem równoległym.
- Powiększanie i przesuwanie układu oraz jego dowolne obracanie w czasie rzeczywistym.
- Możliwość rysowania układów prętowych polinią o węzłach sztywnych lub przegubowych.
- Zaawansowany tryb śledzenia przy wprowadzaniu nowych elementów do układu.
- Narzędzia wzorowane na aplikacjach CAD, wykorzystujące przyciąganie do istniejących węzłów, punktów środkowych prętów, prostopadłych, punktów bliskich na prętach, punktów przecięcia prętów, punktów przyłożenia obciążenia i punktów zdefiniowanej siatki wraz z elementami śledzenia.
- Możliwości dodawania elementów w nowym trybie „orto” na jednej z płaszczyzn głównych lub w trybie przestrzennym.
- Możliwość włączenia podglądu 2D, przekroju wprowadzanego pręta w płaskim i przestrzennym trybie wprowadzania elementów.
- Możliwość blokowania ekranu graficznego przy dowolnym ustawieniu edytowanego układu.
- Grupowe możliwości modyfikacji węzłów, podpór, prętów i obciążeń.
- Możliwość edycji elementów układu z poziomu drzewa projektu.
- Wzorowane na aplikacjach narzędzia CAD do edycji wprowadzonych danych, takie jak: kopiowanie, wielokrotne kopiowanie w kierunku zadanego wektora (z ciągnięciem lub bez oraz ze skalowaniem lub bez), odsuwanie, przesuwanie, wydłużanie, usuwanie prętów i węzłów, obracanie, odbicia lustrzane, wyrównywanie węzłów, cofanie i przywracanie wprowadzonych zmian.
- Możliwość zeszywniania dowolnych grup prętów w węzle oraz prętów i podpór.
- Możliwość grupowania prętów i łatwej selekcji grup prętów.
- Możliwość selekcji prętów we wskazanej płaszczyźnie.
- Możliwość podziału pręta węzłami na części z zachowaniem obciążeń.
- Możliwość scalania prętów współliniowych z zachowaniem obciążeń.
- Możliwość kopiowania części lub całości układu przez schowek między różnymi projektami i w ramach jednego projektu.
- Możliwość ustawiania, obracania i zmiany kierunku układu lokalnego pręta.
- Funkcja pomiaru odległości w projekcie oraz kąta między dwoma dowolnymi prętami układu.
- Manager profili prętów ze zdefiniowaną biblioteką profili stalowych, żelbetowych, drewnianych oraz możliwością rozszerzania biblioteki o własne profile i złożenia profili w danym projekcie.
- Możliwość tworzenia przekrojów prętów o dowolnym kształcie, docinanie przekrojów pojedynczych, kopiowanie, obracanie, przesuwanie części składowych przekroju złożonego.
- Możliwość automatycznego wyrównania osi głównych do układu lokalnego pręta.
- Możliwość wczytywania geometrii przekroju pręta z pliku DXF.
- Automatyczne obliczanie wszystkich możliwych charakterystyk przekroju w układzie osi lokalnych i głównych, łącznie z wyznaczaniem rdzenia przekroju.
- Możliwość definiowania i obliczania prętów o zmiennej geometrii.
- Podział proporcjonalny prętów o zmiennej geometrii przy każdym podziale pręta – jako funkcja globalna i lokalna działająca tylko przy funkcji podział pręt węzłami.
- Wyznaczanie momentów statycznych dowolnych części odciętych przekroju w układzie osi głównych.

## Wprowadzenie

- Biblioteki predefiniowanych parametrów materiałowych w pliku XML, zawierające: stal, drewno lite i klejone, aluminium, betony oraz możliwość zapisu i edycji materiałów użytkownika.
- Możliwość tworzenia układów hybrydowych ze względu na materiał.
- Obciążenia: siły skupione, momenty skupione, obciążenia ciągłe, momenty ciągłe, podgrzanie pręta, różnica temperatur, siły skupione węzłowe, osiadanie podpór, obroty podpór.
- Obciążenia zadawane w grupach obciążeń stałych i zmiennych (pojedynczych lub multi) z możliwością określania współczynników obciążenia.
- Możliwość ustawiania poszczególnych grup obciążeń jako aktywne lub nieaktywne (nieuwzględniane podczas obliczeń), widoczne lub niewidoczne.
- Możliwość grupowej edycji obciążeń prętowych i węzłowych.
- Możliwość zadawania i edycji obciążeń powierzchniowych równomiernych i trapezowych oraz rozkład obciążeń powierzchniowych na obciążenia prętowe i węzłowe.
- Dla zaznaczonych obciążeń powierzchniowych z menu kontekstowego prawego klawisza myszki wprowadzono możliwość ich kopiowania.
- Identyfikacja obciążeń powielonych z możliwością usuwania duplikatów lub ich scalania.
- Możliwość zadawania, obliczania i wizualizacji wyników dla zdefiniowanych grup obciążeń ruchomych.
- Możliwość określania wzajemnych zależności między grupami obciążeń, wykorzystywanych przy budowaniu obwiedni z automatycznym sprawdzaniem ich poprawności.
- Możliwość dodatkowego zadawania własnych kombinacji użytkownika.
- Możliwość włączania i wyłączania aktywności zdefiniowanych kombinacji.
- Możliwość tworzenia i zapisywania w projekcie własnych widoków układu.
- Możliwość wprowadzenia do projektu wymiarów: pionowych, poziomych i równoległych.
- Automatyczne uwzględnianie ciężaru własnego.
- Pełny zestaw typów podpór z możliwością określania ich sprężystości.
- Generatory parametryczne konstrukcji: przestrzennych ram prostokątnych, łuków (parabolicznych i kołowych), kratownic płaskich, drewnianych wiązarów dachowych, wież przestrzennych i przekryć geodezyjnych.
- Możliwość definiowania prętów typu ciągnio i wykonywania obliczeń statycznych dla układów zawierających ciągnia dla poszczególnych grup obciążeń i zdefiniowanych kombinacji.
- Możliwość definiowania w układzie prętów na mimośrodku (jednostronnym lub dwustronnym) z równoległe przesuniętą osią pręta.
- Możliwość selekcji grup prętów, elementów wymiarowych i grup obciążeń, bezpośrednio z poziomu drzewa projektu.
- Możliwość filtrowania i selekcji poszczególnych typów obiektów projektu po zadanych parametrach filtrowania.
- Możliwość oczyszczania i weryfikacji utworzonego modelu projektu.
- Wyniki dla poszczególnych grup obciążeń, dowolnej kombinacji grup obciążeń i zdefiniowanej kombinacji oraz obwiednia wyliczana automatycznie przez program.
- Funkcja zapamiętywania wyników ostatnio wykonanych obliczeń statycznych układu i wymiarowania zbiorczego układu.
- Możliwość wykonywania obliczeń statycznych według teorii II rzędu.
- Możliwość uwzględniania imperfekcji przechyłowych dla wielokondygnacyjnych i wielonawowych ram stalowych wg normy *PN-EN 1993-1-1* i *PN-90/B-03200* przy obliczeniach wg teorii II rzędu.
- Możliwość wizualizacji kierunków i wartości reakcji podporowych.
- Odrębne zasady definicji grup i oddziaływań oraz automatycznej budowy kombinatoryki dla obliczeń statycznych wg Polskich Norm i Eurokodów PN-EN.
- Wyznaczanie pełnej obwiedni naprężeń normalnych oraz obliczanie naprężeń normalnych dla poszczególnych grup i sumy grup obciążeń, kombinacji i obwiedni.
- Możliwość wizualizacji schematu statycznego, budującego wskazane ekstremum obwiedni.
- Wyznaczanie wykresu naprężeń normalnych, stycznych i zredukowanych w dowolnym punkcie na przekroju pręta.
- Znajdowanie na przekroju pręta miejsca występowania maksymalnego naprężenia zredukowanego.
- Szybki podgląd struktury w widoku 3D, pozwalający na selekcję prętów o przekroczonych dopuszczalnych naprężeniach normalnych.
- Możliwość wizualizacji wyników sił wewnętrznych, reakcji, deformacji i naprężeń normalnych na ekranie monitora (dla całego układu i pojedynczego pręta).

## Wprowadzenie

- Funkcja wyświetlania i wygaszania wartości sił wewnętrznych, naprężeń i przemieszczeń na wykresach globalnych, na ekranie graficznym, dla wartości ekstremalnych oraz dla wybranych punktów użytkownika na zakładce **Wyniki**.
- Funkcja tworzenia raportu **RTF** z widoku ekranu graficznego układu z wykresami sił wewnętrznych, naprężeń i przemieszczeń lub wynikami wymiarowania zbiorczego dla zakładki **Wyniki i Wymiarowanie**.
- Możliwość ukrywania części struktury projektu na etapie edycji danych i przeglądania wyników.
- Wizualizacja deformacji układu - animacja w czasie rzeczywistym.
- Tworzenie wielu różnych raportów zawierających wyniki tabelaryczne i graficzne w formacie RTF.
- Możliwość dowolnego ustawiania zakresu raportu i jego formy (czcionki, ramki itp.).
- Zwięzła forma raportów.
- Szerokie możliwości modyfikacji interfejsu, ustawień programu i projektu oraz sposobu prezentacji danych i wyników.
- Możliwość przełączania wersji językowej programu (polska, angielska, niemiecka) w trakcie pracy programu.
- Dostosowanie obliczeń statycznych do potrzeb wymiarowania konstrukcji stalowych, drewnianych i żelbetowych.
- Możliwość tworzenia grup podpór i wymiarowania stóp fundamentowych.
- Dwustronna współpraca z modułami wymiarującymi **InterStal**, **InterDrewno**, **EuroStal**, **EuroŻelbet**, **EuroStopa**, **EuroDrewno**, oraz jednostronna z modułem **Fundamenty bezpośrednio** programu **Konstruktor**.
- Wyznaczanie obwiedni ugięć względnych przy wymiarowaniu indywidualnym i zbiorczym.
- Możliwość automatycznego wymiarowania zbiorczego całości wprowadzonego układu, na podstawie typów wymiarowania przypisanych do grup prętów i zdefiniowanych elementów wymiarowych.
- Funkcja sprawdzania dostępności nowych wersji programu.
- Wykazy materiałowe.

## 2 INSTALOWANIE I URUCHAMIANIE PROGRAMU


### 2.1 WYMAGANIA SPRZĘTOWE I PROGRAMOWE

- komputer z jednym z następujących systemów operacyjnych: Windows XP SP2, Vista, Windows 7
- 400 MB wolnej przestrzeni na dysku,
- 512 MB pamięci operacyjnej (zalecane 2 GB lub więcej przy obliczeniach układów z większą ilością elementów - kilkaset węzłów),
- zalecany procesor 2 GHz lub szybszy,
- minimalna rozdzielczość ekranu monitora 1024 x 768 (ze względu na prace na ekranie graficznym zalecana jak najwyższa).
- *MS Word* (od wersji 2003) lub bezpłatna przeglądarka *Word Viewer*.

### 2.2 INSTALOWANIE

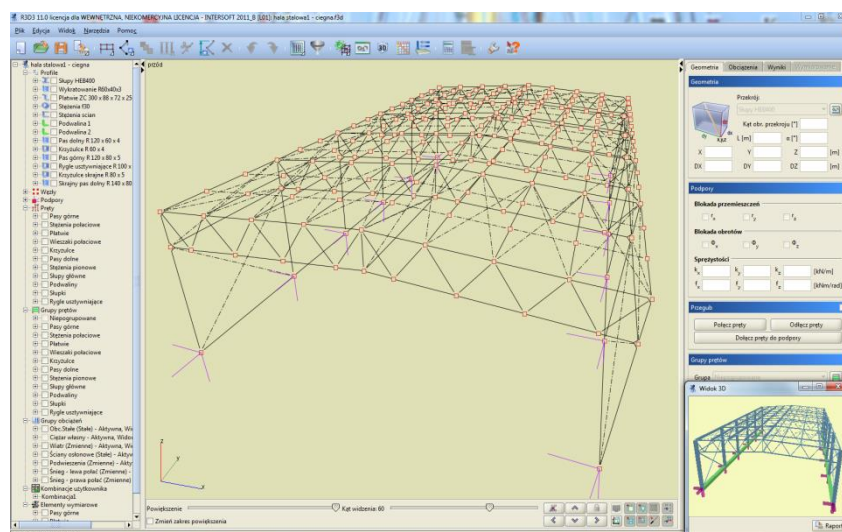
Standardowo instalacja programu uruchamia się automatycznie po włożeniu płyty CD do napędu. W przypadku gdy wyłączony jest *Autostart*, należy samodzielnie uruchomić instalację. Należy otworzyć zawartość napędu CD (*Mój komputer/Stacja dysków CD*), a następnie uruchomić plik *Setup.exe* w katalogu właściwym dla danego programu. Po rozpoczęciu instalacji należy postępować zgodnie z instrukcjami wyświetlanymi na ekranie. W przypadku płyty zaopatrzonej w menu startowe, należy posłużyć się opcjami dostępnymi w tym programie, a następnie postępować zgodnie z poleceniami wyświetlanymi przez program instalacyjny.

### 2.3 URUCHAMIANIE

Program można uruchomić, klikając dwukrotnie na ikonę  programu znajdującą się na *Pulpicie*.

### 2.4 EKRAAN PROGRAMU

Wygląd okna programu przedstawiony jest na rysunku 2.1.



Rys. 2.1 Główne okno programu



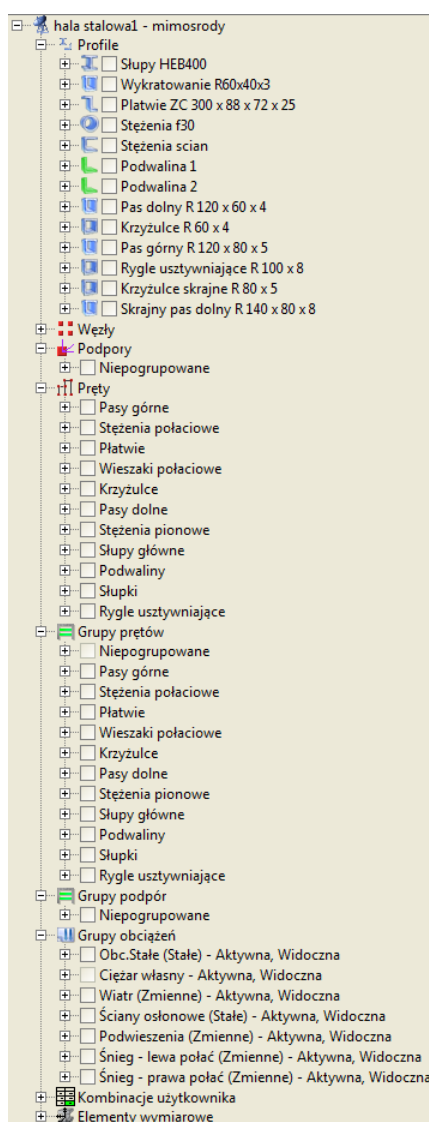
## Instalowanie i uruchamianie programu

W głównej części okna znajduje się pole używane do prezentacji oraz wprowadzania układu. Po prawej stronie znajdują się cztery zakładki **Geometria**, **Obciążenia**, **Wyniki**, **Wymiarowanie** zawierające elementy pomocnicze dla poszczególnych funkcji programu. Poniżej znajdują się suwaki do regulacji powiększenia, kąta patrzenia oraz przyciski do obracania i blokowania widoku układu.

Z lewej strony na krawędzi okna programu dostępny jest rozwijalny panel zawierający aktualną strukturę tworzonych lub edytowanego projektu w postaci „**drzewa projektu**”. Kliknięcie na dowolnym przecie, węźle lub podporze

w drzewie podświetla ten element w graficznej strukturze projektu i odwrotnie, wskazanie pręta, węzła lub podpory na ekranie graficznym, przy jednocześnie naciśniętym przycisku *Ctrl*, powoduje przełączenie na odpowiadający element

w drzewie projektu. Pręty wyświetlane są kolejno w drzewie projektu, według numeracji w poszczególnych grupach prętów. Łapiąc za prawą krawędź okna, w którym wyświetlane jest „**drzewo projektu**”, możemy je dowolnie poszerzać lub zwężać. Małutkie strzałki skierowane w prawo i lewo na tej krawędzi pozwalają na jego całkowite schowanie lub rozwinięcie. Ostatnie ustawienie drzewa zapamiętywane jest w programie. Analogiczne operacje można wykonać na prawym panelu zakładek.



Rys. 2.2 Drzewo projektu

Struktura „**drzewa projektu**” może składać się z następujących głównych grup danych: profile, węzły, podpory (wraz z obciążeniami), pręty (wraz z obciążeniami), grupy prętów, grupy obciążeń, tablica zależności, kombinacje użytkownika, elementy wymiarowe, widoki i wymiary. Gdy któraś grupa danych (np. zależności obciążeń lub kombinacje) nie występuje w projekcie, cała grupa może być pominięta w przedstawionej strukturze projektu.

Elementy

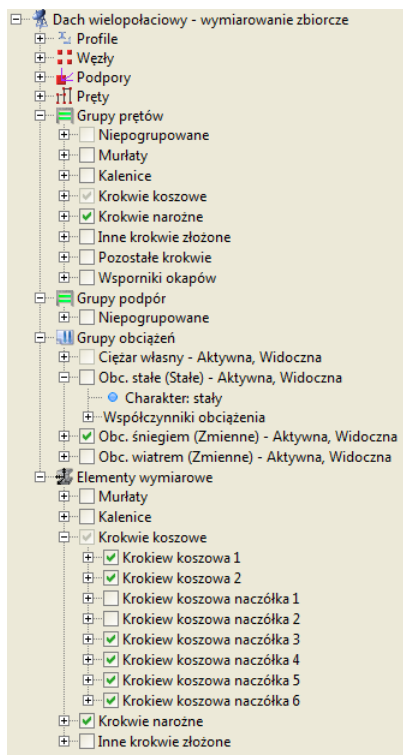
## Instalowanie i uruchamianie programu

w „**drzewie projektu**” układane są kolejno tak, jak zostały wprowadzone do projektu, a w przypadku elementów numerowanych, takich jak pręty lub węzły, ułożone są zgodnie z kolejnością nadanych numerów. W przypadku występowania grup prętów, wszystkie pręty projektu w pierwszej kolejności podzielone są na grupy, a następnie w każdej grupie ułożone zgodnie z ich numeracją. Każda grupa danych jest rozwijalna i zawiera zagnieżdżoną strukturę wewnętrzną, w której użytkownik może znaleźć wszystkie dane wprowadzone do projektu.

Klikając w „drzewie” projektu odpowiednie pole znacznika przed nazwą grupy, pręta, węzła lub elementu, możemy bezpośrednio wyselekcjonować następujące elementy:

- Pojedynczy węzeł układu lub wybrany węzeł podporowy oraz zdefiniowane grupy węzłów podporowych.
- Wszystkie obciążenia wchodzące w skład danej grupy obciążeń.
- Wszystkie pręty wchodzące w skład danej grupy prętów lub jej pojedynczy pręt.
- Wszystkie pręty elementów wymiarowych w poszczególnych grupach prętów.
- Pręty wybranych (jednego lub więcej) elementów wymiarowych.
- Wybrany typ wprowadzonych do projektu wymiarów: poziomych, pionowych lub równoległych.

Poszczególne selekcje można ze sobą łączyć, pamiętając, że selekcja elementu nadrzędnego w drzewie powoduje wybór wszystkich obiektów podrzędnych, a zaznaczenie obiektu podrzędnego powoduje szare (niepełne) zaznaczenie obiektu nadrzędnego.



Rys. 2.3 Selekcja grup w „drzewie projektu”

Na górze ekranu znajduje się menu oraz pasek narzędzi zawierający przyciski najczęściej wykonywanych funkcji w programie. Ikony paska można powiększać lub zmniejszać, wciskając niewielki przycisk ze strzałką i +/-, znajdujący się w prawym górnym rogu ekranu. Na dole ekranu znajduje się pasek stanu przekazujący informacje podczas działania programu.

Ikony znajdujące się na głównym pasku narzędzi:
























Usunięcie aktualnego projektu i stworzenie nowego, pustego projektu
























Wczytywanie projektu z dysku

## Instalowanie i uruchamianie programu

-  Zapis projektu na dysk
-  Generuje główny raport projektu ze statyki
-  Generuje główny raport projektu z wymiarowania zbiorczego
-  Generuje raport z aktualnego widoku graficznego
-  Ustawia tryb wprowadzania elementów na płaski - swobodny
-  Ustawia tryb wprowadzania elementów na przestrzenny – między węzłami
-  Wprowadza do układu pręty o węzłach sztywnych
-  Wprowadza do układu pręty o węzłach przegubowych
-  Kopiowanie wielokrotne elementów
-  Dodawanie obciążeń ciągłych na pręcie
-  Dodawanie sił skupionych na pręcie
-  Dodawanie momentów skupionych na pręcie
-  Dodawanie momentów ciągłych na pręcie
-  Dodanie obciążenia w postaci podgrzania pręta
-  Dodanie obciążenia w postaci różnicy temperatur na pręcie
-  Dodanie obciążenia powierzchniowego (płaszczyzna obciążenia przez 3 punkty)
-  Dodanie obciążenia powierzchniowego (płaszczyzna obciążenia przez 2 punkty)
-  Dodawanie sił skupionych węzłowych
-  Dodanie obciążenia w postaci osiadania podpory
-  Dodanie obciążenia w postaci obrotu podpory
-  Dzielenie prętów węzłami

## Instalowanie i uruchamianie programu

-  Wstawianie wymiarów
-  Usunięcie zaznaczonych elementów
-  Cofanie ostatniej operacji
-  Ponowne wykonanie cofniętej operacji
-  Zaznaczenie wszystkich prętów
-  Zaznaczanie wszystkich prętów w płaszczyźnie
-  Odwrócenie zaznaczenia prętów
-  Usunięcie zaznaczenia prętów
-  Filtrowanie elementów projektu
-  Uruchomienie generatora ram prostokątnych
-  Uruchomienie generatora łuków
-  Uruchamianie generatora kratownic płaskich
-  Uruchamianie generatora wiązarów drewnianych
-  Uruchamianie generatora wież kratowych
-  Uruchamianie generatora przekryć geodezyjnych
-  Uruchomienie menagera i edytora przekrojów
-  Wyświetlenie zaawansowanego podglądu 3D
-  Okno zależności grup obciążeń i kombinacji
-  Okno definicji grup obciążeń
-  Uruchomianie obliczeń statycznych
-  Wymiarowanie zbiorcze



Ustawienia programu

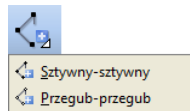


Pomoc kontekstowa

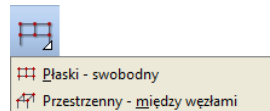
Wszystkie ikonki górnego paska narzędziowego, zawierające w prawym dolnym narożniku białą trójkątą strzałkę, są ikonami wielokrotnionego wyboru, umożliwiającymi wybór jednej z kilku dostępnych opcji z dodatkowego menu, dostępnego po najechaniu i przytrzymaniu lewego klawisza myszki na danej ikonie. Ikony tego typu to: opcje raportu, trybu pracy, typu pręta, wyboru obciążenia, opcji zaznaczania i wyboru generatora.

**Ikony wielokrotnego wyboru:**

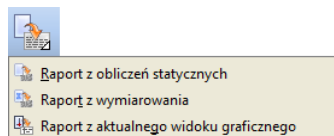
**Typ pręta:**



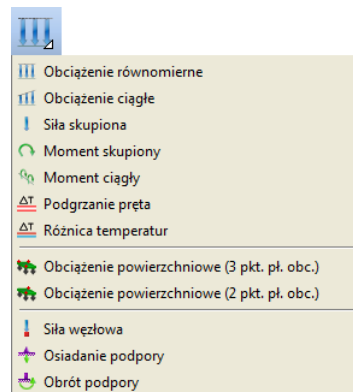
**Tryby pracy:**



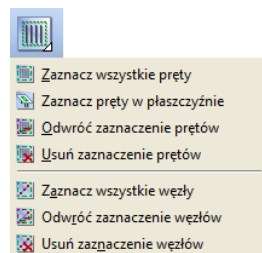
**Raporty:**



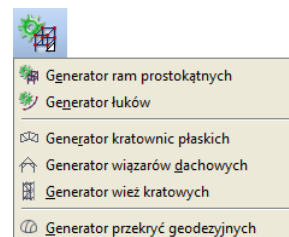
**Obciążenia:**



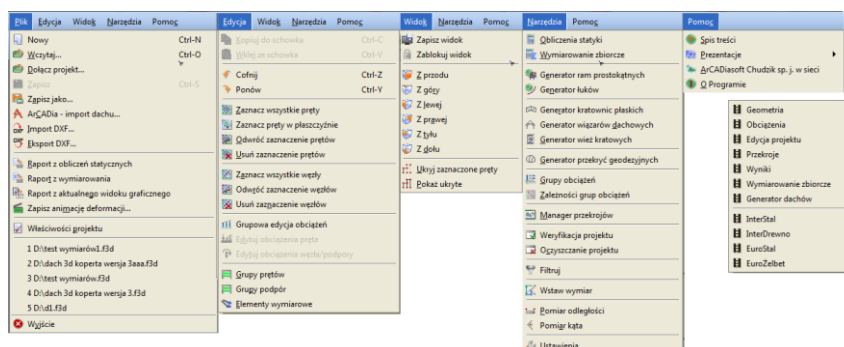
**Zaznaczanie:**



**Generatory:**



Menu górne zawiera po rozwinięciu następujące funkcje programu:



## Instalowanie i uruchamianie programu

### Rys. 2.4 Menu górne programu

W programie działają następujące skróty klawiszowe:

<i>Ctrl-N</i>	<i>Nowy...</i>	<i>Alt-D</i>	<i>Włącza tryb dodawania elementów</i>
<i>Ctrl-O</i>	<i>Wczytaj...</i>	<i>Alt-A</i>	<i>Widok z lewej</i>
<i>Ctrl-S</i>	<i>Zapisz</i>	<i>Alt-S</i>	<i>Widok z prawej</i>
<i>Ctrl-A</i>	<i>Zaznacz wszystko</i>	<i>Alt-W</i>	<i>Widok z góry</i>
<i>Ctrl-Z</i>	<i>Cofnij</i>	<i>Alt-Z</i>	<i>Widok z dołu</i>
<i>Ctrl-Y</i>	<i>Ponów</i>		
<i>Ctrl-C</i>	<i>Kopiuj do schowka</i>		
<i>Ctrl-V</i>	<i>Wklej ze schowka</i>		

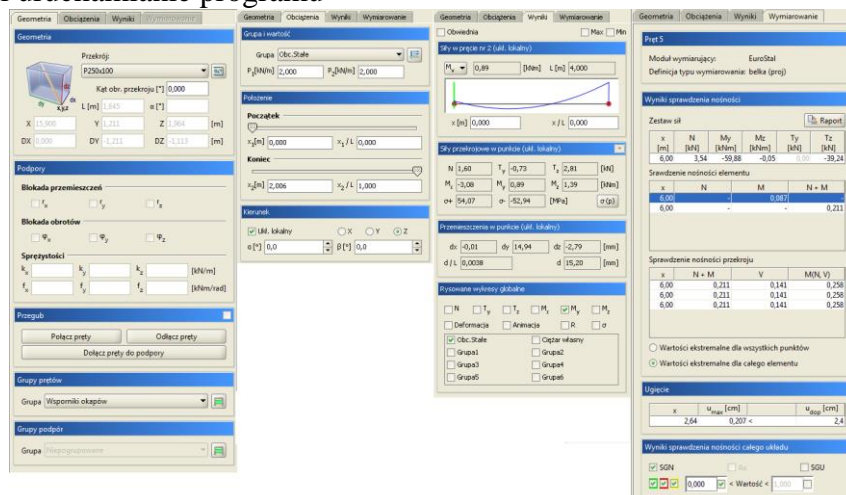
Oprócz powyższych skrótów, w programie występuje kilka bardzo ważnych funkcji dostępnych za pomocą kombinacji działań przycisków klawiatury i klawiszy myszki:

- **LKM** (lewy klawisz myszki) – zaznacza pojedynczy wskazany obiekt.
- **LKM** (ciągnięcie) – obracanie układu względem punktu centralnego.
- **Shift** – przytrzymany w trybie wprowadzania elementu chwilowo włącza lub wyłącza tryb „orto”.
- **Shift + LKM** – zaznacza kolejno wskazywane obiekty.
- **Ctrl + LKM** (kliknięcie) – pokazuje wskazany obiekt w drzewie projektu.
- **Ctrl + LKM** (ciągnięcie) – zaznaczanie obiektów oknem przecinającym lub obejmującym a także grupowe zaznaczanie grup w oknie zależności grup obciążeń.
- **Ctrl + Shift + LKM** (ciągnięcie) – odznaczanie zaznaczonych obiektów oknem przecinającym lub obejmującym.
- **Ctrl + kursory** – w trybie śledzenia przełącza dokładność podanego domiaru z „cm” na „mm” i odwrotnie.
- **PKM** (prawy klawisz myszki) – w trybie wprowadzania elementu powoduje chwilową blokadę kursora; kolejne kliknięcie powoduje zwolnienie blokady.
- **PKM** (ciągnięcie) – przesuwanie układu.
- **ESC** – w trybie działania funkcji – szybkie wyjście z funkcji.
- **ESC** - szybkie odznaczenie zaznaczonych elementów.
- **Klawisze kursorów** – przełączają widok płaszczyzny głównej we wskazanych kierunkach.
- **Shift + Klawisze kursorów** – przesuwają aktualny widok układu we wskazanych kierunkach.
- **Klawisze kursorów** – w trybie wprowadzania elementu z wykorzystaniem przyciągania (zwłaszcza dla punktu „bliski”) pozwalają na precyzyjne ustawienie położenia na pręcie z dokładnością do 1 mm lub 1 cm.
- **Rolka myszki** - zoomowanie na centralny punkt układu.

O ile nie jest zaznaczone inaczej skróty **LKM** i **PKM** oznaczają pojedyncze kliknięcie lewego lub prawego klawisza myszki. Ciągnięcie polega na wciśnięciu lewego lub prawego klawisza myszki i jej przesuwaniu.

Szczegółowe dane związane z operacjami na prętach, węzłach i podporach umieszczono na zakładce **Geometria**. Pozostałe zakładki to **Obciążenia**, **Wyniki** i **Wymiarowanie**. Na zakładce **Obciążenia** wprowadzane i edytowane są wartości obciążeń prętowych i węzłowych. Zakładka **Wyniki** zawiera funkcje dotyczące prezentacji wyników obliczeń statycznych na ekranie, a zakładka **Wymiarowanie** wyniki wymiarowania zbiorczego. Zawartość poszczególnych zakładek programu przedstawiona jest na rysunku poniżej:

## Instalowanie i uruchamianie programu




Rys. 2.5 Zakładki programu

## 2.5 FUNKCJA CHOWANIA PANELU ZAKŁADEK I „DRZEWA PROJEKTU”


Panel zakładek (*Geometria, Obciążenia, Wyniki, Wymiarowanie*) oraz panel „drzewa projektu” znajdujące się po prawej i lewej stronie ekranu roboczego, w każdej chwili, w zależności od potrzeb, można dowolnie rozszerzyć lub zawęzić, aż do całkowitego ich chwilowego ukrycia. Do tego celu służy suwak pojawiający się przy najechaniu kursorem myszki na krawędź panelu oraz dwie przeciwnie skierowane strzałki w górnym rogu każdego z paneli. Ustawienie widoczności obu paneli jest ustawieniem programu i będzie pamiętane przy ponownym jego uruchomieniu, do czasu wprowadzenia zmian wielkości lub widoczności paneli przez użytkownika. W ustawieniach programu zapamiętywana jest widoczność panelu (lub jej brak), a także wielkość ostatnio ustawionego rozwinięcia każdego z paneli.

Panel zakładek mimo jego ukrycia, zawsze przywracany jest automatycznie po wywołaniu funkcji wprowadzenia dowolnego obciążenia do układu oraz po przeprowadzeniu obliczeń statycznych i obliczeń wymiarowania zbiorczego.

W programie wprowadzono również opcję *Automatycznego ukrywania paneli bocznych*. Opcję tę można wy-

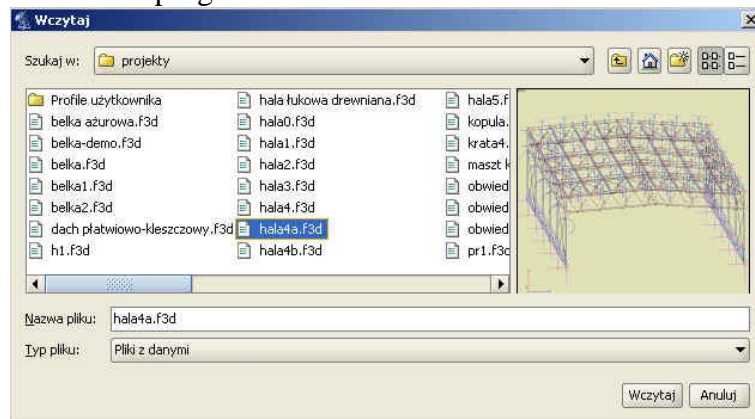
brać (lub wyłączyć) w oknie  *Ustawień* programu. Przy włączonej funkcji *Automatycznego ukrywania paneli bocznych*, w trakcie pracy na ekranie graficznym, zarówno lewy panel „drzewa projektu” jak i prawy panel zakładek pozostają ukryte. W każdej chwili jeden z tych paneli można wywołać, najjeżdżając kursorem myszki odpowiednio na lewą lub prawą krawędź ekranu graficznego. Po wysunięciu lewego lub prawego panelu zostanie on tak długo widoczny na ekranie, dopóki kursor myszki będzie znajdował się w obszarze panelu. Dowolne przesunięcie kursora poza panel spowoduje jego ponowne automatyczne ukrycie. Przy włączonej opcji *Automatycznego ukrywania paneli bocznych* na raz na ekranie może być widoczny tylko jeden z paneli albo „drzewo projektu” albo panel z zakładkami. Funkcję *Automatycznego ukrywania paneli bocznych* w każdej chwili użytkownik może wyłączyć w oknie *Ustawień* programu.

## 2.6 OTWIERANIE PROJEKTU

Aby wczytać uprzednio zapisany projekt, należy wybrać odpowiednią ikonę z paska narzędzi lub wybrać opcję  *Wczytaj* menu górnego *Plik*. Okno służące do wyboru pliku pokazane jest na rysunku 2.6. Po lewej stronie znajduje się lista plików z aktualnego katalogu. Po zaznaczeniu nazwy dowolnego projektu, po prawej stronie zostanie wyświetlony podgląd zawartości pliku. Pomaga to szybko odnaleźć szukany projekt. W menu górnym *Plik* znajduje się lista pięciu ostatnio otwieranych projektów. Dzięki niej szybko można otworzyć projekt, nad którym pracowano wcześniej.



## Instalowanie i uruchamianie programu





Rys. 2.6 Okno wyboru pliku projektu


W wersji instalacyjnej programu zamieszczono kilkadziesiąt różnych projektów przykładowych, pozwalających na wstępną orientację w możliwościach programu.

## 2.7 ZAPIS PROJEKTU

W programie istnieją dwie funkcje służące do zapisywania projektu na dysk.

Korzystając z funkcji  **Zapisz jako**, należy każdorazowo przy zapisie podawać nazwę pliku.

Inaczej działa funkcja  **Zapisz**. Wymaga ona podania nazwy pliku tylko w przypadku, gdy nie była ona jeszcze określona. Jeśli projekt został wczytany z dysku lub był już zapisywany (w bieżącej sesji), to nazwa pliku jest znana i nie jest konieczne ponowne jej określenie. Jeśli od ostatniego zapisu w projekcie nie dokonano żadnych zmian,

to ikona  **Zapisz** będzie zablokowana, ponieważ nie ma niczego nowego do zapisania. W chwili wprowadzenia jakichkolwiek zmian do projektu ikona zostanie odblokowana, pozwalając na zapis. Przy próbie zamknięcia programu po wprowadzeniu zmian w projekcie, program wyświetla okno z zapytaniem, czy zapisać zmiany na dysku.

Przed przystąpieniem do wykonania jakichkolwiek obliczeń aktualnego projektu musi zostać nadana mu nazwa i projekt musi być zapisany na dysku.


## 2.8 AUTOZAPIS I KOPIA BEZPIECZEŃSTWA

Przy zapisie zmodyfikowanego projektu pod tą samą nazwą program z oryginalnej kopii pliku projektu robi kopię bezpieczeństwa o nazwie projektu z rozszerzeniem „bak” i zapisuje ją w katalogu projektów, a wszystkie zmiany wykonywane są na otwartym projekcie, aż do ponownego jego zapisu (wówczas plik „bak” jest nadpisywany).

W ustawieniach programu użytkownik może ustawić interwał czasowy do autozapisu. Wówczas, co określony odstęp czasu, w czasie edycji, projekt jest zapisywany do pliku o nazwie projektu z rozszerzeniem „f3\$” w katalogu projektów.

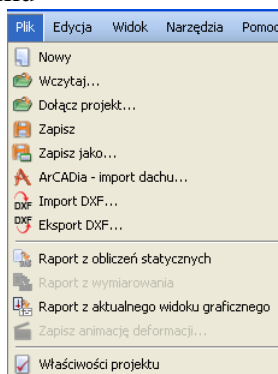
Autozapis wyłączany jest na czas trwania obliczeń statycznych i wymiarowania.

## 2.9 DOŁĄCZ PROJEKT

Funkcja  **Dołącz projekt** pozwala na dołączenie do aktualnego projektu innego, wcześniej wykonanego i zapisanego na dysku projektu. Pozwala to na budowanie finalnego projektu z kilku wcześniej wprowadzonych projektów oraz łatwe przechodzenie z projektów mniej do bardziej złożonych. Funkcja wywoływana jest z menu

**Plik** –  **Dołącz projekt**.

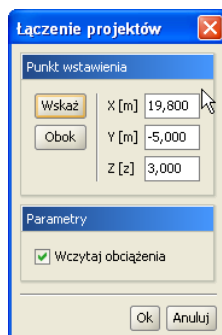




Rys. 2.7 Menu Plik – Dołącz projekt

Po jej wywołaniu wyświetlone zostanie okno wczytania dowolnego projektu z dysku. Po wyborze projektu i jego zatwierdzeniu pokazane zostanie okno **Łączenia projektów** (aktualnego i wczytywanego), zawierające następujące opcje:

**Punkt wstawienia** pozwala na wskazanie (opcja **Wskaż**) lub wpisanie współrzędnych punktu wstawienia dołączanego projektu. Opcja **Obok** umożliwia wstawienie dołączanego projektu bez zastanawiania poza gabarytami projektu istniejącego. Należy pamiętać, że we wskazanym (podanym) punkcie wstawienia wstawiany jest początek globalnego układu współrzędnych dołączanego projektu.



Rys. 2.8 Łączenie projektów

Parametr w postaci znacznika **Wczytaj obciążenia** decyduje, czy projekt ma być wczytany z obciążeniami czy bez. W przypadku pokrywania się węzłów układu aktualnego i wstawianego węzły są łączone z uzupełnieniem ewentualnych więzi, o ile takie występują. W przypadku pokrywania się prętów następuje ich dublowanie (bez eliminacji) – w takiej sytuacji najlepiej oba pręty usunąć i wstawić ponownie prawidłowo. Odpowiednio grupy obciążeń i grupy prętów z projektu dołączanego dodawane są do aktualnego, a w przypadku pokrywania się ich nazw, automatycznie dla dodawanych grup tworzone są nazwy unikalne przez dodanie jedyinki na końcu nazwy.

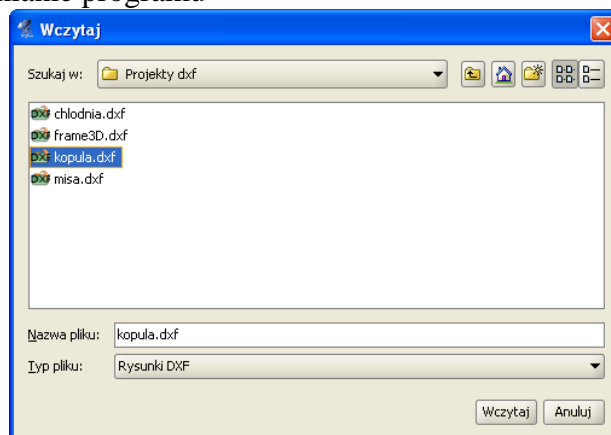
## 2.10 ZAPIS I ODCZYT STRUKTURY UKŁADU W PLIKU DXF

Program wyposażono w funkcję eksportu płaskiej i przestrzennej struktury prętów do pliku **DXF** (w postaci linii) oraz importu układu linii 2D lub 3D z pliku **DXF** (CAD) jako układu płaskiego lub przestrzennego prętów. Funkcja ta umożliwia prostą wymianę danych między różnymi programami obliczeniowymi, które potrafią wczytać strukturę układu z podstawowych formatów CAD. Obie funkcje dostępne są w programie w menu **Plik** jako **DXF Import DXF** i **DXF Eksport DXF**.

### 2.10.1 Import DXF

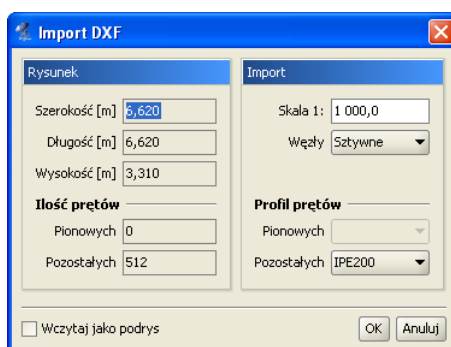
Po wywołaniu funkcji **DXF Import DXF** program otworzy okno, w którym użytkownik powinien wskazać lokalizację pliku **DXF**:

## Instalowanie i uruchamianie programu



Rys. 2.9 Wczytywanie plików DXF

Wykonany wcześniej rysunek w programie CAD powinien składać się wyłącznie ze zwykłych linii, z których każda zostanie zamieniona na pręt układu. Przy wczytywaniu linii pominięte zostaną tylko takie elementy, które po przeskalowaniu są nadal niewspółmiernie małe w stosunku do pozostałych. Taka koncepcja pozwala już na etapie wczytania eliminować z projektu przypadkowe elementy, które i tak później ciężko byłoby znaleźć w projekcie. Przy zapisywaniu rysunku należy pamiętać, aby został wybrany wyłącznie format tekstowy **DXF** (ASCII), a nie binarny. Program umożliwia wczytywanie plików **DXF** płaskich i przestrzennych. Po wskazaniu pliku i wciśnięciu przycisku **Wczytaj**, otwarte zostanie dodatkowe okno **Import DXF**, jak niżej:

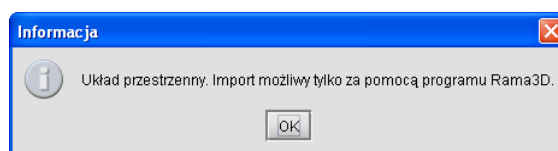


Rys. 2.10 Okno Importu DXF

W kolumnie **Rysunek** z lewej strony okna znajdują się pola informacyjne: **Szerokość**, **Długość** i **Wysokość**, które podają wielkość maksymalną układu (po przeskalowaniu), tak jak będzie on wprowadzony do projektu. Informacje te jeszcze przed wstawieniem do projektu, łatwo pozwalają ustalić, czy prawidłowo została wybrana skala dla danego rysunku. Niżej w kolumnie podana jest informacja o ilości linii dokładnie pionowych i pozostałych, które zostaną zamienione na pręty układu. Prawa kolumna okna **Import** jest dostępna do edycji dla użytkownika i pozwala ustawić współczynnik skali, wybrać typ węzłów łączących wszystkie pręty oraz przypisać wstępnie profile, osobno dla prętów pionowych i pozostałych. Przy wczytywaniu rysunków **DXF** należy pamiętać, że wszelkie układy muszą być zawsze wprowadzone do projektu w metrach (stąd możliwość ich przeskalowania przy wczytywaniu). Po wciśnięciu przycisku **OK** rysunek zostanie zamieniony na układ prętów i węzłów oraz wstawiony do projektu.

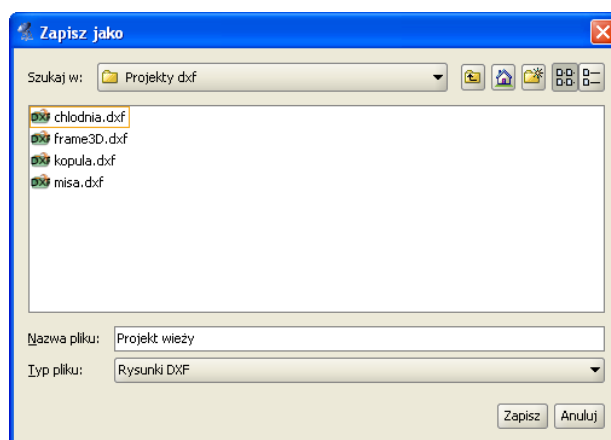
Wszystkie rysunki układów płaskich wykonane w programie CAD w jednej z płaszczyzn globalnego układu współrzędnych lub do niej równoległej, będą do programu wczytane zawsze w płaszczyźnie XZ. Natomiast rysunki płaskich układów wykonane w programach CAD w dowolnej płaszczyźnie nierównoległej do płaszczyzn układu globalnego będą traktowane jako układy przestrzenne i mogą być wczytane jedynie w programie **R3D3**.

W przypadku próby wczytania do **R2D2** takiego rysunku płaskiego lub innego rysunku przestrzennego funkcja zostanie przerwana i pojawi się poniższy komunikat:



## 2.10.2 Export DXF

Poza importem plików **DXF**, w programie możliwy jest również proces odwrotny - eksportu utworzonej struktury prętów do rysunku CAD w formacie tekstowym **DXF** (ASCII). Analogicznie jak przy imporcie, podczas eksportu do pliku **DXF** zapisywana jest w postaci linii płaska lub przestrzenna struktura prętów. Wszystkie pozostałe informacje zawarte w projekcie, takie jak: obciążenia, podpory, typy węzłów, rodzaje użytych profili, grupy prętów, grupy obciążeń itp. są przy zapisie pomijane (ta informacja jest tracona). Tak więc przy ponownym imporcie tak zapisanego pliku, otrzymamy taką samą strukturę tylko w odniesieniu do ułożenia prętów. Wszelkie pozostałe informacje musimy ponownie uzupełnić. Wywołanie funkcji realizowane jest w programie z menu **Plik – <sup>DXF</sup> Eksport DXF**. Po wywołaniu funkcji zostanie otwarte okno jak niżej gdzie użytkownik wybiera lokalizację, w której zostanie zapisany plik **DXF** i nadaje mu nazwę (domyślnie jest to nazwa aktualnego projektu):



Rys. 2.12 Zapis projektu do pliku DXF

Przy zapisie wszystkie wymiary utworzonych na rysunku linii odpowiadają długościom poszczególnych prętów projektu wyrażoną w metrach, co po ponownym imporcie takiego pliku do programu skutkuje koniecznością ustawienia współczynnika skali na 1. W przypadku eksportu do pliku **DXF** projektów zawierających pręty na mimośrodku, do rysunku zapisane będą wszystkie pręty widoczne w projekcie, jak również niewidoczne pręty wirtualne, będące odpowiednikiem założonych mimośrodków. Taka metodologia zapewnia spójność zapisywanego projektu z układem prętów zdefiniowanych w programie.

Głównym przeznaczeniem funkcji eksportu do pliku **DXF** jest możliwość łatwego przenoszenia struktury układu między różnymi programami do obliczeń statycznych, mających możliwość wczytywania układu z otwartego tekstowego pliku **DXF**. W przypadku eksportu płaskich struktur prętowych zdefiniowanych w płaszczyźnie XZ (domyślna płaszczyzna pracy programu **R2D2- Rama 2D**), odwzorowane zostaną one w rysunku CAD w domyślnej płaszczyźnie rysunku XY. We wszystkich pozostałych przypadkach układ współrzędnych elementów rysunku DXF będzie odpowiadał takiemu samemu układowi współrzędnych programu **R3D3-Rama 3D**.

## 2.11 FUNKCJA PODRYSU

### 2.11.1 Funkcja wczytywania podrysu z pliku DXF

Poza wczytywaniem plików **DXF** do projektu jako gotowych układów prętowych, można wczytać do projektu taki plik jako aktywny podrys. Aby wczytać do projektu plik **DXF** jako podrys, należy w oknie dialogowym **Import DXF** zaznaczyć opcję **Wczytaj jako podrys**.

## Instalowanie i uruchamianie programu



Rys. 2.13 Wczytywanie pliku DXF jako podrysu

Przy imporcie podrysu z pliku **DXF**, jako punkt wstawienia przyjmowany jest punkt (koniec linii) o najniższych współrzędnych x; y; z, oznaczony celownikiem. Wprowadzony do projektu podrys 2D lub 3D widoczny jest w programie jako zbiór cienkich szarych i przerywanych linii, po śladzie których można wprowadzać pręty układu. Podrys widziany jest w programie zawsze jako całość (a nie jako pojedyncze linie), nie można więc usunąć lub zmodyfikować części podrysu. Wszystkie linie podrysu przy wprowadzaniu prętów układu akceptują wszelkie dostępne w programie punkty przyciągania, takie jak: koniec, środek, prostopadły, przecięcia i punkty bliskie na linii podrysu. Rozpoznawany jest również punkt przecięcia linii podrysu z prętem. Gdy w projekcie aktywny jest podrys i na nim naniesione są pręty, priorytet rozpoznawania punktów przyciągania jest następujący (licząc od najwyższego):

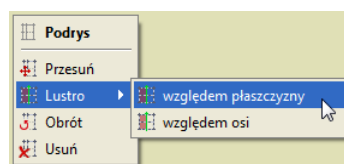
- Pojedyncze punkty charakterystyczne pręta, takie jak: koniec, środek, prostopadły, przecięcia, punkt przyłożenia obciążenia, dla których priorytety ustawione są w kolejności, jak dla prętów.
- Punkt przecięcia linii podrysu i pręta rozpoznawany jako punkt pręta.
- Pojedyncze punkty charakterystyczne linii podrysu, takie jak: koniec, środek, prostopadły, przecięcia, dla których priorytety ustawione są w kolejności jak dla prętów.
- Punkty bliskie na pręcie.
- Punkty bliskie na linii podrysu.

Zawsze pojedynczy punkt charakterystyczny linii podrysu, będący jednocześnie pojedynczym punktem charakterystycznym pręta, rozpoznawany jest jednocześnie jako punkt pręta i przy wprowadzaniu elementu użytkownik musi zdecydować, czy w tym miejscu ma być utworzony węzeł na pręcie. W takim przypadku zawsze wyższy priorytet będzie miał punkt charakterystyczny pręta w stosunku do punktu podrysu.

Wprowadzony do projektu podrys w każdej chwili można włączyć lub wyłączyć, można również sterować rozpoznawaniem poszczególnych punktów charakterystycznych, przy czym rozpoznawanie to zawsze jednocześnie dotyczy punktów charakterystycznych pręta i linii podrysu według opisanych powyżej priorytetów.

Wprowadzony do projektu podrys zapisywany i pamiętany jest w pliku projektu (plik *f3d/f2d*). Do projektu aktualnie można wczytać tylko jeden podrys. Zaimportowanie podrysu do projektu, który już podrys posiada, powoduje skasowanie aktualnego i ustawienie zaimportowanego podrysu. Po zaimportowaniu podrysu z pliku **DXF**, tryb wprowadzania prętów przełącza się automatycznie na tryb **Przestrzenny - między węzłami**.

Każdy wprowadzony do projektu podrys posiada swój punkt wstawienia oznaczony symbolem celownika. Zaznaczenie podrysu odbywa się przez wskazanie punktu jego wstawienia (zaznaczany jest sam celownik bez przypisanych mu linii podrysu). Wybranie samego podrysu (bez jakichkolwiek prętów lub węzłów) daje dostęp do menu kontekstowego prawego klawisza myszki zawierającego operacje dostępne dla podrysu takie jak: **Usuń**, **Przesuń**, **Lustro względem płaszczyzny**, **Lustro względem osi** i **Obrót**.

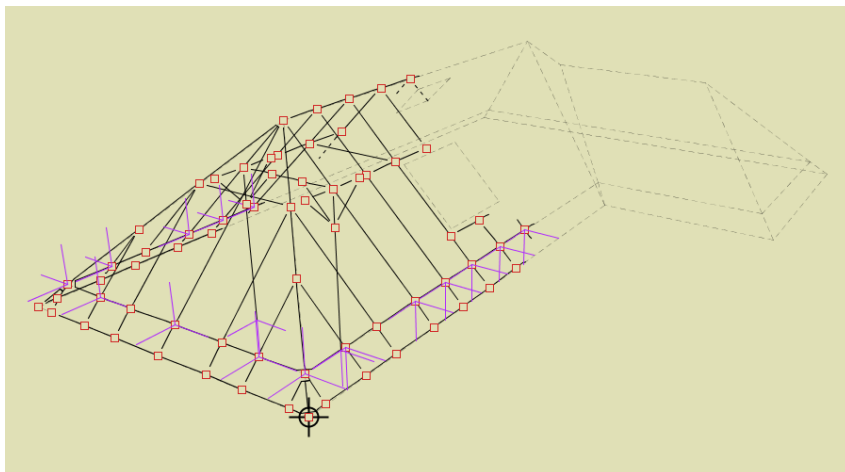


Rys. 2.14 Menu prawego klawisza myszki dla podrysu

Należy pamiętać, że każda z tych operacji możliwa jest zawsze tylko dla całego podrysu. Zaznaczenie dowolnych innych elementów układu statycznego wraz z punktem wstawienia podrysu daje dostęp do menu kontekstowego operacji na tych elementach (bez możliwości dostępu do menu kontekstowego operacji na podrysie).

## Instalowanie i uruchamianie programu

Do każdego projektu można wczytać kilka podrysów, wyjątek stanowi tu próba wczytania dwóch podrysów o pokrywającej się lokalizacji ich punktów wstawienia. Wówczas, aby wstawić nowy podrys, poprzedni należy usunąć. Wszystkie kolejno wprowadzane do projektu podrysy z pliku **DXF** oraz podrysy dachu z plików **ArCADiü „xproject”** są w kolejności ich wprowadzenia numerowane jako: **Podrys 1; Podrys 2...** itd. Natomiast wszystkie linie podrysu, które powstały na skutek zamiany prętów układu na podrys, zapisywane są zawsze w jednym, wydzielonym podrysie o numerze „0” (**Podrys 0**).

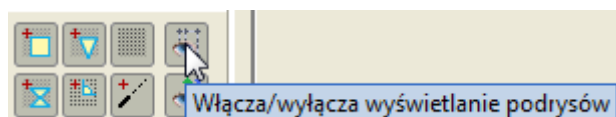


**Rys. 2.15 Widok przestrzennego podrysu z częściowo wprowadzonym układem**

Podrysy widoczne są w projekcie jedynie wówczas, gdy włączona jest zakładka **Geometria** lub **Obciążenia**, natomiast na zakładce **Wyniki** i **Wymiarowanie** nie są one widoczne.


Wprowadzone do projektu podrysy w każdej chwili można włączyć lub wyłączyć wybierając odpowiednią ikonę obok ustawień punktów przyciągania.

Poniżej ikony wyłączania widoku podrysu znajduje się również przycisk pozwalający włączać i wyłączać (na ekranie i w wydruku) widok globalnego układu współrzędnych.

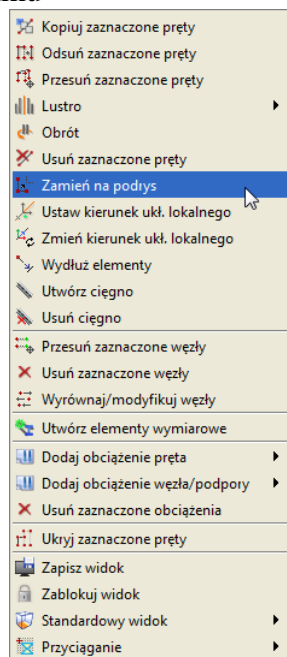


**Rys. 2.16 Włączanie i wyłączanie podrysu w projekcie**

### 2.11.2 Funkcja zamiany prętów na podrys

Dla zaznaczonej grupy prętów układu istnieje również możliwość zamiany tych elementów na linie podrysu. W tym celu zaznaczamy odpowiednią grupę prętów układu i z menu podręcznego prawego klawisza myszki wybieramy opcję  **Zamień na podrys**.

## Instalowanie i uruchamianie programu

Rys. 2.17 Wybór opcji *Zmień na podrys* z menu kontekstowego

Pręty zamieniane na podrys, niezależnie od ilości wykonanych tego typu operacji, zawsze dokładane są do tego samego podrysu, który w projekcie widoczny jest jako *Podrys 0*. Operacja zamiany prętów na podrys polega na usunięciu zaznaczonych prętów z projektu oraz na wprowadzeniu w ich lokalizacji przerywanych i aktywnych linii podrysu.

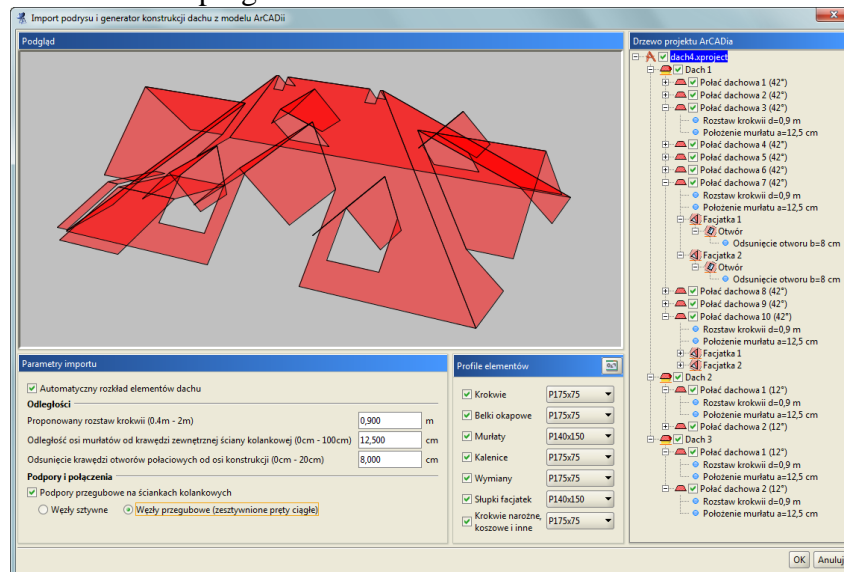
## 2.12 GENERATOR KONSTRUKCJI DACHU Z SYSTEMU ARCADIA

### 2.12.1 Struktura okna generatora konstrukcji dachu

Wywołanie generatora konstrukcji dachu w programie *R3D3-Rama 3D* odbywa się inaczej niż w wszystkich innych generatorów konstrukcji. Jest to związane z tym, że program do automatycznego wykonania wstępnej konstrukcji dowolnego dachu wymaga jego podrysu, ustalającego parametry geometryczne dachu. Podrys taki możemy uzyskać przez wczytanie pliku „*xproject*”, utworzonego w systemie *ArCADia*. Opisaną powyżej funkcję wywołać można z menu górnego *Plik* opcją *ArCADia – import dachu*. Po jej uruchomieniu zostanie wywołane okno dialogowe, umożliwiające użytkownikowi wskazanie lokalizacji pliku *XML* systemu *ArCADia*, zawierającego między innymi informacje o kształcie projektowanego dachu. Są to pliki o rozszerzeniu „*xproject*” (np. *Dach z facjatka.xproject*). Kilka przykładowych projektów „*xproject*”, zawierających dachy z systemu *ArCADia*, zamieszczono w katalogu przykładów programu *R3D3-Rama 3D*. W przypadku próby importu dachu z pliku „*xproject*”, który tego dachu nie zawiera, użytkownik zostanie poinformowany o tym fakcie odpowiednim komunikatem. Po wczytaniu prawidłowego pliku, zawierającego minimum jeden dach, w programie zostanie wyświetlone okno dialogowe *Import podrysu i generator konstrukcji dachu z modelu ArCADii* o widoku jak niżej:



## Instalowanie i uruchamianie programu



Rys. 2.18 Okno dialogowe *Import podrysu i generator konstrukcji dachu z modelu ArCADii*

Powyższe okno składa się z czterech odrębnych paneli. W lewym górnym rogu okna znajduje się dynamiczny podgląd geometrii wczytywanego dachu. Widok tego dachu można dowolnie obracać, przybliżać i oddalać, posługując się wciśniętym prawym klawiszem myszki i rolką (analogicznie jak w przypadku głównego ekranu graficznego programu). Na widoku dynamicznym, na czerwono lub za pomocą zielonej obwódki, zaznaczone są te elementy dachu (połacie, facjatki, otwory), które aktualnie wybrano w „drzewie” struktury dachu (lub dachów) znajdującym się po prawej stronie okna.

Poniżej widoku umieszczono panel **Parametrów importu**, w którym użytkownik może określić parametry niezbędne do wykonania propozycji automatycznego rozkładu konstrukcji dachu. Zawiera on zestaw edytowalnych parametrów i opcji obowiązujących dla całej struktury dachów, widocznej aktualnie na podglądzie.

W celu wykonania konstrukcji dachu należy w oknie zaznaczyć opcję **Automatyczny rozkład elementów dachu**. W przypadku jej odznaczenia do projektu zostanie wstawiony sam podrys dachu. Następnie należy podać **Proponowany rozstaw krokwi [m]** oraz określić **Odległość osi murlatów od krawędzi zewnętrznej ściany kolankowej [cm]**. Dalej należy podać minimalne **Odsunięcie krawędzi otworów połaciowych od osi konstrukcji [cm]**. Przy wszystkich powyższych parametrach w nawiasach podano zakres dostępnych w danym przypadku wartości.

W dalszej kolejności użytkownik powinien podjąć decyzję dotyczącą podpór i połączeń prętów generowanego układu. Mamy tu do dyspozycji możliwość automatycznego założenia **Podpór przegubowych na ściankach kolankowych**. Podpory te zakładane są pod krokwiami w miejscu ich oparcia na ścianie kolankowej. Kolejną decyzją użytkownika jest ustalenie sposobu łączenia prętów i elementów między sobą. Mamy tu do wyboru dwie możliwe opcje: połączenie na **Węzły sztywne** lub łączenie elementów **Węzłami przegubowymi**.

W tym drugim przypadku węzłami przegubowymi łączone są jedynie elementy między sobą, natomiast wszystkie pręty ciągłe i współliniowe dalej pozostają połączone ze sobą sztywno. Wybór odpowiedniej opcji jest o tyle istotny, że na skutek jej działania uzyskujemy różne cele. Wybór węzłów sztywnych daje model znacznie odbiegający od rzeczywistości w zakresie połączeń, lecz otrzymany układ jest w większości przypadków geometrycznie niezmienny. Wybór węzłów przegubowych daje ustrój bliższy rzeczywistości, ale w wielu przypadkach bez modyfikacji połączeń węzłów i wprowadzenia dodatkowych układów poprzecznych dachu są to układy geometrycznie zmienne.

Następnie w panelu **Profile elementów** należy przypisać odpowiednim typom elementów dachu profile z listy dostępnej w projekcie (listę właściwych profili użytkownik powinien przygotować w projekcie przed wywołaniem funkcji generatora lub wywołać okno



**Menagera przekrojów** przyciskiem w nagłówku panelu **Profile elementów** w celu uzupełnienia listy projektu o odpowiednie przekroje). Można również, zaznaczając odpowiednie znaczniki przy grupach elementów, wybrać, które z nich w postaci prętów mają zostać umieszczone na podrysie. Należy przy tym pamiętać, że wykonanie automatycznego rozkładu konstrukcji dachu dotyczy jedynie dachów,

dla

których

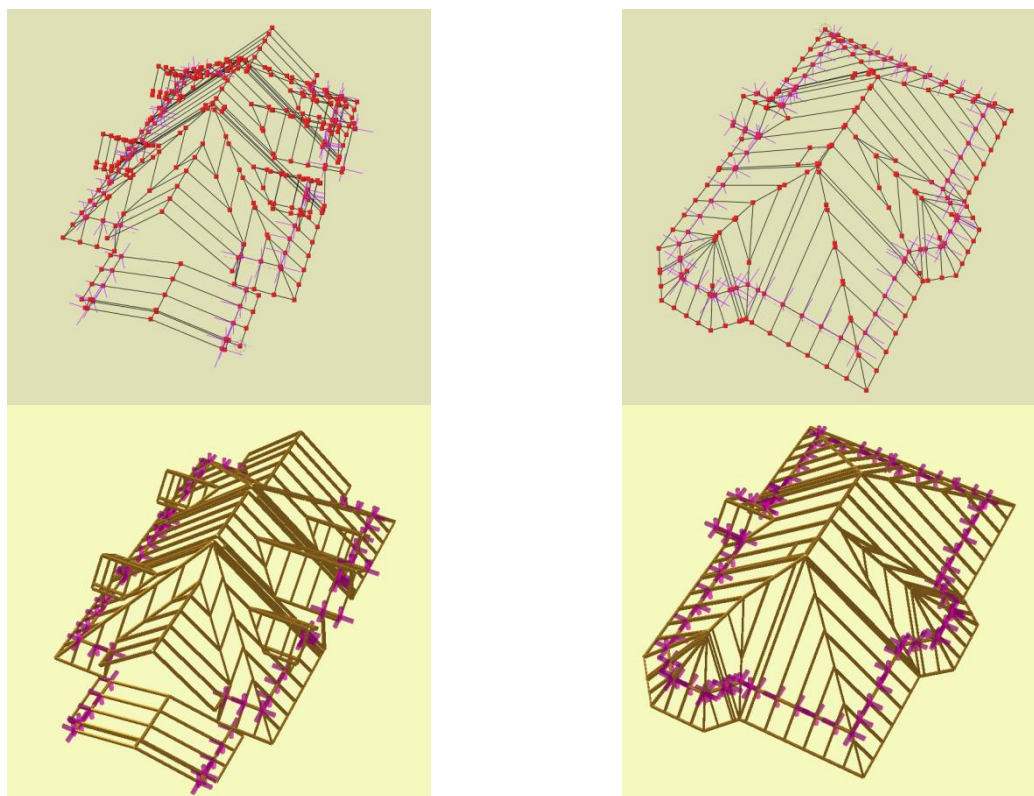
w danej chwili wczytywany jest podrys. Automatyczny rozkład dachu w programie wykonywany jest na podstawie kilku poniższych założeń:

### Instalowanie i uruchamianie programu

- Krokwie połaci dachu lub facjatek rozliczane są dla każdej połaci osobno, w miarę równomiernie, w rozstawach jak najbardziej zbliżonych do wartości określonej przez użytkownika oraz zawsze prostopadle do linii oparcia połaci na ścianie kolankowej.
- Krokwie zakładane są zawsze we wszystkich punktach charakterystycznych danej połaci dachu lub facjatek.
- Przy rozkładzie stosowana jest zasada, że rzeczywisty minimalny i maksymalny rozstaw krokwi powinien zawierać się w przedziale od 67% do 133% rozstawu zdefiniowanego przez użytkownika.
- Przy wszelkich otworach połaciowych krokwie trafiające na otwór są docinane na jego szerokości i w odpowiednim, podanym przez użytkownika odsunięciu od krawędzi otworu, zakładany jest układ wymianów na obrysie wypukłym otworu.

Dla większości prostych układów dachowych tego typu założenia pozwalają uzyskać w miarę prawidłowy układ konstrukcji połaci dachowych. Czasem otrzymany w ten sposób układ będzie wymagał uzupełnienia lub niewielkich modyfikacji. Konieczne będzie również uzupełnienie projektu o ewentualne wrysowanie układu poprzecznego dachu. Kontrola użytkownika wymaga również automatyczne przypisanie poszczególnych prętów do **Grup prętów** utworzonych w programie, zwłaszcza dla dachów o nietypowych, ukośnych kalenicach. Dlatego też wykonaną przez program automatyczną konstrukcję dachu należy traktować jako zaawansowaną propozycję, która zawsze wymaga dodatkowej, uważnej kontroli użytkownika oraz wprowadzenia niezbędnych modyfikacji. Skutkiem działania wyżej opisanej funkcji jest uzyskanie w projekcie **Ramy 3D** pełnego, aktywnego podrysu kształtu dachu, ze wszystkimi cechami zwykłego podrysu oraz opcjonalnie rozłożenia na połaciach prętów w postaci: murłat, krokwi, belek okapowych, kalenic, krokwi koszowych i narożnych, wymianów przy otworach, a także elementów facjatek. Automatycznie wprowadzone do projektu pręty dachu podzielone są na odpowiednie grupy prętów z przypisanymi do nich przez użytkownika właściwymi profilami i założonymi podporami w miejscach ścian kolankowych.





Rys. 2.19 Przykłady projektów dachów z systemu ArCADiA z automatycznie wygenerowanym układem konstrukcji połączeń w modelu siatkowym i widoku 3D

### 2.12.2 Struktura i funkcje „drzewa” konstrukcji dachu

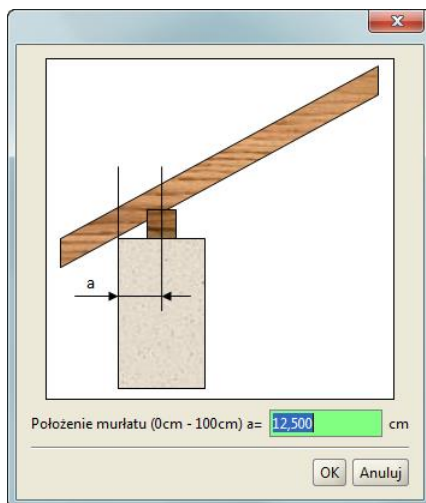
Z prawej strony okna *Import podrysu i generator konstrukcji dachu z modelu ArCADiA* znajduje się „drzewo” struktury dachów przejmowanych z ArCADiA. Dwa podstawowe poziomy zagłębienia „drzewa” to dach i połącz dachu. Każdy z nich posiada znacznik wyboru dachu lub połączeń do wstawienia. Każde odznaczenie znacznika spowoduje usunięcie odpowiedniego dachu lub połączeń z dynamicznego podglądu. Wszystkie dachy są domyślnie zaznaczone do wczytania jako podrys. Odznaczenie któregoś z dachów w „drzewie” spowoduje że nie będzie dla niego wczytany podrys. Wszystkie dachy wczytane na raz do projektu *Ramy 3D* widziane będą łącznie jako jeden podrys, nawet wówczas gdy będą to dachy rozłączne. Gdy użytkownik chce wczytać poszczególne dachy jako odrębne podrysy, powinien wczytywać dachy pojedynczo, każdy w osobnej sesji omawianej funkcji. Należy przy tym pamiętać, że wczytywanie dachów jednego projektu jako odrębnych podrysów skutkuje tym, że w projekcie można je przesuwac względem siebie, a w związku z tym można zmienić ich wzajemną relację, założoną przez architekta w projekcie *ArCADiA*. Analogiczna sytuacja dotyczy poszczególnych połączeń dachu.

Dowolne podświetlenie na niebiesko aktualnie wybranego elementu „drzewa” spowoduje jego wskazanie na dynamicznym podglądzie dachu. W przypadku dachu lub połączeń jest to podświetlenie kolorem czerwonym powierzchni,

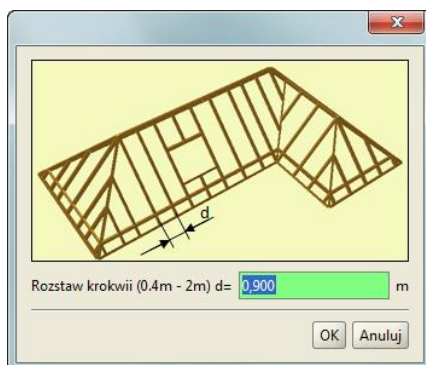
a w przypadku otworów lub facjatek wyróżnienie obrysu zieloną obwódką. Ta funkcjonalność pozwala użytkownikowi na pełną orientację, który element drzewa jest aktualnie wybierany lub edytowany. Kolejnymi poziomami zagłębienia drzewa (po dachu i połączeniach) są otwór w połączeniu i facjatka, przy czym w ramach facjatki również przeważnie występuje otwór połączeniowy pod facjatką, stanowiący jej element podrzędny. Elementy struktury „drzewa”, takie jak połączenie i otwór w połączeniu, posiadają przypisane do siebie parametry analogiczne jak parametry ogólne przypisane do całego dachu i zawarte w panelu *Parametrów importu*. Edycja tych parametrów dotyczy zawsze jednej wybranej połączeniowej lub wybranego otworu połączeniowej (facjatki), a ich wartość może być ustawiona na różną dla każdej połączeniowej lub otworu. Edycja każdego parametru w „drzewie” projektu dachu wywoływana jest przez dwuklik myszką na danym parametrze lub z menu kontekstowego *Edytuj...*, wywołwanego prawym klawiszem myszki dla danego elementu. Wówczas wyświetlone zostanie dodatkowe okno

## Instalowanie i uruchamianie programu

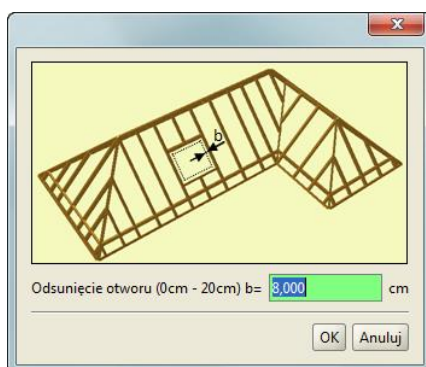
dialogowe zawierające podpowiedź graficzną i pole edycyjne tego parametru. Widoki okien edycyjnych parametrów „drzewa” projektu dachu przedstawiono poniżej:



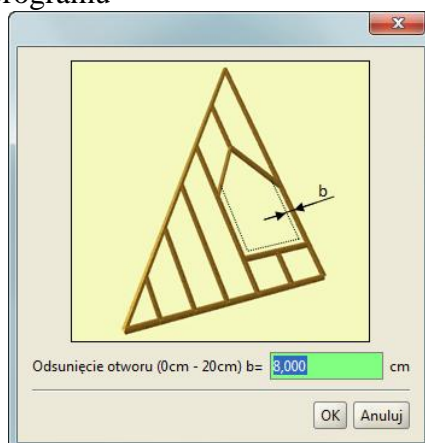
Rys. 2.20 Okno edycji odległości osi murłaty od krawędzi zewnętrznej ścianki kolankowej dla danej połaci



Rys. 2.21 Okno edycji rozstawu krokwi dla danej połaci



Rys. 2.22 Okno edycji odsunięcia osi elementów konstrukcji od krawędzi otworu połaciowego dla danego otworu

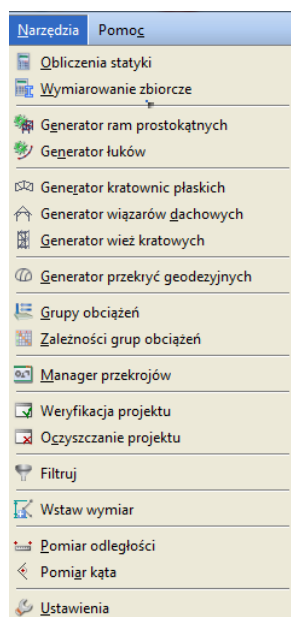


Rys. 2.23 Okno edycji odsunięcia osi elementów konstrukcji od krawędzi otworu facjatki dla danego otworu facjatki

Przy odsuwaniu osi elementów konstrukcyjnych dachu od krawędzi otworu pod facjatkę, odsuwane są wszystkie elementy wokół otworu, z wyjątkiem górnych wymiarów otworu, stanowiących jednocześnie krokwie koszowe facjatki, które pozostają w osi podrysu dachu. Konstrukcja nośna facjatki wsparta jest na układzie belek podpierających, powstałych przez zrzutowanie elementów konstrukcyjnych wokół otworu facjatki na jej połacie, a także wsparta na połaci krokiewiami koszowymi w miejscu styku połaci facjatki i dachu oraz dodatkowo podparta dwoma słupkami.


## 2.13 FUNKCJE OCZYSZCZANIA I WERYFIKACJI PROJEKTU

Wywołanie funkcji oczyszczania lub weryfikacji projektu można wykonać jedynie z menu górnego *Narzędzia*:



Rys. 2.24 Wywołanie funkcji oczyszczania lub weryfikacji projektu

### 2.13.1 Funkcja oczyszczania projektu

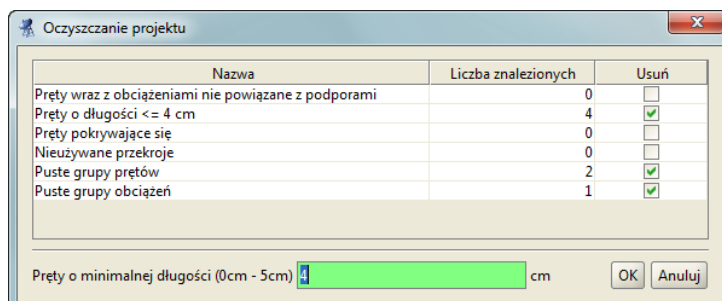
W menu górnym *Narzędzia* znajduje się opcja  **Oczyszczanie projektu**. Służy ona do automatycznego eliminowania z projektu nadmiarowych elementów, które nie mają związku z liczoną strukturą i mogą być z niego usunięte. Po wywołaniu funkcji program analizuje aktualną strukturę projektu i wyszukuje następujące obiekty:

- Pręty wraz z obciążeniami niepowiązane z podporami (bezpośrednio lub pośrednio).

## Instalowanie i uruchamianie programu

- Pręty o długości mniejszej niż wartość zdefiniowana przez użytkownika w dole okna – domyślnie 2 cm
- Pręty pokrywające się.
- Nieużywane w projekcie przekroje prętów.
- Puste grupy prętów.
- Puste grupy obciążeń.

Następnie wyświetlane jest poniższe okno, w którym użytkownik może zobaczyć ile zostało znalezionych poszczególnych elementów oraz zaznaczyć je (lub nie) do usunięcia ze struktury projektu.



Rys. 2.25 Funkcja *Oczyszczanie projektu*

W czasie działania funkcji czyszczenia projektu, w przypadku braku jakiegokolwiek deklaracji przypisania do grupy prętów, przywracane są również ewentualne deklaracje przypisania prętów do domyślnej grupy prętów *Niepogrupowane*. Usuwanie ze struktury prętów o zdefiniowanej przez użytkownika długości wykonywane jest przez usunięcie takiego pręta oraz założenie w środku jego rozpiętości nowego węzła, do którego sprowadzane są wszystkie pręty schodzące się w węzle początkowym i końcowym usuniętego pręta. Mogą być w ten sposób usunięte z układu pręty do długości nie większej niż 5 cm. Zastosowanie tej funkcji z jednej strony wprowadza do układu niewielkie niedokładności geometryczne, lecz z drugiej eliminuje elementy, które są bardzo trudne do selekcji (np. 1 mm lub kilka mm) i często powodują znaczne wydłużenie obliczeń statycznych. Na dole okna umieszczono pole edycyjne w którym użytkownik może określić w cm minimalną długość prętów, które zostaną w modelu po usunięciu prętów o mniejszej długości według powyżej opisanej procedury. Zmiana wartości minimalnej w dolnym polu edycyjnym za każdym razem na bieżąco uaktualniana jest w tabelce powyżej, łącznie z ilością znalezionych w modelu prętów do usunięcia.

Funkcja oczyszczania projektu dodatkowo „niejawnie” wykonuje następujące czynności:

- Usuwa węzły swobodne (od których nie odchodzą żadne pręty),
- Usuwa pręty istniejące na listach w węzłach, ale nieistniejące na głównej liście prętów,
- Usuwa pręty istniejące w zmiennych pomocniczych dla częściowych przegubów, a niebędące na głównej liście prętów układu,
- Usuwa pręty zerowe (obydwa końce takiego pręta dochodzą do tego samego węzła).

Funkcję oczyszczania projektu najczęściej użytkownik powinien uruchamiać: przed obliczeniami projektu o skomplikowanej strukturze, po wczytaniu projektu wykonanego w starszej wersji programu oraz w każdym innym przypadku, gdy działanie programu dla danego projektu wydaje się niezgodne z oczekiwaniami.

Funkcja oczyszczania projektu działa zawsze dla wszystkich elementów zdefiniowanego modelu, niezależnie od selekcji poszczególnych jego elementów.

### 2.13.2 Funkcja weryfikacji projektu

Obok opisanej powyżej funkcji *Oczyszczania projektu*, w menu *Narzędzia* znajduje się opcja *Weryfikacji projektu*. Jej działanie jest podobne do funkcji oczyszczania, lecz nie usuwa ona elementów modelu, ale je modyfikuje według opisanych poniżej reguł. Druga podstawowa różnica między obiema funkcjami polega na tym, że funkcja weryfikacji może dotyczyć wszystkich prętów modelu lub wyselekcjonowanej ich grupy. Przy braku selekcji jakichkolwiek elementów modelu lub przy selekcji wszystkich obiektów modelu, funkcja weryfikacji uruchomi się z zaznaczoną opcją *Weryfikacja elementów całego projektu*. W każdym innym przypadku funkcja weryfikacji uruchomi się tylko dla wyselekcjonowanej grupy prętów i węzłów. Na funkcję *Weryfikacji projektu* składają się następujące operacje:

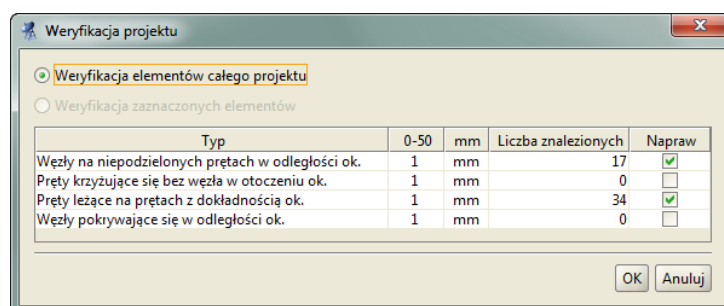
- Wyszukiwanie *węzłów leżących na niepodzielonych prętach w odległości ok. .... mm* - wówczas węzły te w modelu nie stykają się z tymi prętami. Opcja *Napraw* spowoduje podzielenie wszystkich zaznaczonych

## Instalowanie i uruchamianie programu

prętów

w miejscach położenia węzłów na tych prętach.

- Wyszukiwanie **prętów krzyżujących się bez węzła w otoczeniu ok. .... mm** na długości (bez utworzenia węzła w miejscu skrzyżowania) i leżących w tej samej płaszczyźnie. Opcja **Napraw** dzieli wszystkie pręty w miejscach ich rzeczywistego skrzyżowania, a utworzone w ten sposób węzły scala w jeden wspólny węzeł.
- Wyszukiwanie prętów leżących w całości lub w części wzdłuż innych prętów – **pręty leżące na prętach z dokładnością do ok. .... mm**. Opcja **Napraw** dla prętów krótszych leżących w długości innych prętów, w miejscach ich końców, dzieli długość tych prętów węzłami i scala wszystkie węzły pokrywające się.
- Ostatnią operacją funkcji weryfikacji modelu jest opcja scalania w zadanym przez użytkownika otoczeniu wszystkich węzłów modelu – **scalaj węzły pokrywające się w odległości ok. .... mm**. Operacja ta pozwala uchronić projekt przed niewielkimi niedokładnościami geometrycznymi wprowadzonymi do modelu i powodującymi brak połączenia prętów w węzłach, leżących prawie w tej samej lokalizacji.



Rys. 2.26 Funkcja: Weryfikacji projektu

Dla każdej z wyżej wymienionych operacji, w zależności od rozpatrywanej sytuacji, można osobno definiować otoczenie, odległość lub dokładność danego sprawdzenia w zakresie 0-50 mm (widoczną w nagłówku tabeli). Domyślnie wielkość otoczenia, odległości lub dokładności danego sprawdzenia ustawiono na 1 mm. Każda zmiana wartości otoczenia, odległości lub dokładności operacji na bieżąco aktualizuje odpowiednią kolumnę w tabeli, zawierającą liczbę znalezionych elementów modelu przewidzianych do modyfikacji. O tym, czy przewidziana modyfikacja dla danej operacji ma się wykonać po naciśnięciu przycisku OK, decyduje zaznaczony znacznik w kolumnie **Napraw** dla danej operacji.

## 2.14 FUNKCJA SPRAWDZANIA NOWYCH WERSJI PROGRAMU ORAZ AKTUALNIE DOSTĘPNYCH LICENCJI

W programie zaimplementowano funkcję sprawdzania dostępności nowych wersji programu. Działa ona w dwóch trybach, które są zapamiętywane w ustawieniach programu:

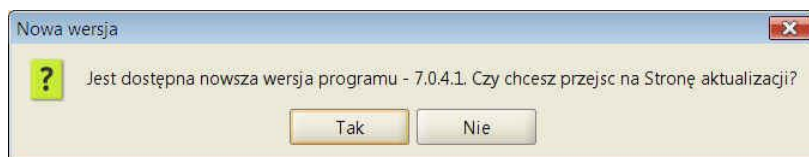
- Automatyczne sprawdzanie nowych wersji programu. Opcja domyślna przy starcie programu. Funkcję tę można włączyć/wyłączyć, wywołując w menu górnym **Pomoc** okno dialogowe **O programie** i zaznaczając odpowiedni znacznik – **Sprawdzaj aktualizacje przy starcie programu**.
- Sprawdzanie nowych wersji programu na żądanie, przez wciśnięcie przycisku **Sprawdź aktualizacje** w oknie **O programie**.





Rys. 2.27 Okno O programie

Po sprawdzeniu aktualizacji, w przypadku pojawienia się nowej wersji, użytkownik jest o tym powiadamiany odpowiednim komunikatem i po potwierdzeniu przełączany na odpowiednią stronę internetową, z której może ją pobrać.



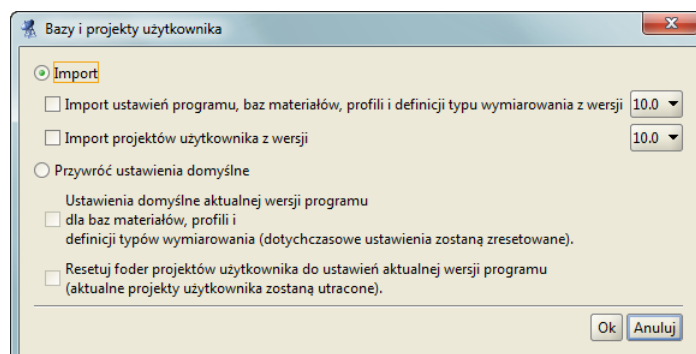
Rys. 2.28 Komunikat o dostępności nowej wersji programu

Program nigdy nie pobiera automatycznie aktualizacji i decyzję w tej sprawie zawsze pozostawia użytkownikowi.

W dolnej części okna wyświetlana jest lista dostępnych modułów w danej wersji programu, aktualny numer wersji każdego z modułów oraz lista udzielonych licencji na poszczególne moduły (wraz z opisem, komu została udzielona licencja).

## 2.15 PRZYWRACANIE BAZ, PROJEKTÓW I USTAWIEŃ

W oknie *Ustawień* dołożono funkcję *Importu danych użytkownika*. Jest to funkcja przewidziana dla użytkownika zaawansowanego w pracy z programem. Funkcję tę wywołuje się dużym przyciskiem znajdującym się na dole okna *Ustawień*. Po jej wywołaniu zostanie wyświetlone okno jak niżej:

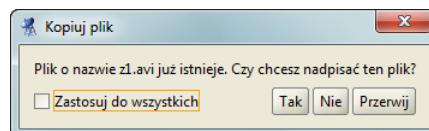


## Instalowanie i uruchamianie programu

### Rys. 2.29 Okno przywracania baz i projektów użytkownika

Funkcja ta pozwala na import ustawień programu i projektów z wybranej poprzedniej wersji programu lub przywrócenie domyślnych ustawień programu i reset folderu projektów do domyślnych ustawień aktualnej wersji.

Funkcja **Importu** umożliwia nadpisanie aktualnych ustawień programu, baz materiałowych, profili i definicji typu wymiarowania odpowiednimi danymi z wcześniejszej wybranej wersji programu. W niektórych przypadkach użycie tej funkcji może prowadzić do niepoprawnego działania programu. Wówczas mamy do dyspozycji funkcję przywracania ustawień domyślnych (baz materiałowych, profili, definicji typu wymiarowania) do ustawień domyślnych aktualnej wersji programu. W przypadku importu projektów użytkownika z poprzedniej wybranej wersji może się tak zdarzyć, że wystąpią różne projekty o takiej samej nazwie (a na pewno tak będzie w przypadku projektów przykładowych). Wówczas to użytkownik musi zdecydować, które z projektów mają być nadpisane, a które nie.



Rys. 2.30 Okno nadpisywania plików projektów

W przypadku resetowania folderu projektów, z założenia usunięte będą wszystkie dotychczasowe projekty użytkownika, a folder projektów zostanie zastąpiony folderem z projektami przykładowymi, takimi jakie były wyjściowo zaraz po instalacji programu.

Funkcji przywracania baz, ustawień i projektów należy używać z dużą ostrożnością i tylko wówczas, gdy użytkownik jest dobrze zorientowany w strukturze programu. W innych przypadkach użycie tej funkcji może prowadzić do nieodwracalnego usunięcia dotychczas wykonanych projektów lub uszkodzenia działania programu.

# 3 PODSTAWY

## 3.1 ELEMENTY PROJEKTU

### 3.1.1 Węzły i pręty

Wprowadzane układy składają się z węzłów i prętów.

W programie węzły nierozzerwalnie związane są z prętami i jako takie nie istnieją samodzielnie (bez prętów do których należą). W związku z tym usunięcie węzła z projektu usuwa automatycznie wszystkie pręty, które schodzą się w tym węźle. Natomiast usunięcie pręta z projektu usuwa również jego węzły tylko w tym przypadku, gdy nie są one wspólne dla innych prętów.

Pręt jest podstawowym elementem obliczeniowym w programie. Jego położenie w przestrzeni określają dwa węzły: początkowy i końcowy. Pręt ma stałe pole przekroju na długości.

Położenie węzła w przestrzeni określają trzy współrzędne:  $x$ ,  $y$  i  $z$ . Dla każdego węzła można określać występowanie pełnego przegubu momentowego oraz typ podparcia i jego sprężystości.

Do prętów i węzłów można przykładać odpowiednie dla danego elementu obciążenia. Obciążenie może być przyłożone w dowolnym punkcie pręta i skierowane pod dowolnym kątem.

### 3.1.2 Układy lokalne prętów

Z każdym prętem związany jest lokalny układ współrzędnych. W układzie lokalnym wprowadzane są obciążenia ciągłe działające na pręt.

Możliwe jest włączenie rysowania układów lokalnych prętów. Są one rysowane w postaci trzech odcinków o kolorach: niebieskim ( $x$ ), zielonym ( $y$ ) i czerwonym ( $z$ ), analogicznie do kolorów globalnego układu współrzędnych.

W programie są dwie główne reguły definiowania domyślnych układów lokalnych pręta (z domyślnym kątem obrotu układu względem lokalnej osi „ $x$ ” równym „ $0^\circ$ ”). Jedna obowiązuje dla prętów pionowych a druga (inna) dla wszystkich pozostałych prętów:

- **Dla prętów pionowych (rysowanych w dowolną stronę):**  
Lokalna oś „ $x$ ” pokrywa się z osią pręta i jest skierowana od węzła początkowego do końcowego wprowadzanego pręta, lokalna oś „ $y$ ” jest równoległa i tak samo skierowana jak oś globalna „ $y$ ”, a trzecia lokalna oś „ $z$ ” jest do pozostałych dwóch osi prostopadła i skierowana jak dla układu prawoskrętnego tzn. kręcąc od lokalnej osi „ $x$ ” do lokalnej osi „ $y$ ” reguła śruby prawoskrętnej wskazuje kierunek lokalnej osi „ $z$ ”.
- **Dla prętów innych niż pionowe:**  
Lokalna oś „ $x$ ” pokrywa się z osią pręta i jest skierowana od węzła początkowego do końcowego pręta, lokalna oś „ $z$ ” jest prostopadła do lokalnej osi „ $x$ ” i zawiera się w płaszczyźnie wyznaczonej przez lokalną oś „ $x$ ” leżącą wzdłuż pręta i rzut tej osi „ $x$ ” na globalną płaszczyznę „ $xy$ ”, Kierunek osi lokalnej „ $z$ ” jest tak wyznaczony, że rzut tej osi na globalną oś „ $z$ ” i globalna oś „ $z$ ”, mają ten sam kierunek. Lokalna oś „ $y$ ” jest prostopadła do obu osi lokalnych „ $x$ ” i „ $z$ ”, a jej kierunek wyznaczony jest przez regułę śruby prawoskrętnej tzn. kręcąc od lokalnej osi „ $x$ ” do lokalnej osi „ $y$ ” reguła śruby prawoskrętnej wskazuje kierunek lokalnej osi „ $z$ ”.

Wyjątkowo dla prętów uzyskanych z generatora łuków obowiązuje dodatkowa reguła dla której domyślnym kątem obrotu układu względem lokalnej osi „ $x$ ” równym „ $0^\circ$ ” jest sytuacja gdy lokalna oś „ $x$ ” pokrywa się z osią pręta i jest skierowana od węzła początkowego do końcowego wygenerowanego pręta, oś „ $z$ ” jest prostopadła do osi „ $x$ ”, leży w płaszczyźnie generowanego łuku i jest skierowana do środka łuku a oś „ $y$ ” jest prostopadła do obu osi „ $x$ ” i „ $z$ ” tworząc układ lokalny prawoskrętny.

Lokalna oś „ $y$ ” pręta jest domyślnie osią, względem której moment bezwładności przekroju jest największy (np. dla przekrojów I, T, C).

**Uwaga:**



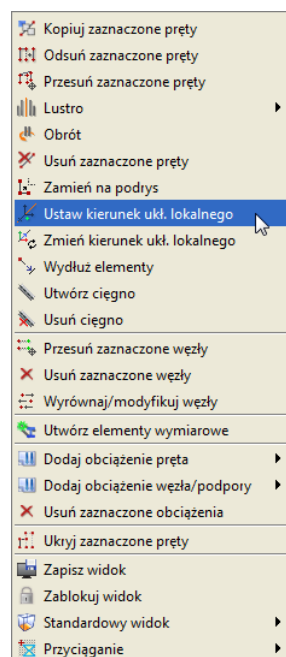
## Podstawy

**Poniżej opisano sposób liczenia prętów o przekrojach, dla których osie główne przekroju nie pokrywają się z osiami lokalnego układu współrzędnych.**


Dla tego typu prętów w czasie obliczeń tworzony jest wewnętrzny, zastępczy, lokalny układ współrzędnych o osiach pokrywających się z osiami głównymi przekroju, do którego transformowane są obciążenia, a następnie dla tak zdefiniowanego układu liczone siły wyjściowe, wykonywane są obliczenia, a następnie wartości wynikowe sił wewnętrznych i przemieszczeń transformowane są ponownie z zastępczego, lokalnego układu współrzędnych do lokalnego układu współrzędnych zdefiniowanego przez użytkownika. Metoda ta pozwala użytkownikowi na dowolne definiowanie lokalnego układu współrzędnych, niezależnie od osi głównych przekroju.


### 3.1.3 Ustawianie kierunku układu lokalnego

Funkcja ustawiania kierunku układu lokalnego pręta dostępna jest z menu kontekstowego przy wcześniejszym zaznaczeniu jednego lub więcej prętów układu.





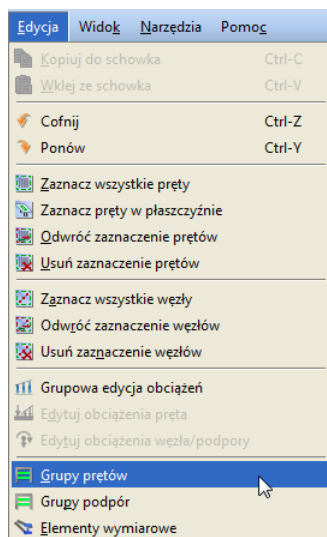
Rys. 3.1 Ustawianie kierunku układu lokalnego

Po wywołaniu funkcji  **Ustaw kierunek ukl. lokalnego** ekran graficzny ustawiany jest w tryb płaskiego zadawania danych w jednej z płaszczyzn głównych i program oczekuje wskazania (podania) dwóch punktów, definiujących wektor ustawienia układu lokalnego. Zaznaczony pręt i kierunek podanego wektora tworzą płaszczyznę, w której ustawione będą dwie prostopadłe osie lokalnego układu współrzędnych, przy czym jedna z nich będzie pokrywała się z osią pręta. Trzecia oś układu lokalnego będzie prostopadła do wyznaczonej płaszczyzny i dwóch osi w niej zawartych. W czasie wskazywania wektora dostępne są funkcje przyciągania i śledzenia.

Ustawienie lokalnego układu współrzędnych dla danego pręta można również wykonać w inny sposób, definiując bezpośrednio **kąt obrotu przekroju** na zakładce **Geometria**. Ustawienie to powoduje obrót przekroju pręta wokół jego osi o podany kąt, wraz z lokalnym układem współrzędnych pręta, względem ustawienia początkowego. Aby zmienić kierunek lokalnego układu współrzędnych zaznaczonych prętów, wybieramy z menu kontekstowego prawego klawisza myszki funkcję  **Zmień kierunek ukl. lokalnego**. Działanie tej funkcji polega na takim przestawieniu układu lokalnego, że jego oś x ułożona wzdłuż pręta skierowana jest przeciwnie w stosunku do jej lokalizacji wyjściowej. Opcja ta powoduje również zamianę numeru węzła początkowego i końcowego pręta oraz zachowuje układ wszystkich osi układu lokalnego w tych samych płaszczyznach.

### 3.1.4 Grupowanie prętów

Program umożliwia przypisanie prętów do zdefiniowanych w projekcie charakterystycznych grup. Opcja ta pozwala na łatwą selekcję określonych grup prętów w projekcie (np. w celu późniejszego przykładania właściwych obciążeń do określonych grup prętów). Do tego celu służy okno dialogowe **Grupy prętów**, wywoływane z menu górnego **Edycja** –  **Grupy prętów** lub bezpośrednio ikonką  przy liście **Grupa** na zakładce **Geometria**:



Rys. 3.2 Menu Edycja – Grupy prętów

Ponieważ w oknie **Grupy prętów i elementy wymiarowe** większość danych dotyczy wymiarowania zbiorczego, aktualnie omówiony zostanie jedynie proces edycji grup, bez uwzględniania danych do wymiarowania, które opisano szczegółowo w rozdziale **Wymiarowanie zbiorcze**.

Nazwa grupy	Ilość prętów (elementów)	Materiał wymiarowany	Klasa materiału	Przekrój	Moduł wymiarujący	Def. typu wymiarowania dla prętów	Def. typu wymiarowania dla elementów	$\sigma_{dop}$ [MPa]	$\sigma_{dop}$ [MPa]	Ukryj
Niepogrupowane	0							215	-215	<input type="checkbox"/>
Pasy górne	48 (12)	Stal PN	S355	Pas górny R. 120 x 8...	InterStal		Krzyżulce	0	0	<input type="checkbox"/>
Stężenia połaciowe	44	Stal PN	S355	Stężenia f30	InterStal		Krzyżulce	215	-215	<input type="checkbox"/>
Platwie	135 (9)	Stal PN	S355	Platwie 2C 300 x 88 ...	InterStal		Bełka	420	-420	<input type="checkbox"/>
Wieszaki połaciowe	80	Stal PN	S355	Stężenia f30	InterStal		Krzyżulce	215	-215	<input type="checkbox"/>
Krzyżulce	96	Stal PN	S355	[...]	InterStal		Krzyżulce	0	0	<input type="checkbox"/>
Pasy dolne	60 (12)	Stal PN	S355	[...]	InterStal		Krzyżulce	0	0	<input type="checkbox"/>
Stężenia pionowe	38	Stal PN	S355	[...]	InterStal		Krzyżulce	0	0	<input type="checkbox"/>
Słupy główne	24 (12)	Stal PN	S355	Słupy HEB400	InterStal		Słupy	0	0	<input type="checkbox"/>
Podwalny	10	Beton	B20	[...]				0	0	<input type="checkbox"/>
Słupki	6	Stal PN	S355	Wykratowanie R60x...	InterStal		Krzyżulce	0	0	<input type="checkbox"/>
Rygle usztywniające	15	Stal PN	S355	Rygle usztywniające...	InterStal		Bełka	0	0	<input type="checkbox"/>

Rys. 3.3 Grupy prętów

W dolnej części okna znajdują się następujące funkcje:

**Nowa grupa** – funkcja definiuje pokazaną w tabeli okna nową grupę prętów. Klikając dwukrotnie na nazwie domyślnej „Grupa1”, użytkownik może nadać grupie dowolną nazwę jednoznacznie identyfikującą grupę prętów.

Po utworzeniu nowej grupy prętów nie są do niej przypisane żadne pręty. Przy pierwszym otwarciu okna dialogowego wszystkie pręty opisane są jako niepogrupowane.

**Usuń zaznaczone grupy** – Funkcja ta usuwa z projektu zaznaczone grupy, a pręty do nich przypisane przekazywane są do trybu „**Niepogrupowane**” (pręty nie są usuwane z projektu, usuwane jest jedynie przypisanie prętów do grupy).

**Dodaj do selekcji** – dodaje pręty wybranej (zaznaczonej) grupy (lub grup) do selekcji prętów zaznaczonych.

**Selekcja wybranych grup** – funkcja selekcjonuje z projektu wybrane grupy prętów.


**Usuń z selekcji** – funkcja usuwa z selekcji zaznaczone grupy prętów.

## Podstawy

**Rozdziel** – funkcja automatycznie rozdziela grupy prętów hybrydowe ze względu na materiał na odrębne grupy z których każda zawiera pręty wykonane z jednego typu materiału.

W tabeli okna znajduje się lista zdefiniowanych w projekcie grup wraz z liczbą prętów objętych daną grupą. Nazwy grup są dostępne do edycji (z wyjątkiem grupy domyślnej **Niepogrupowane**).

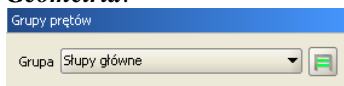
Dalej w dwóch kolejnych kolumnach użytkownik może przypisać wartości dopuszczalnych wytrzymałości materiału na ściskanie -  $\sigma^-_{dop}$  (wartość ujemna) i rozciąganie -  $\sigma^+_{dop}$ , przypisane do danej grupy prętów. Wstępne określenie tych wartości pozwoli (po obliczeniach statycznych) na automatyczną wstępną selekcję prętów o przekroczonych sprężystych naprężeniach normalnych (w stosunku do wartości dopuszczalnych). Selekcja tych

prętów dostępna jest w  **Widoku 3D** po przeprowadzeniu obliczeń statycznych (przycisk  $\sigma$  - pręty o przekroczonych naprężeniach zaznaczone są na czerwono). Wartości dopuszczalnych wytrzymałości wykorzystywane są również w programie do ustalenia stosunku tych naprężeń, dla materiałów o ortotropowych właściwościach mechanicznych, przy liczeniu naprężeń zredukowanych w przekroju, wg hipotezy Coulomba-Mohra. Do każdej grupy prętów możemy przypisać inne wartości dopuszczalnych wytrzymałości na ściskanie i rozciąganie (w ramach grupy są one stałe).

Ostatnia kolumna zawiera znacznik ukrywania danej grupy prętów w projekcie.

Na samej górze listy wyświetlona jest liczba prętów projektu nieprzypisanych do żadnej grupy (**Niepogrupowane**). Wybór przycisku OK potwierdza ustawienia wykonane w oknie dialogowym **Grupy prętów**, wybór opcji **Anuluj** pozwala opuścić okno z pominięciem wprowadzonych zmian.

Po zdefiniowaniu grup w projekcie należy przypisać wybrane pręty do poszczególnych grup. Proces ten odbywa się na głównym ekranie graficznym i polega na selekcji wybranej grupy prętów i następnie przypisaniu ich do określonej grupy przez wybór z listy znajdującej się w dolnej części zakładki **Geometria**:




Rys. 3.4 Przypisanie wybranych prętów do grupy

Przypisanie prętów do określonych grup jest procesem jednoznacznym, to znaczy że jeden pręt może być przypisany tylko do jednej grupy prętów. Każde ponowne przypisanie pręta wcześniej przypisanego do jakiejś grupy, powoduje zmianę jego przypisania. Pręty te zostaną usunięte ze starej grupy i przepisane do nowej.

Można również postąpić odwrotnie i najpierw zdefiniować w projekcie grupy prętów, a następnie przed wprowadzeniem prętów do układu ustawiać na zakładce **Geometria** odpowiednią grupę prętów i wszystkie nowo wprowadzone pręty będą przypisane do tej właśnie grupy, aż do momentu kiedy ponownie zmienimy grupę, w której mają być wprowadzane nowe pręty.

### 3.1.5 Profile

Parametry geometryczne oraz fizyczne pręta opisane są w tzw. profilu. Dowolna ilość prętów może mieć przypisany ten sam profil. Profile są zapisywane w pliku projektu, ale można zapisywać je również w zewnętrznej

bibliotece użytkownika w celu ich wykorzystania w innych projektach. Do zarządzania profilami służy  **Manager Profili**.

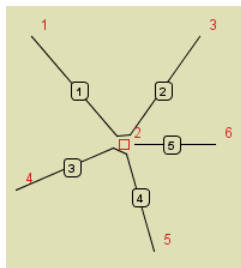
Kształt przekroju pręta może być dowolny. Program automatycznie wylicza wartości wszystkich parametrów geometrycznych (pole przekroju, momenty bezwładności, wskaźniki itd.). Dostępna jest również biblioteka typowych przekrojów stalowych, żelbetowych i drewnianych.

### 3.1.6 Przeguby

Węzły wprowadzanego układu mogą być węzłami sztywnymi lub przegubowymi. Węzeł sztywny symbolizowany jest wypełnionym kwadratem, natomiast przegub kwadratem niewypełnionym.

Przegub charakteryzuje się tym, że umożliwia wzajemne obroty połączonych prętów w trzech płaszczyznach.

W przegubie można zdefiniować grupy prętów połączonych sztywno ze sobą. Ilość prętów w grupie oraz ilość grup prętów w węźle są dowolne. Przykład prętów zeszywnionych w węźle przedstawiony jest na rysunku. Pręty 1 i 2 oraz 3 i 4 są sztywno połączone. Symbolizują to odcinki łączące te pręty.



Rys. 3.5 Pręty częściowo zesztynnione w węźle

Niekiedy konieczne jest wprowadzenie pręta o obu węzłach przegubowych. W ogólnym przypadku pręt taki w przestrzeni 3D jest geometrycznie zmienny, ponieważ istnieje zawsze możliwość jego obrotu wokół własnej osi. Program automatycznie wykrywa takie przypadki i wstawia lokalną podporę, blokującą obrót wokół własnej osi. Jest ona niewidoczna dla użytkownika. Także pręty współliniowe połączone między sobą sztywno (i nieusztynnione w inny sposób), z przegubami na końcach prętów skrajnych, są blokowane w ten sposób. Takie podejście automatycznie eliminuje wiele przypadków układów geometrycznie zmiennych i odciąża użytkownika od poszukiwania przyczyny takiego stanu rzeczy.

**Uwaga:****Poniżej opisano regułę automatycznego blokowania prętów dwuprzegubowych na skręcanie:**

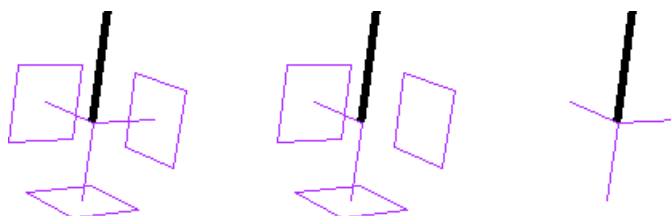
Wszystkie pręty lub elementy ciągle dwuprzegubowe (również te zakończone wolnym końcem), które nie są połączone na długości sztywno z żadnym innym prętem dochodzącym i nie współliniowym (sprawdzanym z dokładnością do ok. 0,5 stopnia), mają w trakcie obliczeń zakładaną automatyczną podporę (blokadę) na skręcanie. Opcja powyższa nie dotyczy prętów lub elementów ciągłych dwuprzegubowych, do których w dowolnym miejscu na długości przyłożony jest: skupiony moment skręcający, inny moment skupiony, mający składową skręcającą (o kącie pochylenia wektora momentu powyżej 0,1 stopnia) lub dowolny moment skręcający ciągły. Dla układów posiadających pręty lub elementy dwuprzegubowe obciążone siłami skręcającymi, obliczenia statyczne będą przerywane, z komunikatem, że układ jest geometrycznie zmienny, wynikającym z braku rozwiązania układu równań lub z dodatkowego sprawdzenia wykonywanego po obliczeniach, polegającego na kontroli, czy kąt obrotu pręta wokół własnej osi nie przekracza 100 radianów (ok. 16 pełnych obrotów wokół własnej osi).

**3.1.7 Podpory**

Podpory umożliwiają wprowadzenie blokad przemieszczeń i obrotów węzłów w kierunkach X, Y i Z globalnego układu współrzędnych. Poszczególne blokady są niezależne od siebie.

Blokady przemieszczeń dla poszczególnych kierunków symbolizowane są odcinkami równoległymi do osi globalnego układu współrzędnych. Blokady obrotów są symbolizowane kwadratami prostopadłymi do odpowiedniej osi układu.

Na rysunku poniżej przedstawione są trzy rysunki podpór. Na pierwszym wszystkie przemieszczenia i obroty są zablokowane (trzy odcinki i trzy kwadraty) - pełne zamocowanie. Na kolejnym zablokowane są wszystkie obroty (trzy kwadraty) i przemieszczenia na dwóch kierunkach. Na ostatnim natomiast zablokowane są tylko przemieszczenia węzła - jest to podpora przegubowa.



Rys. 3.6 Przykładowe podpory

Odpowiednio zwalniając poszczególne więzy, można otrzymać wszystkie podstawowe typy podpór.

Dla każdej blokady przemieszczenia na podporze można określić jej sprężystość. Blokada przemieszczenia z określoną sprężystością przedstawiona jest na ekranie w postaci sprężynki. Jej jednostką jest kN/m. Blokada obrotu

z określoną sprężystością to kwadrat narysowany linią przerywaną. Zadajemy ją w kNm/radian. Dla węzłów

## Podstawy

podporowych mogą być wprowadzone do projektu dodatkowe obciążenia w postaci osiadań i ewentualnie wstępnego kąta obrotu podpory. Obciążenia te mogą być założone tylko wówczas, gdy podpora w danym kierunku nie jest zdefiniowana jako sprężysta i odwrotnie. Nie można w programie jednocześnie dla tej samej więzi podporowej założyć osiadania i sprężystości.

### 3.1.8 Obciążenia



W programie stosowane są dwa główne rodzaje obciążeń: obciążenia węzłów oraz prętów.

Obciążenia węzłowe to siła skupiona w węzłach, osiadanie i obrót podpory. Obciążenia kinematyczne (osiadanie i obrót podpory) można wprowadzić w węzle podporowym jedynie, gdy występują w nim odpowiednie blokady przemieszczeń i obrotów oraz nie są to podpory sprężyste.

Obciążenia w węzłach w postaci sił i momentów skupionych, zadawane są w programie w postaci odpowiednich obciążeń prętowych zlokalizowanych na początku lub końcu pręta lub, w przypadku sił węzłowych, również jako siły przypisane do węzłów.

Obciążenia prętów to: siła skupiona, moment skupiony, obciążenie ciągłe, moment ciągły, różnica temperatur, podgrzanie pręta. Pierwsze cztery obciążenia mają dowolną długość i można je wprowadzić w dowolnym miejscu pręta, pod dowolnym kątem. Obciążenia temperaturą działają zawsze na całej długości pręta.

### 3.1.9 Grupy obciążeń



Każde obciążenie wprowadzane w programie jest przypisane do pewnej grupy obciążeń. Rodzaj grupy obciążeń określa sposób traktowania obciążeń podczas obliczeń obwiedni sił wewnętrznych.

W programie mogą występować cztery typy grup obciążeń: grupy obciążeń stałych, zmiennych, grupy obciążeń zmiennych typu multi oraz jedna grupa ciężaru własnego. Może również wystąpić dodatkowa grupa obciążeń ruchomych, ale jako że nie jest ona dostępna do wyboru z listy, została ona opisana przy tworzeniu obciążeń ruchomych.

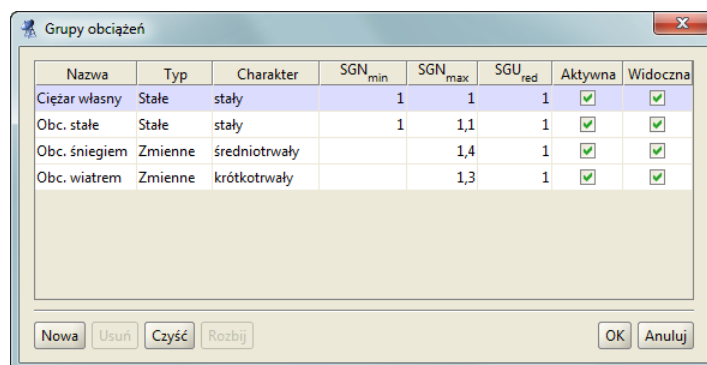
W odróżnieniu od obciążeń należących do grup zmiennych, obciążenia należące do grup stałych są zawsze brane do obliczeń przy określaniu obwiedni. Podczas budowania obwiedni grupy zmienne są odpowiednio dobierane, tak aby otrzymać ekstremalne wartości sił przekrojowych, naprężeń i reakcji w danym punkcie.

Ostatnim typem grup obciążeń jest grupa ciężaru własnego. Jest to specjalna grupa obciążeń stałych, do której nie można dodawać innych obciążeń i dla której nie można zmienić nazwy grupy. Grupa ta, niewidoczna dla użytkownika, jest automatycznie budowana przez program. Na podstawie kształtów przekroju oraz ciężaru własnego użytych materiałów konstrukcyjnych, program przyjmuje automatycznie odpowiednie obciążenia, zakładając kierunek działania siły grawitacji przeciwnie do osi „Z” globalnego układu współrzędnych. Jeśli grupa ta jest aktywna, to ciężar własny konstrukcji jest uwzględniany w obliczeniach.

Oprócz typu danej grupy obciążeń, w kolejnej kolumnie okna określamy jej charakter (jest to parametr potrzebny jedynie na etapie wymiarowania, np. w drewnie). Wszystkie grupy stałe mają również z założenia stały charakter. Inaczej jest z typem grup zmiennych (i multi), dla nich charakter obciążenia określa użytkownik wybierając z listy następujących możliwości: stały, długotrwały, średniotrwały, krótkotrwały i chwilowy. Parametr ten ma znaczenie np. przy ustalaniu wartości współczynników  $k_{mod}$  i  $k_{def}$ , przy wymiarowaniu drewna.

### 3.1.10 Okno grup obciążeń, obwiednia i kombinatoryka dla Norm Polskich


W oknie grup obciążeń do każdej grupy obciążeń zdefiniowanej przez użytkownika przypisane są współczynniki obciążenia oznaczone jako  $SGN_{min}$  i  $SGN_{max}$ . Oba typy współczynników przypisane są do grup stałych, a do grup zmiennych jedynie  $SGN_{max}$ . Przy budowie obwiedni sił wewnętrznych i naprężeń, oba typy współczynników są uwzględniane przy wyznaczaniu wartości ekstremalnych tych obwiedni. Tak wyliczone wartości obwiedni przeważnie wykorzystywane są do sprawdzania stanu granicznego nośności (SGN) w modułach wymiarujących wg Norm Polskich. Dopuszczalna wartość współczynnika  $SGN_{min}$  zawiera się w przedziale  $<0; 99$ , a współczynnika  $SGN_{max}$  w przedziale  $(0; 99)$ , przy czym zawsze  $SGN_{max} \geq SGN_{min}$ .

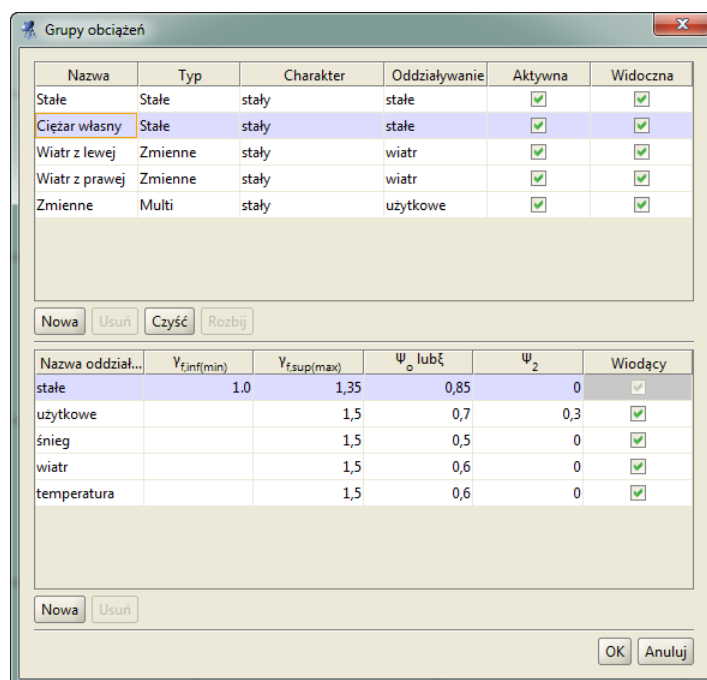


Rys. 3.7 Okno Grup obciążeń dla Norm Polskich


Poza opisanymi współczynnikami obciążenia w kolejnej kolumnie okna **Grup obciążeń** jest współczynnik  $SGU_{red}$ . Jest to współczynnik redukcyjny o wartości z przedziału  $<0; 1>$ , który będzie użyty do ewentualnej redukcji obciążeń zmiennych (dla grup stałych jest zawsze równy 1) przy wyznaczaniu obwiedni przemieszczeń i ugięć względnych dla stanu granicznego użytkowania, w modułach wymiarujących wg Norm Polskich.

### 3.1.11 Okno grup obciążeń, obwiednia i kombinatoryka wg Eurokodu PN-EN

W przypadku wybrania przez użytkownika dla danego projektu zestawu *Norm eurokodowych* zmianie ulega dotychczasowe okno  **Grup obciążeń**.



Rys. 3.8 Okno Grup obciążeń dla zestawu Norm Eurokodowych

Okno  **Grup obciążeń** zostało podzielone na dwie odrębne tabele: górną i dolną. W tabeli górnej zdefiniowano, analogicznie jak w przypadku *Norm Polskich*, grupy obciążeń zadane w projekcie przez użytkownika. Między tymi grupami użytkownik ustawia relacje w **Oknie definiowania zależności grup obciążeń**, na podstawie których budowana jest obwiednia sił wewnętrznych i naprężeń. Analogicznie jak w przypadku obliczeń dla *Norm Polskich* tabela zawiera definicję typu grupy obciążenia (*stała, zmienna, multi, ruchoma*) oraz jej charakteru. Nowością w tym przypadku jest przypisanie do danej grupy obciążeń zdefiniowanych przez użytkownika, rodzaju oddziaływania określonego przez normy eurokodowe. Zlikwidowano również bezpośrednie przypisanie współczynników obciążenia do grup obciążenia



## Podstawy

użytkownika i przypisano je do grup obciążeń pośrednio, właśnie przez określenie rodzaju oddziaływania. W programie predefiniowano pięć podstawowych rodzajów oddziaływania określonych przez **Eurokody**: **stałe**, **użytkowe**, **wiatr**, **śnieg** i **temperatura**. Wszystkie predefiniowane rodzaje oddziaływania występują zawsze w projekcie i nie można ich usunąć. Natomiast przypisanie rodzaju oddziaływań do grup obciążeń użytkownika zależy w całości od jego wyboru. Przeważnie do wszystkich grup stałych powinien być przypisany stały rodzaj oddziaływania, do grup obciążenia wiatrem – rodzaj oddziaływania wiatr, do grup obciążenia śniegiem – rodzaj oddziaływania śnieg. Największą niejasność wprowadza **Eurokod** w kwestii pozostałych obciążeń zmiennych; czy i kiedy należy je traktować całościowo jako jeden rodzaj oddziaływania użytkowego (choć oczywiście ze względu na kombinatorykę po grupach zawsze w postaci wielu grup obciążeń), czy też raczej rozbić pozostałe obciążenia

zmiennie w zależności od pochodzenia obciążenia i wówczas oddzielnym grupom przypisywać odrębne rodzaje oddziaływania użytkowego. Czy np. powierzchnie handlowe i powierzchnie ruchu pojazdów, ze względu na tę samą wartość współczynnika kombinacyjnego  $\psi_0 = 0.7$  traktować jako ten sam typ oddziaływania użytkowego, czy jako odrębne (i wówczas tylko jedno z nich będzie jednocześnie wiodące). Tego typu decyzje projektant musi podejmować samodzielnie, a funkcjonalność programu nie stanowi tu żadnego ograniczenia.

W dolnej tabeli podano definicję oddziaływań predefiniowanych oraz ewentualnie dodatkowe definicje oddziaływań zdefiniowane przez użytkownika. Na definicję oddziaływania składają się parametry umieszczone w kolejnych kolumnach tabeli dolnej:

- nazwa oddziaływania – predefiniowana lub nadawana przez użytkownika nazwa widoczna w tabeli górnej jako dostępny rodzaj oddziaływania,
- $\gamma_{f,inf (min)}$  i  $\gamma_{f,sup (max)}$  – współczynnik częściowy dla oddziaływania minimalny i maksymalny (współczynniki obciążenia),
- $\psi_0$  lub  $\xi$  - współczynnik kombinacyjny jednoczesności występowania danego oddziaływania w kombinacji lub współczynnik redukcyjny dla niekorzystnych oddziaływań stałych,
- $\psi_2$  - współczynnik redukcyjny dla oddziaływań quasi-stałych (używany w programie do wyznaczania ugięcia i przemieszczenia finalnego z uwzględnieniem pełzania, przy wymiarowaniu drewna wg Eurokodu).

Ostatnią kolumnę tabeli definicji oddziaływania stanowi znacznik określający, czy dane oddziaływanie zmienne ma być rozpatrywane w trakcie budowania kombinacji jako wiodące. Jeśli użytkownik ma pewność, że jakieś oddziaływanie zmienne w ramach danego projektu nigdy nie powinno być rozpatrywane jako wiodące, może ten znacznik dla danego oddziaływania odznaczyć.

W każdym innym przypadku wszystkie oddziaływania zmienne powinny móc być rozpatrywane jako obciążenie wiodące w rozumieniu **Eurokodu PN-EN 1990**.

Kombinatoryka po grupach obciążeń przy obliczeniach wg **Eurokodu** przebiega nieco inaczej niż w przypadku norm polskich. Obwiednia sił wewnętrznych i naprężeń w każdym punkcie pręta budowana jest na podstawie zadanych zależności grup obciążeń, dla obciążeń charakterystycznych. W ten sposób ustalana jest minimalna i maksymalna wartość obwiedni w danym punkcie i zestawy grup obciążeń budujące te ekstrema. Następnie tak wybrany zestaw wartości od kombinacji grup obciążeń, wyznaczony jest przez najbardziej niekorzystny dla danego ekstremum zestaw współczynników  $\gamma_{f,inf (min)}$  i  $\gamma_{f,sup (max)}$  oraz  $\psi_0$  lub  $\xi$  (z uwzględnieniem najbardziej niekorzystnego dla danego ekstremum oddziaływania wiodącego), zgodnie z poniższymi wzorami kombinacyjnymi **Eurokodu PN-EN 1990** stosowanymi w przypadku trwałych lub przejściowych sytuacji obliczeniowych (kombinacje podstawowe), zalecanymi do projektowania przez załącznik krajowy:

$$\left\{ \begin{array}{l} \sum_{j \geq 1} \gamma_{G,j} G_{k,j} + \gamma_{Q,1} \psi_{0,1} Q_{k,1} + \sum_{i > 1} \gamma_{Q,i} \psi_{0,i} Q_{k,i} \\ \sum_{j \geq 1} \xi_j \gamma_{G,j} G_{k,j} + \gamma_{Q,1} Q_{k,1} + \sum_{i > 1} \gamma_{Q,i} \psi_{0,i} Q_{k,i} \end{array} \right.$$

gdzie:

$\Sigma$  - oznacza „należy uwzględnić w kombinacji z”, a „+” oznacza „łączny efekt oddziaływań”,

$G_{k,i}$  - oznacza charakterystyczne oddziaływanie stałe,

$Q_{k,1}$  - oznacza charakterystyczne oddziaływanie zmienne wiodące,

$Q_{k,i}$  - oznacza pozostałe charakterystyczne oddziaływania zmienne,

$\gamma_{G,j}$   $\gamma_{Q,1}$   $\gamma_{Q,j}$  - oznaczają współczynniki obciążenia do oddziaływań stałych i odpowiednich zmiennych.,

$\psi_{0,1}$  - odpowiedni współczynnik kombinacyjny dla danego oddziaływania wiodącego,

$\psi_{0,i}$  - współczynniki kombinacyjne dla pozostałych oddziaływań zmiennych,

$\xi$  - współczynnik redukcyjny dla niekorzystnych oddziaływań stałych  $G_{k,j}$ .

## Podstawy

Współczynniki obciążenia dla obciążeń charakterystycznych (stałych i zmiennych) powinny być przyjmowane wg zaleceń Eurokodu, zgodnie z tabelą jak niżej:

## Współczynniki obciążenia wg Norm Eurokodowych:

Sytuacja obliczeniowa trwała i przejściowa				
Stan graniczny	Oddziaływanie stałe		Oddziaływanie zmienne	
	Niekorzystne	Korzystne	Niekorzystne	Korzystne
STR/GEO	1.35*	1.00	1.50	0.00
*Przy korzystaniu ze wzoru dolnego opisanego powyżej przyjmuje się $\xi = 0.85$ , tak żeby $0.85 \cdot 1.35 = 1.15$				

Analogicznie współczynniki kombinacyjne  $\psi_{0,1}$  i  $\psi_{0,i}$  należy przyjmować zgodnie z wytycznymi poniższej tabelki (przy czym dla stanów nieodwracalnych ULS i SLS wybieramy wartość kombinacyjną -  $\psi_0$ , a dla odwracalnych stanów ULS i SLS – wartość częstą -  $\psi_1$ ):

Zalecane wartości współczynników  $\psi$  dla budynków:


Oddziaływanie:	$\psi_0$	$\psi_1$	$\psi_2$
<b>Obciążenie zmienne w budynkach – kategoria: (patrz PN-EN 1991-1-1)</b>			
A – powierzchnie mieszkalne	0.7	0.5	0.3
B – powierzchnie biurowe	0.7	0.5	0.3
C – miejsca zebrań	0.7	0.7	0.6
D – powierzchnie handlowe	0.7	0.7	0.6
E – powierzchnie magazynowe	1.0	0.9	0.8
F – powierzchnie ruchu pojazdów $\leq 30$ kN	0.7	0.7	0.6
G – powierzchnie ruchu pojazdów $> 30, \leq 160$ kN	0.7	0.5	0.3
H – dachy	0.0	0.0	0.0
<b>Obciążenie budynków śniegiem (patrz PN-EN 1991-1-3)</b>			
Miejscowość położona na wysokości $H > 1000$ m n.p.m.	0.7	0.5	0.2
Miejscowość położona na wysokości $H < 1000$ m n.p.m.	0.5	0.5	0.0
Obciążenie wiatrem (patrz PN-EN 1991-1-4)	0.6	0.2	0.0
Temperatura (nie pożarowa) w budynku (patrz PN-EN 1991-1-5)	0.6	0.5	0.0

W programie domyślne, predefiniowane typy oddziaływania w stanie granicznym nośności (ULS) i użytkowania (SLS) potraktowano jako nieodwracalne i zastosowano wartości kombinacyjne współczynników -  $\psi_0$ .

Poza predefiniowanymi oddziaływaniami użytkownik może dodawać i usuwać własne definicje oddziaływania zmiennego (np. z wartościami częstymi współczynników  $\psi$ ) i następnie przypisać je do odpowiedniej grupy obciążeń. Sytuacja taka może wystąpić najczęściej wówczas, gdy w ramach jednego projektu wystąpią oddziaływania użytkowe o różnym charakterze i różnych współczynnikach kombinacyjnych. Należy przy tym pamiętać, że każde rozbudowanie projektu o dodatkowe grupy obciążeń i przypisane do nich dodatkowe rodzaje oddziaływań, może istotnie wpływać na czas wykonywanych obliczeń, a zwłaszcza na czas budowania obwiedni sił wewnętrznych i naprężeń.

Kombinatoryka według zaleceń **Eurokodu**, z uwzględnieniem oddziaływań wiodących, współczynników kombinacyjnych i redukcyjnych, uwzględniana jest również dla grup zmiennych typu multi i grup obciążenia ruchomego.

W aktualnej wersji programu, kombinatoryka według zaleceń **Eurokodu PN-EN 1990**, z wykorzystaniem opisanych powyżej współczynników kombinacyjnych i redukcyjnych, uwzględniana jest przy wymiarowaniu konstrukcji w stanie granicznym nośności (ULS) we wszystkich modułach wymiarujących według **Eurokodu** oraz

przy wyznaczaniu szerokości rozwarcia rys w module  **EuroZelbet**. Przy obliczeniach wielkości obwiedni ugięć i przemieszczeń według **Eurokodu** aktualnie uwzględniane są obciążenia charakterystyczne, bez uwzględniania współczynników kombinacyjnych i redukcyjnych.



## Podstawy

W przypadku występowania w projekcie ciągów i wybraniu opcji obliczeń z uwzględnieniem ciągów, analogicznie jak w przypadku **Norm Polskich**, w trakcie obliczeń nie jest wykonywana obwiednia i kombinatoryka wg założeń **Eurokodu**. Dla tego typu projektów użytkownik sam powinien zbudować właściwe kombinacje obciążeń, uwzględniając odpowiednie współczynniki obciążenia, częściowe współczynniki kombinacyjne i współczynniki redukcji wynikające z założeń **Eurokodu** oraz dokonać wyboru odpowiednich grup wiodących w ramach definiowanej kombinacji.

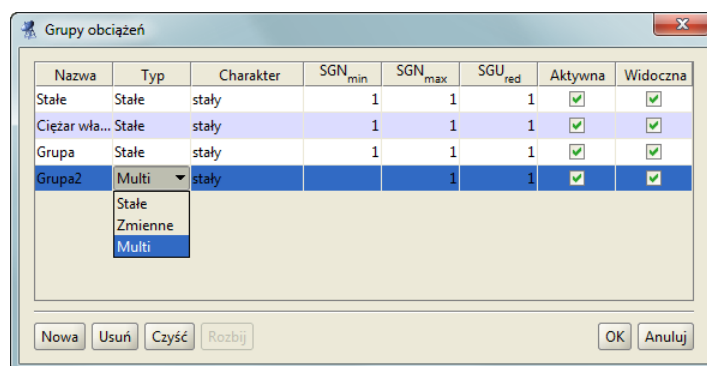
Poza opisanymi powyżej zmianami interfejsu, dotyczącymi kombinatoryki obciążeń według norm eurokodowych, niewielkiej zmianie uległ również sposób prezentacji wyników statyki, gdzie dla obwiedni sił wewnętrznych

i naprężeń, dla grup obciążeń budujących dane ekstremum, widocznych na zakładce **Wyniki**, w nawiasie podano dodatkowo wynikowy mnożnik, przez jaki przemnożono wartości charakterystyczne od tej grupy dla danego ekstremum.

Analogicznie rozbudowano raport z obliczeń statycznych, który w tym przypadku uzupełniono o tabelę definicji rodzajów oddziaływań zdefiniowanych w projekcie, ich przypisanie do poszczególnych grup obciążeń, a wyniki ekstremów obwiedni uzupełniono o podane w nawiasach wynikowe mnożniki przypisane do poszczególnych grup obciążeń, budujących dane ekstremum (analogicznie jak na zakładce **Wyniki**).

### 3.1.12 Grupy obciążeń typu „multi”

Grupa obciążeń typu „multi” – jest to grupa obciążeń zmiennych, która wewnątrz (podczas obliczeń) rozpatrywana jest przez program jako zestaw niezależnych względem siebie grup obciążeń zmiennych, z których każda jest osobnym zestawem obciążeń przyłożonych do pojedynczego pręta. W ramach grupy typu „multi” występuje tyle niezależnych grup obciążeń zmiennych, na ilu prętach przyłożono obciążenia w ramach tej grupy. Opcja ta pozwala np. na szybkie wariantowanie obciążeń zmiennych po ryglach ramy (nie trzeba tworzyć osobnych grup obciążeń zmiennych dla każdego pręta).

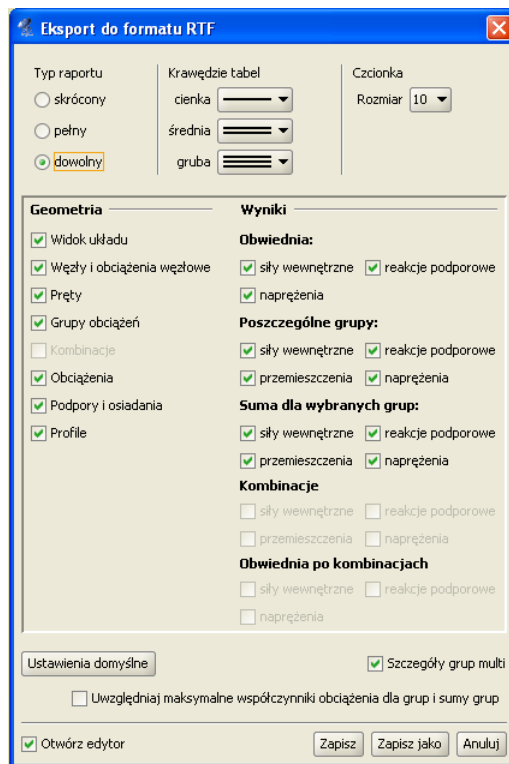


Rys. 3.9 Grupy obciążeń typu „multi”

Poszczególne grupy obciążeń wchodzące w skład grupy typu „multi” nie są widoczne w oknie **Zależności grup obciążeń** i nie można dla nich zdefiniować relacji (są one zawsze niezależne). Natomiast między grupą „multi” (jako całością) a innymi grupami obciążeń zmiennych można definiować dowolne relacje.

Warunkiem zastosowania grupy „multi” jest niezależność poszczególnych obciążeń na kolejnych prętach w ramach tej grupy. Grupa ta wizualizowana jest na ekranie jako całość, niezależnie od tego że w ramach grupy podczas obliczeń odbywa się wariantowanie obciążeń po poszczególnych prętach. W każdym projekcie może występować wiele różnych grup obciążeń typu „multi”, a ich ilość i wielkość w procesie obliczeń wpływa znacząco jedynie na czas budowy obwiedni sił wewnętrznych. Dla grupy obciążeń typu „multi”, tak jak dla pozostałych grup obciążeń zmiennych, dostępny jest jeden maksymalny współczynnik obciążenia, przez który przemnażane są podczas budowy obwiedni wszystkie rozpatrywane w jej ramach kombinacje.

Wykaz grup budujących dane ekstremum obwiedni w raporcie, zawiera również numery grup „multi” oraz, w przypadku zaznaczenia opcji **Szczegóły grup multi** w oknie **Eksport do formatu RTF**, w nawiasie obok numeru grupy „multi” podawane są numery prętów, na których przyłożono obciążenia w ramach tej grupy.

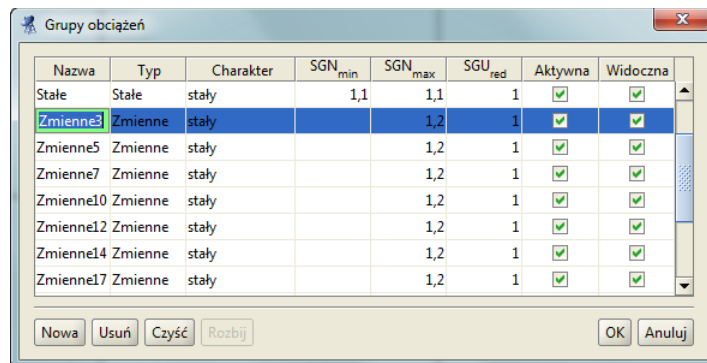


Rys. 3.10 Eksport do formatu RTF

W przypadku przeglądania wyników obwiedni na ekranie i zaznaczeniu opcji **Obciążenia...** i **Schematy obciążeń** w oknie **Ustawień**, na ekranie wyświetlane są na bieżąco schematy obciążeń budujące dane ekstremum z uwzględnieniem wewnętrznych schematów grupy „multi”.

W przypadku gdy użytkownik chciałby jednak przeanalizować wyniki od poszczególnych wewnętrznych grup, zawartych w grupie „multi”, istnieje możliwość rozbicia grup „multi” przez zastosowanie funkcji „Rozbij” w oknie **Grup obciążeń**. Efektem działania tej funkcji jest rozbicie wszystkich grup „multi” w projekcie na pojedyncze, niezależne grupy obciążeń zmiennych. Nazwa nowych grup tworzona jest automatycznie przez sklejanie nazwy dotychczasowej grupy „multi” z numerem odpowiedniego pręta, którego dana grupa dotyczy. Maksymalne współczynniki obciążenia nowych grup przyjmowane są jak dla grupy „multi”, a typ nowych grup ustawiany jest jako zmienny. Po zastosowaniu funkcji rozbicia grupy „multi”, z opcji można się wycofać, wciskając klawisz **Anuluj** w oknie **Grup obciążeń**. W przypadku zaakceptowania operacji, istnieje jeszcze możliwość jej cofnięcia

(tylko w ramach jednej sesji działania programu) opcją cofania dowolnej operacji w programie. Po wyjściu z programu i zapisaniu zmian nie ma możliwości cofnięcia skutków działania tej operacji. Efekt działania funkcji rozbijania grup „multi” widać na rysunku poniżej:

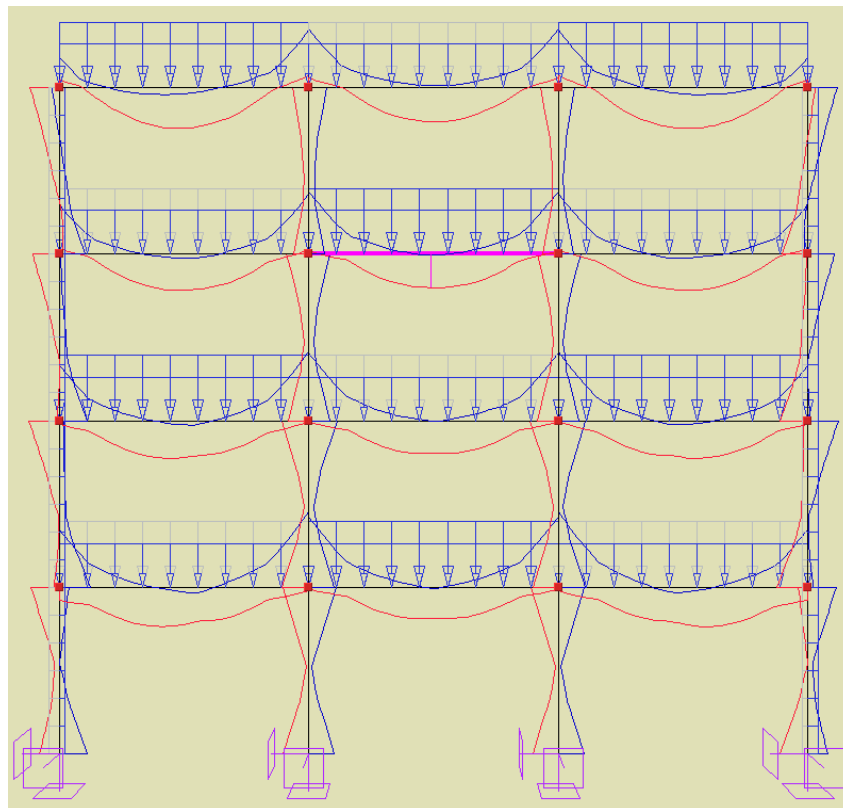


Rys. 3.11 Działanie funkcji Rozbij

Ze względu na dołożenie grup obciążeń typu „multi” (opisanych poniżej) użytkownik pozbawiony został, w przypadku ich użycia, oceny dokładnego przypadku obciążenia budującego dane ekstremum obwiedni (na zakładce **Wyniki** wyświetlane są jedynie nazwy zdefiniowanych grup, bez uwzględnienia numerów wewnętrznych

## Podstawy

podgrup). Aby tę niedogodność zniwelować, wprowadzono dodatkowo w ustawieniach programu możliwość wizualizacji schematów obciążeń budujących dane ekstremum obwiedni. Aby wizualizacja ta była dostępna przy włączonej zakładce **Wyniki**, w ustawieniach programu musi być zaznaczona łącznie wizualizacja obciążeń ciągłych i skupionych oraz schematów obciążeń. Zmiana wybranego pręta układu, rodzaju siły wewnętrznej oraz punktu na analizowanym przęciu, powoduje automatyczne dostosowanie wyświetlanego schematu obciążenia do aktualnego ekstremum obwiedni.




**Rys. 3.12** Schemat obciążenia budujący ekstremum gnącego momentu przęsłowego w zaznaczonym ryglu

W przypadku podziału pręta, na którym występuje obciążenie ciągłe, przyłożone w grupie „*multi*”, odpowiednio dzielone jest obciążenie (zgodnie z podziałem pręta) i każde z nich przydzielane jest do osobnej podgrupy grupy „*multi*”.

W przypadku scalania prętów na których występują obciążenia ciągłe, przyłożone w tej samej grupie „*multi*”, odpowiednio przenoszone jest obciążenie na jeden scalony pręt i przydzielone jest do jednej podgrupy grupy „*multi*”. Charakter zachowania obciążeń w grupie „*multi*” przy scalaniu i podziale pręta wyraźnie widać po rozbiciu grupy „*multi*”.

Grupy „*multi*”, analogicznie jak grupy obciążenia ruchomego, ze względu na swój charakter i przeznaczenie (służą do wyznaczania obwiedni) nie są uwzględniane przy budowie kombinacji użytkownika, nie można ich wybrać przy obliczeniach ciągłych oraz nie mogą wchodzić w skład grup lub sumy grup do wymiarowania.

### 3.1.13 Zależności grup obciążeń

 Dla grup obciążeń zmiennych można określać ich wzajemne zależności. Zależności te są wykorzystywane podczas budowania obwiedni sił wewnętrznych i reakcji. Można określić, że niektóre grupy mają występować zawsze razem lub mają się wzajemnie wykluczać. Może również wystąpić relacja „pociągania” tzn. występowanie jednej grupy obciążeń pociąga za sobą konieczność wystąpienia innej grupy obciążeń (przypadek suwnicy, gdy siła hamowania może wystąpić tylko wówczas, gdy jednocześnie działa odpowiednia siła nacisku). Zależności występują jedynie między grupami obciążeń zmiennych i domyślnie wszystkie te grupy ustawione są jako oddziaływania niezależne. W przypadku grup „*multi*” takie same zależności, jak ustawione dla grupy „*multi*”, dotyczą wszystkich wewnętrznych podgrup grupy „*multi*”. Zależności te określa się w tabeli zależności grup obciążeń. W przypadku konieczności grupowego zadania

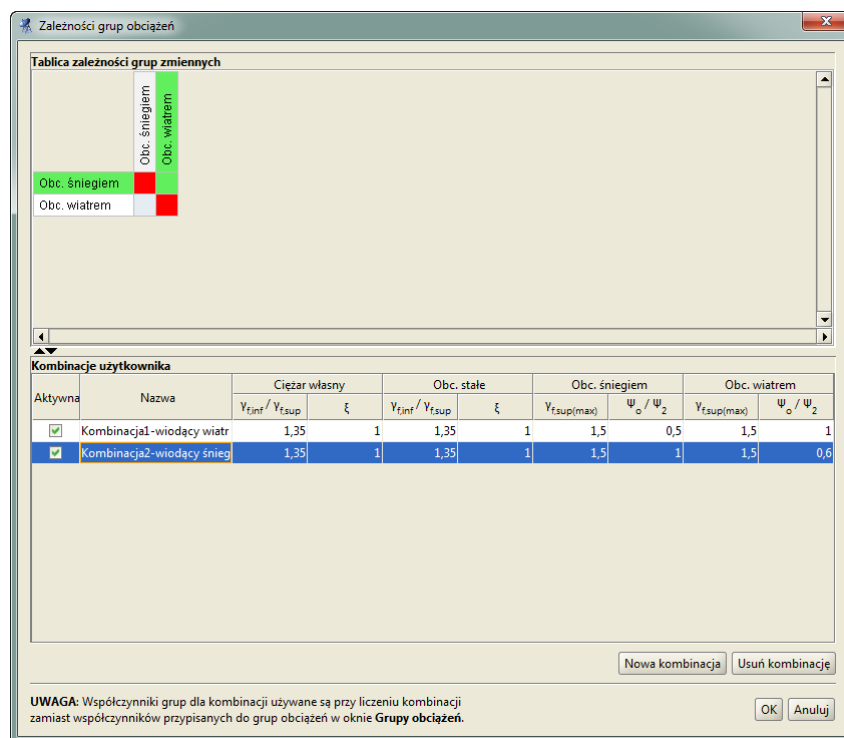
## Podstawy

zależności w oknie grup obciążeń możemy posłużyć się oknem (przy wciśniętym przycisku Ctrl), które zaznacza wiele pól w relacji grup na raz (kolor zielony) i nadać im tę samą zależność (np. brak relacji lub wykluczenie).

### 3.1.14 Kombinacje użytkownika

W oknie **Zależności grup obciążeń** wprowadzono również możliwość definiowania dodatkowych kombinacji użytkownika (dolna część okna dialogowego). Kombinacja rozumiana jest przez program jako zdefiniowana przez użytkownika suma wybranych grup z uwzględnieniem odpowiednich współczynników obciążenia (w domyśle innych niż w przypadku grup obciążeń branych do obwiedni). Eliminacja danej grupy w ramach kombinacji odbywa się przez podanie dla niej współczynnika obciążenia równego zero. Użytkownik ma możliwość zdefiniowania dowolnej liczby kombinacji w ramach projektu. Definiowanie nowej kombinacji użytkownika w projekcie odbywa się w oknie **Zależności grup obciążeń – Kombinacje użytkownika**, przez naciśnięcie przycisku **Nowa**. Wówczas pojawia się w tabeli nowy wiersz, zawierający współczynniki dla kombinacji, przy każdej grupie zdefiniowanej w projekcie. Domyślnie wszystkie współczynniki ustawione są na 1. Po ustawieniu przez użytkownika właściwych współczynników, przy każdej z grup kombinacja jest już zdefiniowana. Każdy wiersz w tabeli jest osobną kombinacją.

W każdej chwili, analogicznie jak w przypadku grup obciążeń można chwilowo wyłączyć zdefiniowaną kombinację z obliczeń odznaczając parametr **Aktywna**. W celu usunięcia zdefiniowanej w projekcie kombinacji należy zaznaczyć odpowiedni wiersz tej kombinacji, a następnie wybrać przycisk **Usuń**. Usunięcie wszystkich kombinacji w projekcie spowoduje, że na zakładce **Wyniki** nie będą wyświetlały się przełączniki dotyczące kombinacji.



Rys. 3.13 Okno zależności grup obciążeń i kombinacji wg Eurokodu

Po zdefiniowaniu kombinacji i wykonaniu obliczeń statycznych, na zakładce **Wyniki** pojawi się nowy przełącznik **Kombinacje**, włączenie którego spowoduje wyświetlenie wyników dla danej kombinacji. W przypadku kilku kombinacji przełączanie między wynikami dla poszczególnych kombinacji następuje na dole zakładki **Wyniki** w polu – **Rysowane wykresy globalne**. W przypadku włączenia na zakładce **Wyniki** obu przełączników: **Ekstrema** i **Kombinacje**, program jako wynik pokazuje wartości ekstremalne sił wewnętrznych tylko w ramach zdefiniowanych kombinacji z pominięciem zwykłej obwiedni po grupach obciążeń.

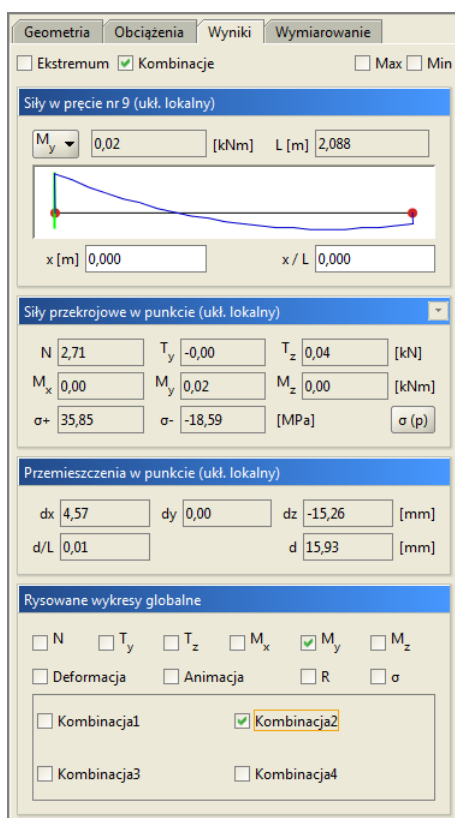
W oknie definicji kombinacji użytkownika umożliwiono nadawanie dowolnych nazw poszczególnym kombinacjom.

## Podstawy

Dla projektów Eurokodowych okno definicji kombinacji użytkownika ma nieznacznie zmienioną formę w stosunku do widoku tego samego okna dla projektów według norm PN. Dla każdej grupy stałej przypisane są dwa współczynniki: obciążenia  $\gamma_{f,inf}$  lub  $\gamma_{f,sup}$  oraz w osobnej kolumnie współczynnik redukcyjny  $\xi$ , których iloczyn odpowiada pojedynczemu współczynnikowi przypisanemu do grupy stałej w projektach wg norm PN. Analogicznie w przypadku grup zmiennych przypisano dwa współczynniki: maksymalny współczynnik obciążenia  $\gamma_{f,sup}$  oraz w osobnej kolumnie współczynnik kombinacyjny  $\psi_0$  lub współczynnik redukcyjny dla obciążeń quasi-stałych  $\psi_2$ , których iloczyn odpowiada pojedynczemu współczynnikowi przypisanemu do odpowiedniej grupy zmiennej w projektach wg norm PN. Przy czytaniu starszych projektów lub przy zmianie w projekcie zestawu norm z PN na Eurokod, dotychczasowy pojedynczy współczynnik przypisany do grupy w kombinacji przepisany zostanie do kolumny współczynników obciążenia a współczynnik w drugiej kolumnie zostanie ustawiony domyślnie na 1. W przypadku odwrotnej zamiany zestawu norm w projekcie, jako pojedynczy współczynnik przy odpowiednich grupach w kombinacji wg norm PN zostanie domyślnie podstawiony iloczyn dwóch współczynników przypisanych do odpowiedniej grupy w oknie definicji kombinacji według Eurokodu. Wszystkie współczynniki przypisane do grup obciążeń w kombinacjach eurokodowych są wyszczególnione przy kombinacjach w „drzewie projektu” i w raportach ze statyki.


### Uwaga:

*W przypadku zmiany w trakcie wykonywania projektu, zestawu norm projektowych z PN na Eurokod lub odwrotnie, szczególnej ponownej kontroli wymagają: definicje grup obciążeń, definicje kombinacji użytkownika, ustawienia imperfekcji oraz klasy materiałów przypisane do poszczególnych przekrojów elementów w modelu.*




Rys. 3.14 Okno zakładki Wyniki przy zdefiniowanych kombinacjach

Analogicznie format pełnego raportu z obliczeń statycznych w oknie *Eksport do formatu RTF* zawiera możliwość publikowania raportów dla poszczególnych kombinacji i ekstremów po kombinacjach.



Przy definiowaniu kombinacji użytkownika należy pamiętać, że grupy „multi” i grupy obciążenia ruchomego jako grupy złożone, mimo że są one grupami obciążenia zmiennego, nie będą dostępne do budowania kombinacji. Aby grupy te były dostępne w oknie kombinacji, należy przed przystąpieniem do budowania kombinacji grupy te rozbić w oknie  *Grup obciążeń*.




### 3.1.15 Wprowadzanie wymiarów do modelu

 Do modelu układu, poza elementami schematu statycznego, można wprowadzić również inne elementy, niemające wpływu na obliczenia statyczne i wymiarowanie, ale pamiętane w projekcie. Takimi elementami są również definiowane przez użytkownika wymiary. Wprowadzanie wymiarów do modelu dostosowane jest do potrzeb programu statycznego i ma swoją specyfikę, inną niż w typowych programach CAD, przeznaczonych do tworzenia rysunków wykonawczych. Linie wymiarowe można wprowadzić w projekcie tylko między wskazanymi dowolnymi węzłami układu statycznego (inaczej niż przy funkcji pomiaru odległości, którą można wykonać między dowolnymi punktami układu). Tak wprowadzony wymiar jest bezpośrednio związany z węzłami, między którymi następuje pomiar i w konsekwencji każde przesunięcie lub usunięcie wymiarowanego węzła powoduje bieżącą aktualizację lub usunięcie przypisanych do niego wymiarów. Ewentualne uzupełnienie projektu o podstawowe wymiary zaleca się wykonać po zdefiniowaniu całości modelu statycznego układu.


Wymiary wprowadzamy do projektu wybierając odpowiednią opcję z głównego paska narzędziowego programu (lub menu górnego *Narzędzia*). Opcja wstawiania wymiarów dostępna jest w programie tylko wówczas, gdy w modelu układu występuje przynajmniej jeden pręt. Po wywołaniu funkcji wstawiania wymiaru program przekreśla układ do jednej z płaszczyzn głównych i oczekuje od użytkownika wskazania dwóch węzłów, między którymi ma być poprowadzony wymiar. W trakcie wprowadzania wymiaru użytkownik może zmienić automatycznie ustawioną płaszczyznę główną tylko na inną płaszczyznę główną. Następnie użytkownik powinien wskazać odsunięcie wymiaru od elementu (w tym wypadku można wykorzystać przyciąganie po punktach siatki pomocniczej). Dodatkowo, w przypadku pokrywania się linii pomocniczych kolejnych wymiarów, działa wzajemne przyciąganie znajdujących się blisko siebie punktów bazowych kolejnych wymiarów. Umożliwia to w łatwy sposób tworzenie wymiarów szeregowych. W taki sposób wprowadzane są wymiary równoległe do wymiarowanego elementu układu. W przypadku gdy podczas wprowadzania wymiaru jednocześnie przytrzymamy klawisz *Shift*, wprowadzany wymiar zawsze zostanie odłożony w kierunku jednej z osi globalnego układu współrzędnych (jakby użyto trybu *Orto*). Po wprowadzeniu pojedynczego wymiaru, przy kolejnym wskazaniu węzła, punkt końcowy ostatnio wprowadzonego wymiaru rozpoznawany jest przez program jako punkt początkowy kolejnego wymiaru (wymiarowanie szeregowo). Jednokrotne kliknięcie klawisza *ESC* przerywa wprowadzanie kolejnego wymiaru (powiązanego z ostatnim wprowadzonym), a dwukrotne kliknięcie klawisza *ESC* przerywa działanie funkcji wprowadzania wymiarów. Jeśli oba węzły, między którymi wprowadzany jest wymiar, znajdują się w jednej płaszczyźnie, równoległej (w trakcie jego wprowadzania) do ekranu monitora, wówczas wymiar równoległy, poziomy lub pionowy (z klawiszem *Shift*) w całości wprowadzany jest również w tej płaszczyźnie w lokalizacji zadanej przez użytkownika. W przypadku gdy w trakcie wprowadzania wymiaru wskazane węzły znajdują się na różnych płaszczyznach równoległych do ekranu monitora, możliwe jest wprowadzanie jedynie wymiarów równoległych do elementu (niezależnie od tego czy wciśnięty był podczas wprowadzania klawisz *Shift*, czy też nie), a wskazane przez użytkownika położenie przestrzenne wymiaru w pierwszej chwili wydaje się być nieprzewidywalne. Jednak po kilku próbach i przy pewnej wyobraźni przestrzennej użytkownika daje się zlokalizować wymiar w żądanej płaszczyźnie.

Wygląd i widoczność wprowadzonych do projektu wymiarów użytkownik może zdefiniować w oknie  *Ustawień* programu. Można tam zdefiniować widoczność wymiarów dla poszczególnych typów widoku dostępnych w programie oraz kolor wyświetlanych linii wymiarowych. W oknie  *Ustawień* można również zdefiniować długość linii pomocniczych wymiaru jako procent odległości między wymiarowanym węzłem a odpowiednim znacznikiem wymiaru. W przypadku gdy użytkownik określi długość linii pomocniczych na bardzo małą wartość lub na wartość 0%, długość linii pomocniczej będzie wyświetlona o stałej minimalnej długości dopuszczalnej przez program, niezależnie od stopnia powiększenia modelu. Przedłużenia linii pomocniczej i linii wymiarowej na ekranie monitora zawsze wyświetlane są o stałej wartości, niezależnie od stopnia powiększenia modelu. Przy wymiarowaniu złożonych układów przestrzennych, w celu poprawienia widoczności wymiarowanych elementów, zaleca się stosowanie długości linii pomocniczych ustawionych na 100% ich nominalnej wartości.

Wprowadzone do projektu wymiary można w każdej chwili usunąć. W tym celu należy (analogicznie jak w przypadku prętów i węzłów) zaznaczyć wymiar lub wymiary (pojedynczo, grupowo lub oknem), a następnie wcisnąć klawisz *Delete*, wybrać opcję usuwania na głównym pasku narzędziowym lub odpowiednią funkcję z menu kontekstowego prawego klawisza myszki (*Usuń zaznaczone wymiary*). Wymiary zaznaczone w modelu odrysowywane są na ekranie linią przerywaną.

W przypadku gdy chcemy usunąć na raz wszystkie wymiary z projektu, możemy kliknąć prawym klawiszem myszki w „drzewie projektu” na głównej gałęzi *Wymiary* i z menu kontekstowego wybrać opcję  *Usuń* wszystkie wymiary. Po rozwinięciu w „drzewie projektu” gałęzi *Wymiary* możemy zaznaczyć jedną z grup

## Podstawy

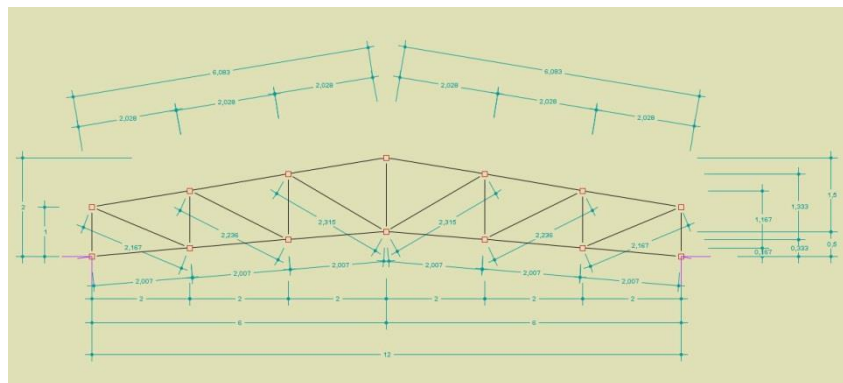
wymiarów:  **pionowe** (mierzone po osi „z”),  **poziome** (mierzone po osi „x” i „y”) oraz  **równoległe** (wszystkie pozostałe) i usunąć je klawiszem **Delete** lub wybrać opcję  **Usuń wymiary** z menu kontekstowego prawego klawisza myszki dla grupy wymiarów danego typu.

Przy obracaniu widokiem przestrzennym układu wymiary, które w bieżącym widoku stają się nieczytelne, są chwilowo wygaszane i pojawiają się ponownie, gdy ich widok stanie się czytelny. Dotyczy to następujących przypadków:

- Punkty bazowe wymiaru są zbyt blisko siebie (sytuacja taka występuje przeważnie wówczas, gdy wymiar jest prawie prostopadły do powierzchni ekranu).
- Linie pomocnicze wymiarów są prostopadłe do powierzchni ekranu.
- Kąt widziany na ekranie (rzeczywisty jest zawsze równy  $90^\circ$ ) między liniami pomocniczymi i linią wymiarową danego wymiaru jest bliski  $0^\circ$  lub  $180^\circ$ .


Wszystkie wymiary, jako elementy drugorzędne, wyświetlane są na ekranie jako pierwsze i elementy układu statycznego je przesłaniają, co umożliwi niezakłóconą edycję prętów i węzłów układu. Wszystkie wprowadzone wymiary jako elementy drugorzędne w modelu statycznym, nie posiadają cech charakterystycznych prętów układu, takich jak punkty przyciągania czy możliwości edycji (kopiowanie, przesuwanie, odsuwanie, odbicie lustrzane itp.). Można je jedynie wstawić do modelu, a następnie zaznaczyć (zbiorczo lub indywidualnie) i usunąć z modelu. Jedyna pośrednia możliwość edycji wymiarów występuje wówczas, gdy edytowany jest element, do którego węzłów podpięty jest dany wymiar. Dotyczy to następujących przypadków:

- Dowolne przesunięcie węzła, do którego podpięty jest wymiar, zamienia wymiar na równoległy i przesuwa go również w nową lokalizację, odpowiadającą nowemu położeniu wymiarowanego węzła.
- Usunięcie węzła, do którego podpięte są wymiary, usuwa jednocześnie te wymiary z modelu.
- Ukrycie elementu wraz z węzłami, do których podpięte są wymiary, jednocześnie ukrywa te wymiary.



Rys. 3.15 Przykład projektu kratownicy z wstawionymi wymiarami

## 3.2 WIZUALIZACJA

Wprowadzony przestrzenny układ prętowy jest wyświetlany na monitorze w rzutowaniu perspektywicznym lub równoległym. Jeśli tryb wprowadzania danych jest wyłączony lub jesteśmy w trybie wprowadzania danych  **Między węzłami**, to układ można dowolnie obracać za pomocą myszki. Wcisnąc i trzymając lewy przycisk myszki, a następnie przesuując ją, powodujemy, że układ obraca się i można obejrzeć go z dowolnej strony.

Alternatywnym sposobem zmiany obrotu układu, dostępnym we wszystkich trybach wprowadzania danych i ich edycji, jest wciskanie przycisków ze strzałkami przedstawionymi na rysunku.



Rys. 3.16 Przyciski do obracania oraz blokowania układu i podglądu 2D przekroju

Przyciski te obracają układ do jednej z płaszczyzn głównych w następujący sposób: patrząc na układ np. z prawej strony (kierunek, z którego obserwowany jest układ, jest wyświetlany w lewym górnym rogu okna edycyjnego)

## Podstawy

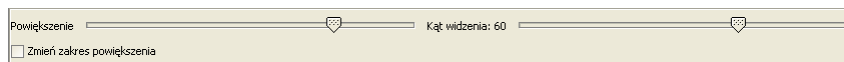
i wciskając strzałkę powodujemy, że skierowana w prawo kamera przemieści się tak, aby obserwować układ z tyłu. Natomiast po wciśnięciu strzałki skierowanej w lewo układ byłby obserwowany z przodu. Używając przycisków ze strzałkami, wywołujemy zmianę obrotu układu względem aktualnego położenia. Aby ustawić układ od razu w określonym położeniu, należy wybrać odpowiedni widok z menu górnego **Widok**. Analogicznie jak strzałki na dolnym pasku pomocy graficznych, działają w programie kursory kierunku umieszczone na klawiaturze.

Obok dolnych strzałek przełączających widoki główne ekranu, umieszczono dodatkowy przycisk włączania/wyłączania blokady ustawienia położenia aktualnego widoku. Opcja ta może być bardzo istotna w przypadku wprowadzania prętów w opcji tylko między istniejącymi węzłami (blokuje przypadkowe poruszenie ekranu podczas rysowania pręta). Działanie blokady widoczne jest w postaci symbolu kłódki w prawym górnym rogu ekranu roboczego.

Z lewej strony strzałek umieszczono przycisk włączania podglądu 2D przekroju podczas wprowadzania elementu do układu. Działanie funkcji widoczne jest w postaci odpowiedniego symbolu w prawym górnym rogu ekranu roboczego.

Poza obrotem układu można także regulować jego położenie na ekranie. Dokonuje się tego wciskając i trzymając prawy przycisk myszki, a następnie przesuwać ją.

Suwaki znajdujące się na dole okna głównego programu służą do regulacji powiększenia oraz kąta widzenia kamery. Funkcję regulacji powiększenia można też realizować bezpośrednio za pomocą rolki na myszce. Ponieważ zakres powiększania układu jest ograniczony i podczas edycji dużych projektów może być niewystarczający, w programie pod suwakiem powiększenia dołożono znacznik **Zmiany zakresu powiększenia**. Jego zaznaczenie spowoduje płynne zwiększenie dostępnego powiększenia układu. Funkcję tę można wykorzystać przy edycji złożonych struktur prętowych. Może ona dla szczególnie złożonych układów prowadzić do pewnego „zagubienia” użytkownika, dlatego też w każdej chwili można ją wyłączyć i ponownie przywrócić typowy zakres powiększeń.





Rys. 3.17 Parametry kamery

Po ustawieniu kąta widzenia kamery na zero stopni układ jest przedstawiany w rzutowaniu równoległym.

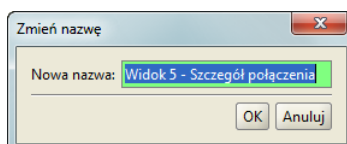
## 3.3 ZAPISYWANIE WIDOKÓW I PRACA Z WIDOKAMI

Do modelu układu, poza elementami schematu statycznego, można wprowadzić również inne elementy, niemające wpływu na obliczenia statyczne, ale pamiętane w projekcie. Takimi elementami są definiowane przez użytkownika widoki.

W celu ułatwienia pracy ze złożonymi konstrukcjami prętowymi oraz w przypadku potrzeby szybkiej prezentacji wybranych fragmentów konstrukcji, można w projekcie posługiwać się zapisanymi w modelu widokami. Widok w programie określony jest przez kilka podstawowych parametrów zapamiętywanych w chwili jego zapisywania w modelu, takich jak: powiększenie, kąt widoku, przesunięcie, obrót, chwilowa blokada ekranu i stan ukrycia prętów modelu. Utworzenie kilku podstawowych widoków w projekcie pozwala na bardzo szybkie przełączanie się między nimi w trakcie pracy lub prezentacji wprowadzonej konstrukcji.

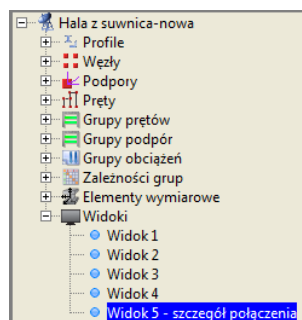
Aby zapisać widok w programie, należy w pierwszej kolejności ustawić jego pożądany wygląd za pomocą podstawowych funkcji programu, takich jak: powiększenie, kąt widoku, przesunięcie, obrót, chwilowa blokada ekranu i stan ukrycia prętów. Następnie klikając na dowolnym punkcie ekranu graficznego prawym klawiszem myszki, z menu kontekstowego wybieramy opcję  **Zapisz widok**. Inną możliwością zapisania widoku jest (po jego ustawieniu) wybranie funkcji  **Zapisz widok** z menu górnego **Widok**. Po wywołaniu funkcji na ekranie pojawi się okienko dialogowe umożliwiające wpisanie charakterystycznej nazwy widoku (domyślnie: **Widok 1; Widok 2;...**), po której dany widok będzie identyfikowany w projekcie.





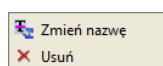
Rys. 3.18 Okienko definiowania nazwy widoku

Po wpisaniu nazwy widoku, w panelu „drzewa projektu” pojawi się gałąź **Widoki**, po rozwinięciu której będą widoczne nazwy widoków utworzonych w projekcie. W ramach jednego projektu można utworzyć wiele widoków tworzonej konstrukcji.



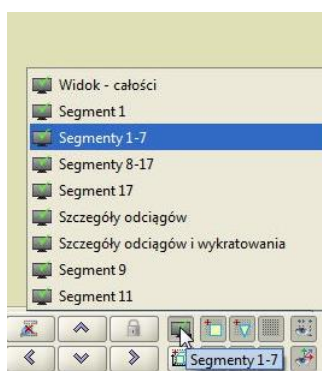
Rys. 3.19 Drzewo projektu ze zdefiniowanymi widokami

Przełączanie się między zdefiniowanymi w projekcie widokami polega na kliknięciu na żądanej nazwę widoku w „drzewie projektu”. Dla każdego widoku w „drzewie projektu” po kliknięciu na nim prawym klawiszem myszki dostępne jest menu kontekstowe, pozwalające na zmianę nazwy widoku i jego usunięcie z projektu.




Rys. 3.20 Menu kontekstowe prawego klawisza myszki dla widoku

Ustawienie wybranego w danej chwili widoku powoduje, że jest on aktywny i pozwala na bieżącą dowolną modyfikację układu. Po schowaniu „drzewa projektu” przełączanie widoków można realizować z podręcznego, rozwijalnego menu, dostępnego pod odpowiednią ikoną na dolnym panelu pomocy graficznych.



Rys.3.21 Wybór widoku z dolnego panelu pomocy graficznych

W przypadku gdy chcemy usunąć wszystkie widoki z projektu, klikamy prawym klawiszem myszki w „drzewie projektu” na głównej gałęzi **Widoki** i wybieramy z menu kontekstowego opcję  **Usuń**.

### 3.4 SZCZEGÓŁOWA WIZUALIZACJA 3D








W programie istnieje dodatkowy tryb wizualizacji układu. Jest to tryb szczegółowy, w którym nie są rysowane osie prętów, lecz rzeczywisty kształt ich przekrojów. Umożliwia to łatwą weryfikację popraw-



## Podstawy

ności zadanych przekrojów oraz orientacji lokalnych układów współrzędnych prętów w przestrzeni 3D. Dodatkowo pokazane są również wszystkie obciążenia oraz podpory.

Sterowanie widokiem układu prezentowanym w szczegółowej wizualizacji jest analogiczne do sterowania widokiem w głównym oknie programu (lewy przycisk myszy – obrót układu, prawy przycisk – przesuwanie układu, rolka myszki – powiększanie). Widok układu jest odświeżany po zamknięciu i ponownym otwarciu okna szczegółowej wizualizacji 3D.

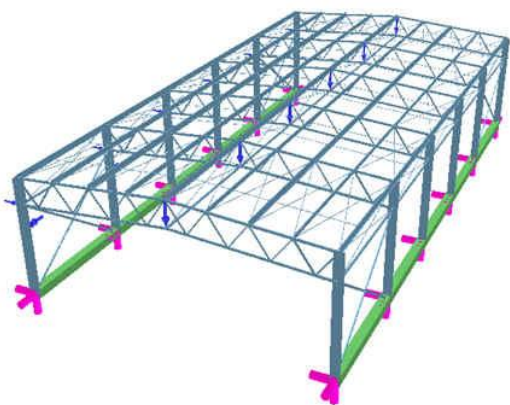
Zakres i formę wyświetlanych elementów w szczegółowym widoku 3D można ustawić w oknie  **Ustawień**. Dotyczy to takich elementów jak: pręty, podpory, obciążenia ciągłe i skupione, tło i podłoże. W przypadku wyświetlania obciążeń ciągłych i skupionych w  **Widoku 3D** ich reprezentacja graficzna przesunięta jest na krawędź zewnętrzną profili, tak aby były one widoczne dla użytkownika, natomiast należy pamiętać, że w rzeczywistym modelu obliczeniowym obciążenia te przyłożone są do osi elementu.

Po wykonaniu obliczeń statycznych, na dole okna  **Widok 3D**, obok przycisku **Raporty**, pojawi się dodatkowy przycisk -  $\sigma$ , którego wciśnięcie spowoduje podświetlenie na czerwono (na  **Widoku 3D**) elementów, dla których przekroczone zostały graniczne wartości sprężystych naprężeń normalnych na ściskanie i rozciąganie (przypisane w grupach prętów). Po wciśnięciu tego przycisku program porównuje ekstremalne wartości naprężeń normalnych otrzymanych w trakcie obliczeń z obwodni naprężeń z granicznymi wartościami wytrzymałości na ściskanie i rozciąganie, określonymi przez użytkownika dla danej grupy prętów w oknie  **Grup prętów**. Ponowne naciśnięcie przycisku -  $\sigma$  eliminuje podświetlenie tych prętów.

Na dole okna  **Widoku 3D** umieszczony jest również przycisk **Raport**. Jego naciśnięcie spowoduje wygenerowanie dodatkowego jednostronicowego raportu w formacie RTF, zawierającego aktualny widok 3D układu oraz podstawowe dane ogólne projektu, które wyświetlane są w oknie  **Właściwości projektu**. Przykładowy widok takiego raportu przedstawiono poniżej:

Projekt:  
Autor: gw
Data: 17-3-2009  
Numer strony: 1

R3D3-Rama3D - Widok 3D



Parametry projektu	
<b>Geometria:</b>	
Szerokość(x): 16,000 m	Wzdł: 222
Długość(y): 32,000 m	Podpór: 12
Wysokość(z): 7,000 m	Prętów: 556
	Grup prętów: 12
	Profil: 13
<b>Suma obciążeń:</b>	
Kierunek: x: 254,76 kN	Ciążar: 587,51 kN
Kierunek: y: 0,00 kN	Grup statycznych: 5
Kierunek: z: -2 997,25 kN	Grup uniemożliwionych: 1
	Grup multi: 0

Rys. 3.22 Raport z Widoku 3D

### 3.5 WPROWADZANIE DANYCH O GEOMETRII

Program rozwiązuje statykę prętowych układów przestrzennych, w których każdy węzeł posiada trzy współrzędne ( $x$ ,  $y$ ,  $z$ ). Wprowadzanie wszystkich danych i prezentacja wyników odbywają się na płaszczyźnie monitora komputera. W programie zostało użyte rzutowanie perspektywiczne, co daje wrażenie głębi obrazu.

Głównym założeniem programu jest możliwość wygodnego, graficznego wprowadzania danych. Całą konstrukcję można wymodelować, korzystając tylko z myszy. Nie jest konieczne wprowadzanie danych z klawiatury, ale ten sposób wprowadzania danych jest również dostępny.

Tryb wprowadzania danych uruchamia się przez kliknięcie na odpowiedniej ikonie. Aby zakończyć wprowadzanie danych, należy ponownie kliknąć na tej ikonie lub wcisnąć klawisz *Esc*. Generalnie klawisz *Esc* przewidziany jest w programie do szybkiego przerywania działania wybranej funkcji programu.



W trakcie wprowadzania geometrii możliwość dowolnego obracania układu jest zablokowana. Zamiast tego dostępnych jest sześć prostopadłych widoków, poprowadzonych wzdłuż osi globalnego układu współrzędnych, z których można obserwować układ. Są to: przód, tył, lewo, prawo, góra i dół. Można przełączać się między nimi za pomocą przycisków ze strzałkami znajdującymi się na dole okna graficznego programu lub wybierając odpowiedni widok z menu górnego **Widok**.

Tworzenie układu polega na klikaniu lewym przyciskiem myszki na ekranie - we wskazanych miejscach tworzone są węzły, które następnie łączone są prętami. Koniec jednego pręta staje się automatycznie początkiem następnego. Wciśnięcie klawisza *Esc* podczas rysowania pręta przerywa szereg i pozwala na wskazanie początku nowego pręta w dowolnym punkcie ekranu. Pracując w jednym widoku, można podać graficznie tylko dwie współrzędne punktu, trzecia nadawana jest automatycznie w zależności od ustawionej współrzędnej płaszczyzny ekranu. Aby określić graficznie dowolne położenie punktu

w przestrzeni, należy zablokować chwilowo kursor we właściwym położeniu prawym klawiszem myszki, przełączyć się na inny widok prostopadły do początkowego i wskazać głębokość jego położenia lub bezpośrednio wpisać głębokość punktu z klawiatury przez podanie współrzędnej względnej  $dx$ ,  $dy$ ,  $dz$  na zakładce **Geometria**.

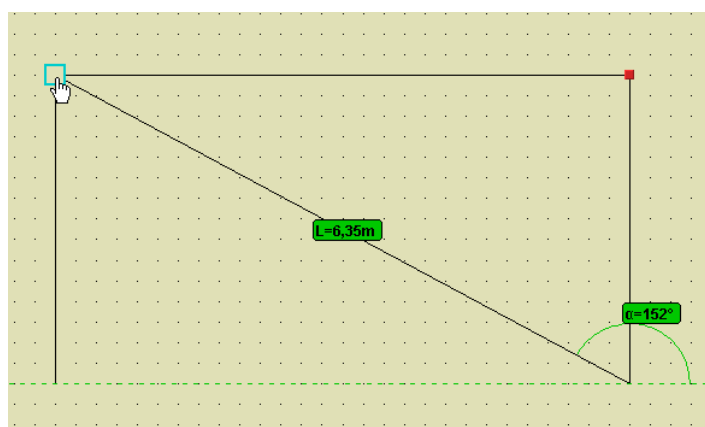
### 3.6 POMOCE RYSUNKOWE PRZY TWORZENIU KONSTRUKCJI

#### 3.6.1 Siatka


W trakcie rysowania układu w jednej z płaszczyzn głównych, na ekranie widoczna jest płaska siatka punktów przyciągania. Za pomocą myszki można wstawiać nowe węzły układu między punktami tej siatki . Wielkość oczek siatki można ustawić w oknie  **Własności projektu**. Obszar siatki dopasowuje się automatycznie do rozmiaru układu. Przy dużym pomniejszeniu widoku siatka mogłaby być rysowana zbyt gęsto. Aby temu zapobiec, rysowanie niektórych wierszy i kolumn siatki jest pomijane. Mimo że niektóre z punktów siatki nie są wtedy rysowane, to kursor nadal jest do nich dociągany. Opcja siatki nie jest dostępna w dowolnym ustawieniu ekranu, a także w trybie przestrzennym wprowadzania prętów między węzłami, niezależnie od ustawienia ekranu.

Włączona opcja siatki pomocniczej bywa bardzo przydatna w trakcie wprowadzania wymiarów szeregowych do modelu.

### 3.6.2 Dociąganie do węzłów

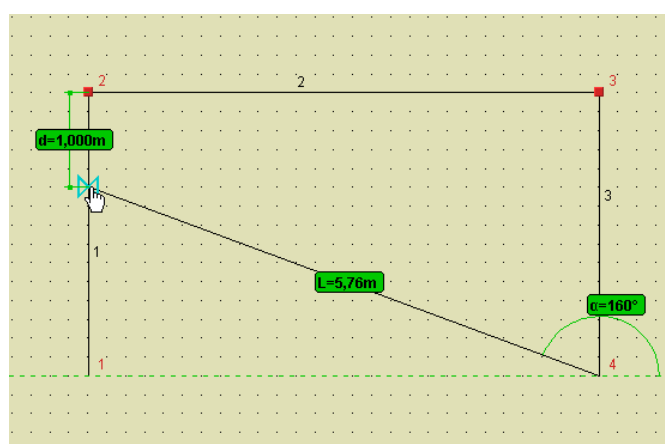


Rys. 3.23 Dociąganie do węzła

Łatwe dołączanie nowych prętów do istniejących węzłów zapewnia funkcja dociągania. Gdy podczas rysowania wskaźnik myszki znajdzie się w pobliżu istniejącego węzła, zostanie on obramowany grubą obwódką w kształcie kwadratu . Sygnalizuje to, że odnaleziono pobliski węzeł, do którego (po zatwierdzeniu lewym przyciskiem myszy) zostanie dołączony rysowany pręt. Najeżdżenie myszką na istniejący węzeł powoduje ustawienie „głębokości” rysowania aktualnego węzła takiej, jak węzła wskazanego, z przeniesieniem siatki na „głębokość” wskazanego węzła. Ponieważ po przesunięciu myszki poza węzeł głębokość ta nie znika, opcja ta umożliwia przestrzenne wprowadzenie pręta, mimo że ekran ustawiony jest w jednej z płaszczyzn głównych. W celu ponownego płaskiego wprowadzania pręta na płaszczyźnie ekranu należy ponownie wskazać węzeł początkowy lub inny leżący w danej płaszczyźnie ekranu. Dodatkowym znacznikiem tego czy pręt będzie rysowany

w płaszczyźnie ekranu, czy nie, są opcje śledzenia. W przypadku rysowania pręta w płaszczyźnie ekranu, przy jego ciągnięciu pokazywana jest aktualna długość pręta i kąt jego nachylenia do poziomu. W przypadku gdy wprowadzany pręt rysowany jest w innej płaszczyźnie, nierównoległej do płaszczyzny ekranu, przy jego ciągnięciu podawana jest jego aktualna długość, lecz brak jest możliwości określenia kąta nachylenia na ekranie graficznym. Wygaszony jest on wówczas również na zakładce **Geometria**.

### 3.6.3 Śledzenie




Rys. 3.24 Widok w trybie śledzenia


W trakcie wprowadzania nowego pręta do układu, pomocą dla użytkownika jest bieżące podawanie na ekranie długości wprowadzanego elementu i kąta jego nachylenia do poziomu. Wprowadzając element, przy ustawieniu ekranu w jednej z płaszczyzn głównych, bieżąca długość wprowadzanego elementu podawana jest zawsze, natomiast kąt do poziomu tylko wówczas, gdy wprowadzany pręt rysowany jest w płaszczyźnie równoległej do powierzchni ekranu. W ten sposób użytkownik łatwo może zauważyć, czy wprowadzany pręt rysowany jest płasko czy przestrzennie. Wprowadzając płaski pręt w układzie biegunowym (długość i kąt), w każdej chwili

## Podstawy

użytkownik może przejść do precyzyjnego podawania wymiarów (długości i kąta lub składowych względnych) znajdujących się na zakładce **Geometria**. W tym celu można bezpośrednio przejść kursorem na zakładkę, wpisać odpowiednie wartości i nacisnąć klawisz *Enter*. Należy tu pamiętać, że współrzędne biegunowe i składowe względne są od siebie zależne i przy zmianie jednych drugie przeliczają się automatycznie. Kąt nachylenia do poziomu liczony jest od zera do 180 stopni (zawsze dodatni). Przy tym, jeśli kursor myszki znajduje się nad poziomą linią odniesienia, kąt liczony jest przeciwnie do wskazówek zegara, a jeśli pod linią odniesienia, zgodnie ze wskazówkami zegara. Sposób liczenia kąta na bieżąco pokazywany jest w trybie śledzenia. W związku z tym lepszym rozwiązaniem, eliminującym przypadkowe położenie kursora, jest ustawienie kursora nad lub pod linią odniesienia (zależnie od potrzeby), chwilowe zablokowanie go prawym przyciskiem myszki, przejście na zakładkę **Geometria**, precyzyjne podanie odpowiednich wymiarów i wciśnięcie klawisza *Enter*.

W trybie wprowadzania elementu  **Przestrzennym** - **między węzłami**, w dowolnym ustawieniu ekranu, program będzie wyświetlał jedynie długość wprowadzanego pręta po najechaniu na węzeł końcowy elementu.

### 3.6.4 Funkcja zaawansowanego śledzenia

Funkcja zaawansowanego śledzenia elementów dostępna jest w płaskim i przestrzennym trybie wprowadzanie elementów projektu. Włączanie i wyłączanie opcji śledzenia odbywa się za pomocą odpowiedniego przycisku umieszczonego w dolnej części ekranu , znajdującego się obok innych przycisków wspierających graficzne wprowadzanie danych na ekranie. Wybranie funkcji śledzenia za każdym razem automatycznie włącza przyciąganie do wszystkich dostępnych w programie punktów charakterystycznych. Następnie użytkownik może wyłączyć zbędne punkty charakterystyczne.

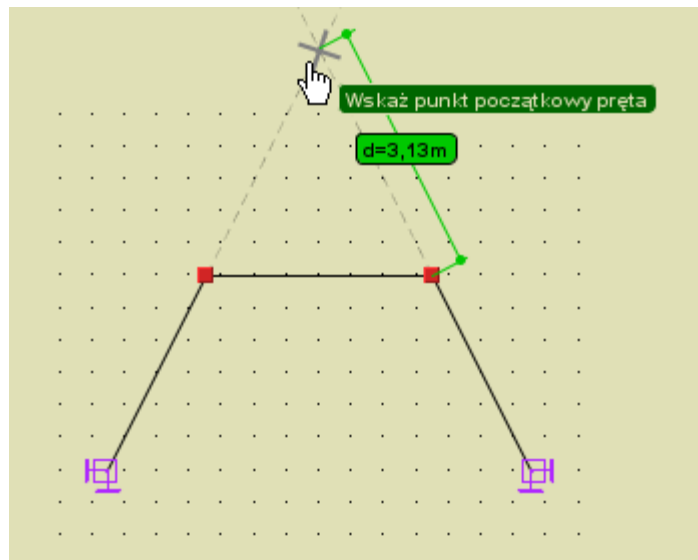
Tryb śledzenia polega na możliwości wystawienia układu linii pomocniczych, dla których dostępne są wszystkie punkty przyciągania wraz z domiarem, które w znacznym stopniu ułatwiają graficzne wprowadzanie elementów. W programie w trybie płaskim dostępne są dwa typy linii pomocniczych:

- Przy najechaniu na dowolny węzeł układu (bez klikania) wystawiany jest z tego węzła układ pionowej i poziomej linii pomocniczej (jednocześnie mogą być dostępne na ekranie dwa układy takich linii, jeden wystawiony zawsze z węzła początkowego, z którego rozpoczynamy rysowanie, a drugi z ostatnio wskazanego węzła).
- Przy najechaniu na koniec dowolnego pręta (bez klikania) wystawiana jest linia pomocnicza w postaci przedłużenia tego pręta wystawionego z wskazanego końca (tu również jednocześnie mogą być dostępne dwie ostatnio wskazane linie pomocnicze tego typu).

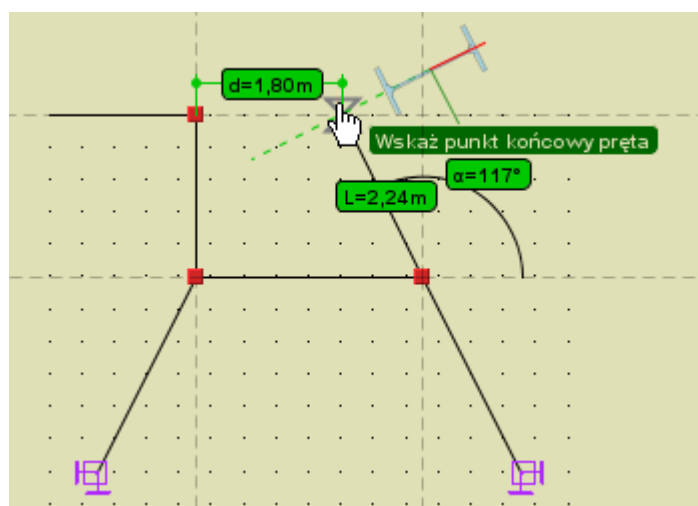
W trybie przestrzennym wprowadzania elementu dostępne są jedynie linie pomocnicze w postaci przedłużenia prętów (zamiast układu linii poziomej i pionowej dostępny jest tu przestrzenny tryb ortogonalny wprowadzania prętów).

Układ tak określonych linii pomocniczych daje dodatkowe punkty charakterystyczne (bliski, prostopadły i przecięcia) wraz z ich domiarami do najbliższego węzła, które w wielu przypadkach pozwolą na łatwe graficzne zdefiniowanie odpowiednich elementów układu, bez potrzeby posługiwania się metodą numeryczną.

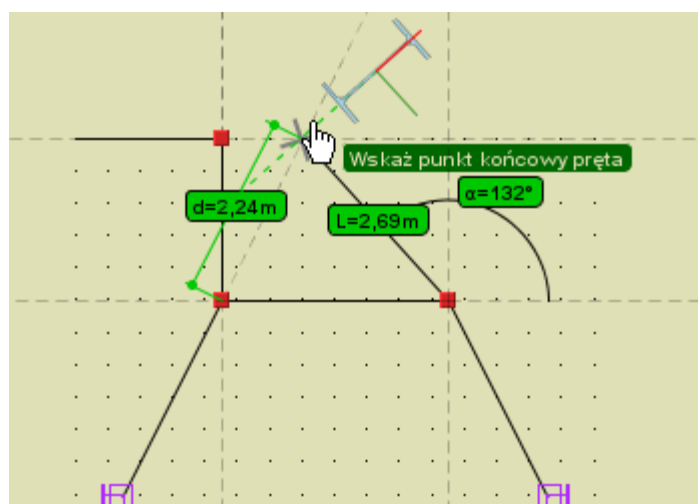
Tryb zaawansowanego śledzenia graficznego uruchamiany jest jedynie dla funkcji, których działanie polega na wprowadzaniu prętów układu, ich edycji, wymagającej wskazania na ekranie odpowiedniego wektora, a także przy funkcji mierzenia odległości. Dla pozostałych funkcji tryb ten jest z założenia niedostępny, nawet gdy jego działanie jest włączone. Układ wyświetlanych linii pomocniczych pozostawiany jest bez zmian przy zoomowaniu i przesuwaniu ekranu. Przy obracaniu układu linie pomocnicze są usuwane i ich wyświetlenie wymaga ponownego wskazania odpowiednich końców prętów i węzłów.



Rys. 3.25 Śledzenie punktu przecięcia przedłużenia dwóch prętów



Rys. 3.26 Linie pomocnicze śledzenia wystawione z węzła początkowego i ostatnio wskazanego węzła



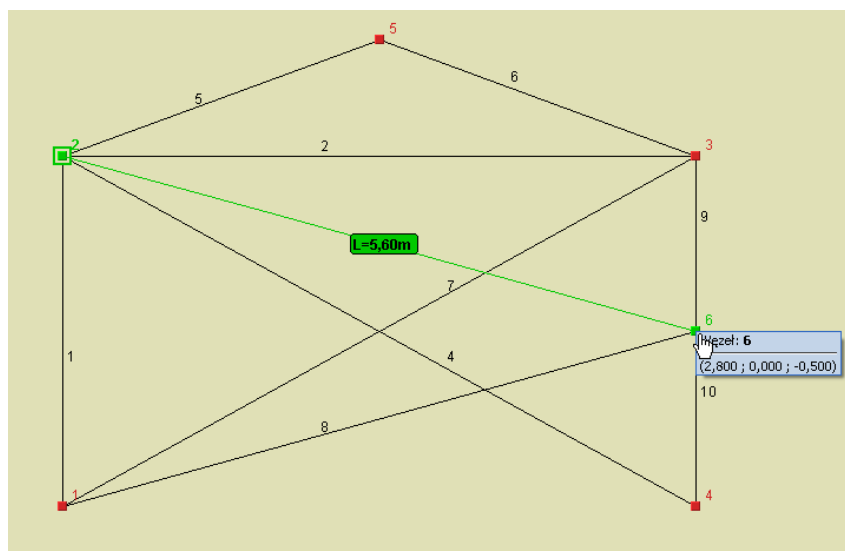
Rys. 3.27 Kombinacja linii śledzących w postaci dwóch układów linii pionowych i poziomych wystawionych z dwóch węzłów i jednego przedłużenia pręta

### 3.6.5 Funkcja przełączania węzła początkowego

W przypadku próby wprowadzenia nowego pręta do istniejącego układu po śladzie istniejącego pręta, tj. gdy węzeł początkowy i końcowy wprowadzanego pręta pokrywa się z węzłami już istniejącego pręta, nastąpi przełączenie węzła początkowego nowego pręta na ostatnio wskazany węzeł pręta istniejącego, z pominięciem wprowadzenia pręta pokrywającego się z już istniejącym elementem układu. Funkcjonalność ta dotyczy również sytuacji, gdy wprowadzany pręt pokryje się ze skończonym ciągiem prętów ciągłych i współliniowych. W takim przypadku również nastąpi przełączenie węzła na ostatnio wskazany węzeł. Funkcjonalność taka pozwala w łatwy sposób (bez przerywania funkcji wprowadzania prętów) budować złożone struktury prętowe np. ciągi skratowań typu X.

### 3.6.6 Funkcja zmierz odległość

Funkcja zmierz odległość przeznaczona jest do pomiaru dowolnej odległości między węzłami i innymi punktami charakterystycznymi układu. Funkcja ta wywoływana jest z menu górnego **Narzędzia - Pomiar odległości**. Po jej uruchomieniu wskazujemy w układzie węzeł, który będzie bazą pomiarów, a następnie, po przesunięciu kursora myszki w pobliżu innego węzła lub punktu charakterystycznego na pręcie, program oblicza odległość między punktem wskazanym i węzłem bazowym i wyświetla ją na tle zielonej linii pomocniczej łączącej oba punkty. Punktem bazowym pomiaru odległości może być jedynie dowolny węzeł początkowy lub końcowy pręta, a punktem docelowym dowolny punkt charakterystyczny na pręcie. W ramach wywołanej funkcji można wykonać wiele pomiarów od węzła bazowego. Chcąc zmienić węzeł bazowy na inny, klikamy na nim lewym klawiszem myszki i teraz on staje się nowym węzłem bazowym pomiaru. W trakcie działania funkcji pomiaru odległości użytkownik ma dostęp do ustawień aktywnych punktów zaczepienia wraz z ich śledzeniem, z wyjątkiem węzłów końcowych, które są z założenia aktywne i nie mogą być w tym trybie wyłączone. Z funkcji **Pomiar odległości** wychodzimy, wciskając klawisz *Esc*. Przy pomiarze odległości można posługiwać się punktami przyciągania na liniach pomocniczych zaawansowanego śledzenia.



Rys. 3.28 Działanie funkcji Pomiaru odległości

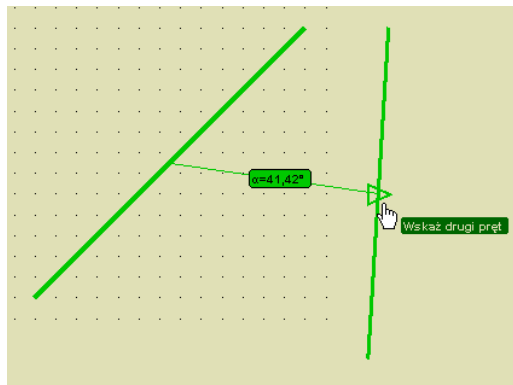
### 3.6.7 Funkcja pomiaru kąta między prętami

Funkcja pomiaru kąta między dwoma prętami działa analogicznie jak funkcja pomiaru odległości. Po jej wywołaniu w menu **Narzędzia - Pomiar kąta** wskazujemy pręt bazowy pomiaru (zaznacza się on na zielono), a następnie, po najechaniu kursorem myszki na dowolny inny pręt układu (bez klikania), zaznacza się on również na zielono a środki tak zaznaczonych prętów połączone są linią pomocniczą, na której wyświetla się etykieta z wartością pomierzonego kąta. Kliknięcie na dowolnym innym pręcie układu zmienia wybór pręta bazowego pomiaru. Z funkcji pomiaru kąta wychodzimy, wciskając dwukrotnie klawisz *ESC*. Pomiar kąta realizowany jest przez program przez równoległe przesunięcie pręta wskazanego do pręta bazowego, tak aby uzyskały wspólny



## Podstawy

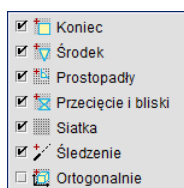
wierzchołek, a następnie pomiar zwykłego kąta płaskiego między dwoma prętami w płaszczyźnie, którą oba pręty tworzą po zsunięciu. Przy pomiarze kąta można posługiwać się liniami pomocniczymi zaawansowanego śledzenia. Przykładowy pomiar kąta między dwoma prętami pokazano poniżej:



Rys. 3.29 Działanie funkcji pomiaru kąta między prętami

### 3.6.8 Punkty przyciągania

W programie można korzystać z kilku podstawowych trybów przyciągania do punktów charakterystycznych. Są to: punkty siatki, węzły (koniec), punkty środkowe prętów, punkty prostopadłe, punkty przecięcia oraz punkty bliskie na prętach. Możliwe jest również korzystanie z trybu ortogonalnego. Włączanie i wyłączanie punktów przyciągania odbywa się za pomocą czterech odpowiednich przycisków, umieszczonych po prawej stronie strzałek ustawienia ekranu, poniżej obszaru roboczego lub z menu kontekstowego prawego klawisza myszki.



Rys. 3.30 Włączanie i wyłączanie punktów przyciągania

Pierwsze dwa z nich (siatka i węzły) zostały dokładnie omówione w poprzednich rozdziałach. Warto tu jeszcze powiedzieć, że działanie punktów przyciągania do siatki różni się zasadniczo od wszystkich pozostałych w tym znaczeniu, że przyciąganie to działa jedynie przy ustawieniu widoku układu w jednej z płaszczyzn głównych (przy ustawieniu dowolnym siatka będzie automatycznie wygaszona). Ustawienie układu w jednej z płaszczyzn głównych wykonujemy za pomocą strzałek umieszczonych na dole ekranu roboczego. W przypadku pozostałych punktów (węzłów, środkowych i bliskich) nie ma takiego ograniczenia i są one dostępne w dowolnym ustawieniu ekranu.




#### **Bliski punkt przyciągania:**

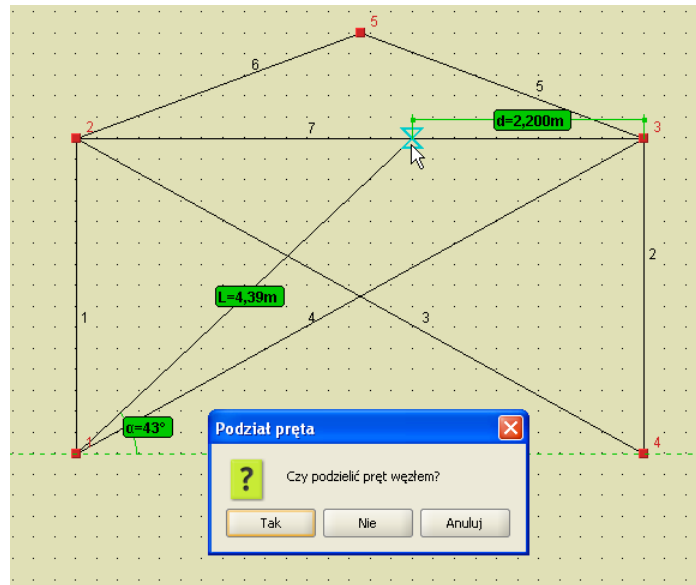
Przy najechaniu kursorem myszki na dowolny pręt wprowadzony do układu, rozpoznawany jest punkt na tym pręcie leżący najbliżej położenia kursora. Rozpoznanie takie odbywa się tylko w otoczeniu danego pręta i sygnalizowane jest zmianą oznaczenia symbolu przyciągania myszki na „szarą klepsydrę” (zwężenie klepsydry pokrywa się z miejscem wskazanym na pręcie). Dodatkowo wówczas pojawia się chwilowa linia wymiarowa w kolorze zielonym, lokalizująca położenie wskazanego punktu na pręcie zawsze w stosunku do jego najbliższego węzła. Przesuwając kursorem myszki wzdłuż pręta, automatycznie aktualizuje mu się wymiar lokalizujący dany punkt na pręcie. W celu precyzyjnego ustawienia położenia wskazanego punktu na pręcie, ustawiamy kursor myszki jak najbliżej potrzebnej lokalizacji, a następnie precyzyjnie ustawiamy jego lokalizację za pomocą strzałek na klawiaturze. Przy precyzyjnym wskazywaniu położenia punktu na pręcie za pomocą cursorów, odległość zawsze domierzana jest od tego samego węzła, niezależnie od tego, czy jest ona mniejsza czy większa od poło-



## Podstawy

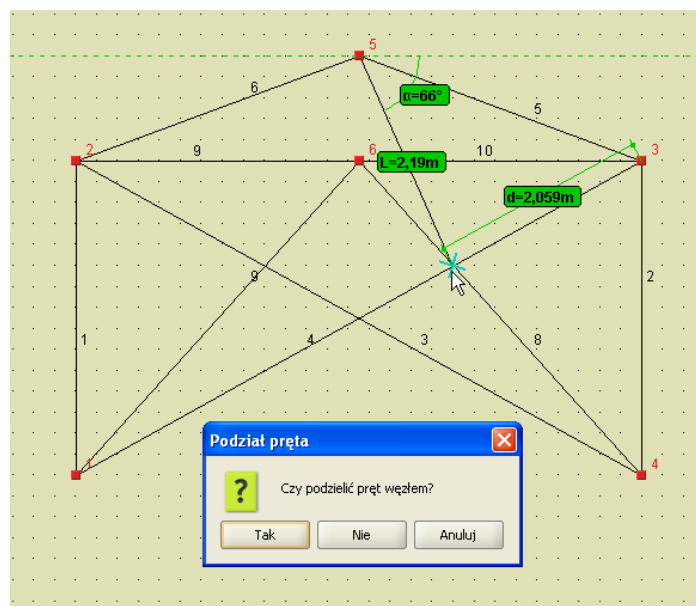
wy długości pręta. Precyzja takiej lokalizacji punktu na pręcie wynosi domyślnie 1 cm, gdyż kliknięcie na dowolnym kursorze klawiatury zmienia położenie wskazanego punktu właśnie o  $0.01\text{ m} = 1\text{ cm}$ . W programie, przy wskazywaniu dokładnego położenia na pręcie za pomocą cursorów, występuje możliwość szybkiego, chwilowego przełączenia dokładności domiaru na przeciwny (np. z „cm” na „mm” i odwrotnie, zależnie od ustawienia podstawowego), realizowana przez jednoczesne użycie strzałek cursorów z wciśniętym klawiszem *Ctrl*.

Ustawienie precyzji śledzenia dla punktów przyciągania można zmienić w  **Ustawienia programu – Dokładność śledzenia pkt. przyciągania** z 1 cm na 1 mm i odwrotnie. Akceptacja wybranej lokalizacji może odbywać się w dwojaki sposób: w przypadku precyzyjnego wskazania kursorem myszki - przez naciśnięcie lewego klawisza myszki (ryzykujemy tu utratę lokalizacji przez przypadkowe poruszenie myszką) lub bardziej zalecane w dowolnym przypadku – potwierdzenie lokalizacji przez wciśnięcie klawisza *Enter*.



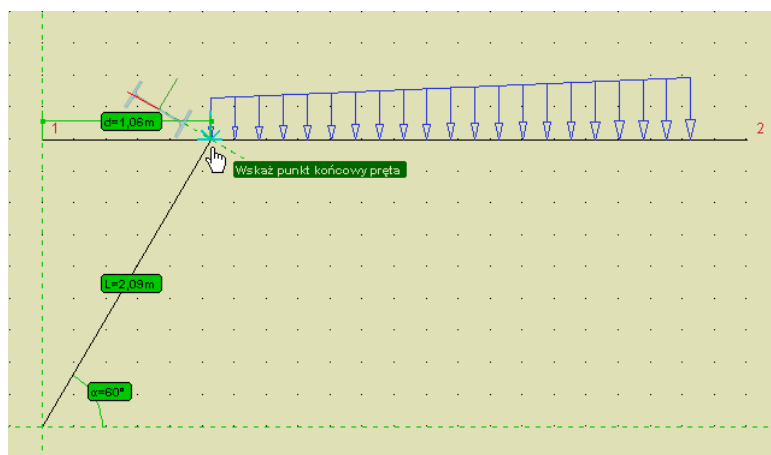
Rys. 3.31 Bliski punkt przyciągania na pręcie

Odmianą punktu „bliski” o wyższym priorytecie jest punkt przyciągania „przecięcie”. Tryb ten włączany jest łącznie z trybem „bliski” i dotyczy punktu przyciągania, będącego punktem przecięcia dwóch prętów leżących w jednej płaszczyźnie. Jego wybór sygnalizowany jest zmianą symbolu przyciągania na krzyżyk przecinający się w punkcie przecięcia dwóch prętów (nie dotyczy to pozornego punktu przecięcia). Przy wyborze lokalizacji w tego typu punkcie należy pamiętać, że ewentualne rozcięcie węzłem pręta istniejącego będzie dotyczyło tylko jednego pręta z krzyżujących się – tego, dla którego podana jest lokalizacja położenia wskazanego punktu względem węzła początkowego.



**Rys. 3.32 Punkt przecięcia jako punkt przyciągania**

Jeszcze inną odmianą punktu „bliski” jest przyciąganie do wszystkich punktów charakterystycznych (punktów początkowych i końcowych) zadanych obciążeń skupionych, ciągłych i ruchomych (uruchamiane są w programie przyciskiem, łącznie z bliskim punktem charakterystycznym). Punkt przyciągania do początku lub końca obciążenia ciągłego lub punktu przyłożenia obciążenia skupionego oznaczony jest odrębnym symbolem pokazanym na rysunku poniżej:

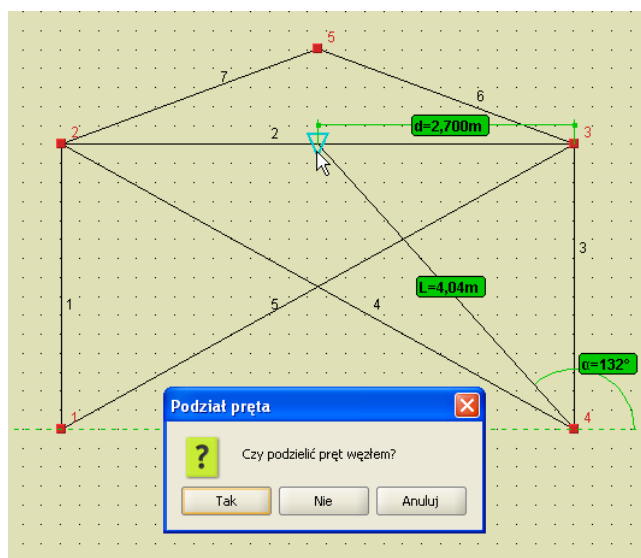
**Rys. 3.33 Punkt przyłożenia obciążenia jako punkt przyciągania**

Priorytet przyciągania do punktu charakterystycznego obciążenia jest wyższy od bliskiego punktu charakterystycznego i niższy od wszystkich pozostałych. Funkcja przyciągania do punktów charakterystycznych obciążenia jest aktywna tylko wówczas, gdy dane obciążenie jest widoczne na ekranie monitora. Opcja ta działa w trybie wprowadzania elementów oraz w trybie pomiaru odległości.

**Środkowy punkt przyciągania:**

Przy najechaniu kursorem myszki w pobliże środka pręta program rozpoznaje to położenie, co jest sygnalizowane zmianą symbolu przyciągania na trójkąt (środek trójkąta pokrywa się ze środkiem pręta). Akceptacja wskazanej lokalizacji odbywa się przez wciśnięcie lewego przycisku myszki lub naciśnięcie przycisku *Enter* na klawiaturze.


Po wybraniu przez użytkownika właściwego punktu przyciągania na pręcie (poza jego węzłami końcowymi), pojawia się dodatkowe pytanie: Czy we wskazanej lokalizacji ma nastąpić podział istniejącego pręta węzłem, czy nie? W przypadku wyboru braku akceptacji dla podziału pręta, nowy element będzie wprowadzany od lub do wskazanej lokalizacji bez połączenia z prętem, na którym wybrano punkt przyciągania.

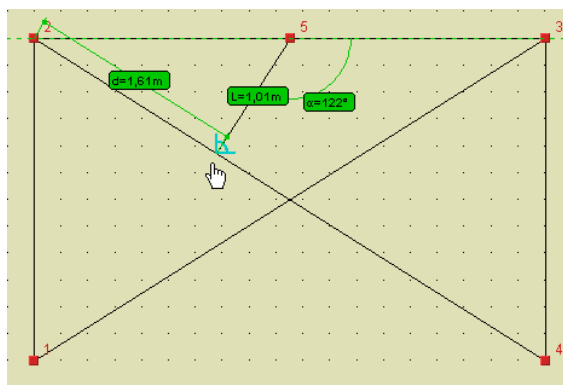
**Rys. 3.34 Środkowy punkt przyciągania**

## Podstawy

Punkty przyciągania: bliski i środkowy mogą być wykorzystane do wprowadzania punktu początkowego nowo wprowadzonego elementu, jego punktu końcowego lub obu naraz. Umożliwia to np. wprowadzanie elementu między środkami dwóch prętów, z automatycznym ich podziałem (lub nie) i połączeniem z nowym elementem. Wycofanie się z operacji klawiszem *Esc*, w trakcie wprowadzania takiego elementu, spowoduje powrót do sytuacji wyjściowej sprzed podziału pręta istniejącego. Należy również pamiętać, że w przypadku wskazania punktu przyciągania na pręcie może nastąpić podział tego pręta na dwa i obowiązują tu reguły takie, jak przy zwykłym podziale pręta (zachowanie podzielonych obciążeń, przekroju układu lokalnego itp.). O tym, czy nastąpi podział pręta czy nie, decyduje użytkownik, wciskając odpowiedni przycisk w oknie komunikatu (na rys. jak wyżej). Należy pamiętać również o tym, że komunikat taki pojawi się tylko wówczas, gdy wskażemy punkt leżący na pręcie i nie będzie to żaden z węzłów końcowych tego pręta (wówczas, niezależnie od oznaczenia punktu przyciągania, wykonywane jest przyciąganie do węzła).

#### **Prostopadły punkt przyciągania:**

W płaskim i przestrzennym trybie wprowadzania elementów dodano możliwość wykorzystania kolejnego, „prostopadłego” punktu przyciągania. Na ekranie graficznym znalezienie punktu prostopadłego sygnalizowane jest wyświetleniem odpowiedniej ikony, złożonej z dwóch prostopadłych linii i kąta oraz wyświetleniem domiaru do wskazanego punktu. Włączenie lub wyłączenie tego trybu odbywa się tak, jak dla pozostałych punktów charakterystycznych, za pomocą odpowiedniej ikonki usytuowanej obok strzałek przełączania widoków  lub z podręcznego menu kontekstowego prawego klawisza myszki (**Przyciąganie**). Prostopadły punkt przyciągania działa analogicznie jak przyciąganie do punktu środkowego, lecz ma niższy od niego priorytet (tzn. w przypadku gdy punkt prostopadły i środkowy pokrywają się, program w pierwszej kolejności odnajdzie punkt środkowy). W przypadku wykorzystania punktu prostopadłego, przy wprowadzaniu pręta w przestrzeni należy pamiętać, że perspektywa widoku ekranu graficznego będzie zmieniać wyobrażenie użytkownika o jego lokalizacji, jak również kąt jego dojścia do pręta.




**Rys. 3.55 Prostopadły punkt przyciągania**

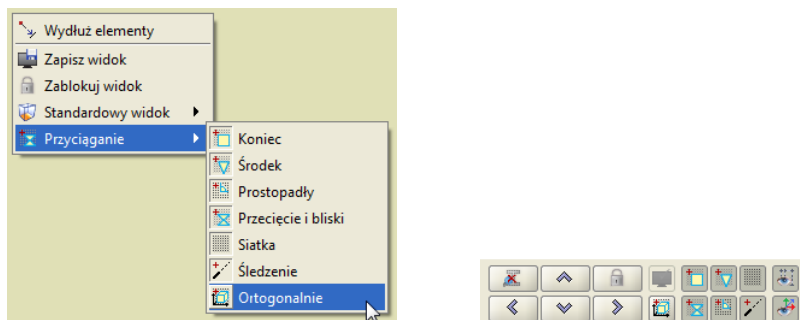
Wszystkie wykorzystywane w programie punkty przyciągania mają ustawiony odpowiedni priorytet, decydujący o kolejności znajdowania właściwego punktu, w przypadku gdy w otoczeniu kursora myszki znajduje się kilka różnych punktów charakterystycznych. I tak w kolejności od największego do najmniejszego priorytetu są to: koniec, środek, prostopadły, przecięcie, bliski, siatka.

Należy również pamiętać, że przy dowolnym ustawieniu widoku układu i przy włączonej perspektywie (kąt widzenia różny od zera), rzeczywiste punkty środkowe pręta nie będą środkami geometrycznymi obrazów elementów wyświetlanych na ekranie.

Punkty charakterystyczne przyciągania są również rozpoznawane przy wskazywaniu punktu (np. w generatorach) oraz dla innych funkcji przy wskazywaniu wektora (np. przy przesuwaniu węzłów/prętów).

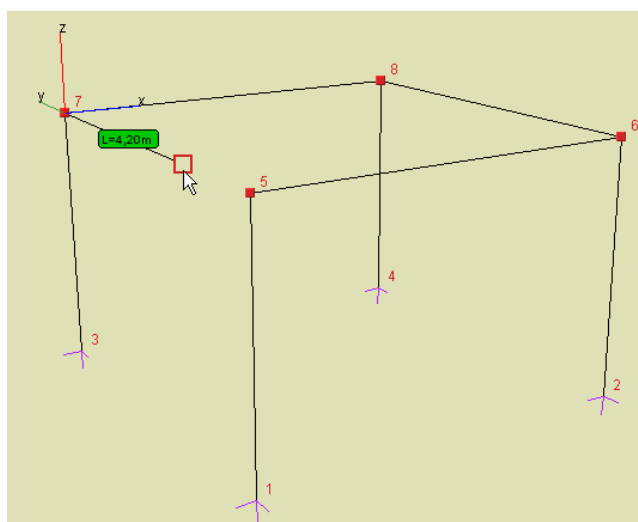
### 3.6.9 Wprowadzanie elementów w trybie „orto”

Obok ikonki prostokątnego punktu przyciągania oraz w podręcznym menu kontekstowym prawego klawisza myszki (w sekcji **Przyciąganie**), wprowadzono ikonkę włączania i wyłączania wprowadzania elementów w trybie ortogonalnym .



Rys. 3.36 Tryb ortogonalny

Chwilowy tryb „orto” można również uzyskać bez włączania właściwej ikonki, przez naciśnięcie i przytrzymanie klawisza **Shift** przy wprowadzaniu elementu. Analogicznie przy włączonej ikonce trybu „orto”, wciśnięcie i przytrzymanie klawisza **Shift** spowoduje chwilowe wyjście z tego trybu (na czas przytrzymania klawisza). Tryb ortogonalny dostępny jest w programie przy płaskim i przestrzennym wprowadzaniu elementów.

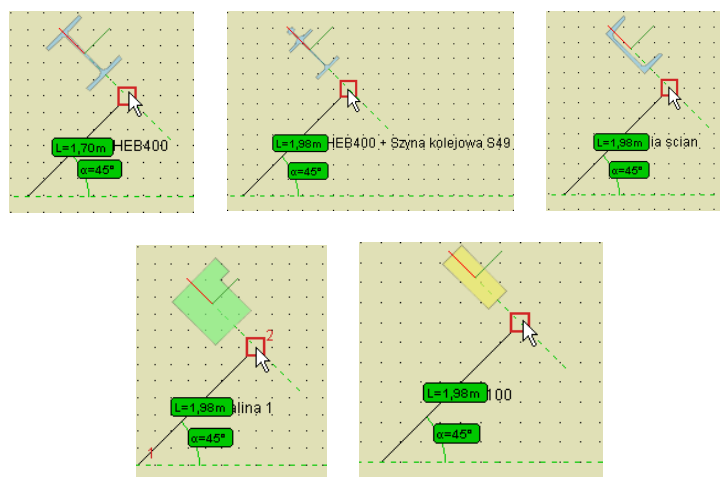


Rys. 3.37 Tryb ortogonalny w przestrzeni 3D

Jego działanie sygnalizowane jest chwilowym wprowadzeniem dodatkowego układu współrzędnych (równoległego do globalnego układu współrzędnych) w punkcie, od którego zaczynamy rysować. Tryb „orto” pozwala z danego punktu wprowadzić element (również o określonej długości) tylko w kierunku trzech wzajemnie prostopadłych osi równoległych do osi globalnego układu współrzędnych. Podczas wprowadzania prętów w trybie „orto” dostępne jest również precyzyjne (z dokładnością do cm lub mm) wprowadzanie elementu za pomocą kursorów klawiatury, przy wciśniętym (lub nie) klawiszu **Ctrl**, powodującym zmianę jednostki precyzji.

### 3.6.10 Podgląd 2D przekroju elementu

W celu bezpośredniej kontroli ułożenia przekroju wprowadzanego do układu pręta dodano w programie możliwość bieżącego podglądu przekroju w trakcie wprowadzania elementu. Przykłady działania funkcji podano poniżej:




Rys. 3.38 Przykłady podglądu 2D przekroju przy wprowadzaniu elementu

Włączenie tej funkcji powoduje odrysowanie na aktywnym końcu wprowadzanego pręta, w miejscu kursora, przerywanej linii prostopadłej do osi pręta, która symbolizuje kład prostopadły wprowadzanego przekroju elementu do osi pręta. Na linii tej pokazane jest położenie lokalnego układu współrzędnych rysowanego pręta (osie  $y$  i  $z$ ) wraz z jego ewentualnym obrotem oraz na tym tle odrysowany symbol rzeczywistego przekroju pręta, odpowiednio usytuowany względem osi układu lokalnego. Funkcja ta działa zarówno w trybie płaskim, jak i przestrzennym wprowadzania elementu i pozwala na bieżąco kontrolować układ przekroju wprowadzanego elementu.

Używanie tej funkcji w trybie przestrzennym wymaga od użytkownika większej wyobraźni przestrzennej, gdyż pokazany kład jest przekrojem zawsze prostopadłym do osi wprowadzanego pręta, a nie przekrojem rzutu tego elementu na płaski ekran monitora. W płaskim trybie wprowadzania elementu problem ten nie występuje, gdyż wprowadzany pręt i jego rzut na ekranie monitora pokrywają się. Elementy podglądu 2D przekroju elementu nie podlegają żadnej transformacji, wynikającej ze zmiany skali lub perspektywy wyświetlanego układu. Całościową kontrolę poprawności ułożenia przekrojów poszczególnych elementów w zdefiniowanym układzie można wykonać w oknie

### Widoku 3D.

Włączenie lub wyłączenie funkcji podglądu 2D przekroju wprowadzanego elementu odbywa się odpowiednią ikonką usytuowaną w dolnej części ekranu, na lewo od strzałek zmiany kierunku patrzenia . Podczas wprowadzania elementu włączony tryb podglądu 2D sygnalizowany jest wyświetlaniem odpowiedniej ikonki w prawym, górnym rogu ekranu roboczego. Ustawienie funkcji podglądu 2D przekroju zapamiętywane jest w ustawieniach programu, więc w kolejnej sesji program uruchomi się z ostatnio włączonym lub wyłączonym ustawieniem.

Zmiana przekroju lub jego kąta obrotu na zakładce **Geometria**, w trakcie wprowadzania elementu, powoduje odpowiednie zaktualizowanie kładu podglądu 2D, widocznego przy wprowadzaniu elementu.

### 3.6.11 Blokowanie kursora (chwilowe)

Wciskając prawy przycisk myszki można chwilowo zablokować położenie rysowanego węzła. Przy kursorze pojawia się wówczas dodatkowy znak zakazu, co sygnalizuje włączenie blokady. Wyłączenie blokady następuje w chwili ponownego wciśnięcia prawego przycisku myszki.

Funkcja ta jest potrzebna w chwili przełączania widoków. Należy ustawić pożądane współrzędne na jednej płaszczyźnie, zablokować chwilowo kursor, przełączyć się na inny widok i tam wprowadzić graficznie trzecią współrzędną punktu. W tym trybie zaleca się przed operacją wyłączenie perspektywy, co pozwoli zachować zgodność wyświetlania elementu z oczekiwaniem użytkownika. W przypadku pozostawienia włączonej perspektywy należy liczyć się ze złudzeniem optycznym, które będzie się objawiało tym, że np. wprowadzany pręt poziomy będzie wyświetlany pod kątem. W przypadku włączonej perspektywy należy bezwzględnie zaufać współrzędnym względnym, podawanym na zakładce **Geometria** lub skorygować wartości tych współrzędnych pamiętając, że są one odliczane od ostatnio wprowadzonego węzła, a nie od węzła chwilowo zablokowanego.

Inne zastosowanie tej funkcji, to chwilowe blokowanie kursora i przejście do zakładki **Geometria** w celu precyzyjnej korekty względnych współrzędnych, pręta lub korekty długości pręta i jego kąta pochylenia (bez zmiany płaszczyzny głównej). Akceptacja tak wprowadzonych zmian następuje przez naciśnięcie przycisku *Enter*.

### 3.6.12 Pierwszy węzeł

Jeśli przed włączeniem trybu wprowadzania prętów dokładnie jeden węzeł układu będzie zaznaczony, to zostanie on potraktowany jako pierwszy węzeł rysowanego pręta.

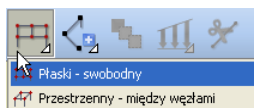
### 3.6.13 Tryby wprowadzania elementów prętowych

W programie występują dwa podstawowe tryby wprowadzania elementów prętowych: **Plaski – swobodny** i **Przestrzenny – między węzłami**:

- Tryb **Plaski – swobodny** pozwala na wprowadzanie graficzne prętów w dowolnym punkcie ekranu, w jednej z płaszczyzn głównych, równoległej do płaszczyzn głównego układu współrzędnych. Ten tryb wykorzystywany jest najczęściej przy rozpoczynaniu rysowania układu statycznego.
- Tryb **Przestrzenny – między węzłami** pozwala na wprowadzanie graficzne prętów w dowolnym ustawieniu przestrzennym tylko między znanymi punktami charakterystycznymi prętów układu lub innych linii pomocniczych. Tryb ten wykorzystywany jest najczęściej wówczas, gdy jakaś część układu jest już wprowadzona za pomocą innych narzędzi.

W wielu przypadkach tryb przestrzenny znacznie ułatwia dodawanie prętów zwłaszcza wówczas, gdy zakres widoku w perspektywie nie daje wystarczającego rozsunięcia (głębokości) łączonych węzłów. Podczas rysowania pręta, przy włączonym trybie **Przestrzenny - między węzłami**, nie widać podczas ciągnięcia długości rysowanego pręta aż do momentu najechania kursorem na potencjalny węzeł końcowy wprowadzanego pręta.

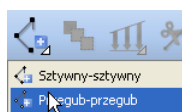
W obu trybach wprowadzania prętów można dowolnie wykorzystywać ustawienia punktów charakterystycznych. W obu trybach można również wprowadzać dowolne elementy przez wpisanie współrzędnych względnych na zakładce **Geometria**. Wymuszenie trybu płaskiego lub przestrzennego dotyczy jedynie wprowadzania graficznych elementów. Zmianę trybów można wykonać praktycznie w dowolnej chwili, nawet w trakcie działania większości funkcji, wybierając odpowiednią opcję na głównym pasku narzędziowym.



Rys. 3.39 Zamiana między trybem Płaskim – swobodnym i Przestrzennym - między węzłami

Należy pamiętać, że przełączenie na tryb płaski zawsze spowoduje ustawienie widoku w jednej z płaszczyzn głównych. Niektóre operacje graficzne mogą sporadycznie wymuszać użycie trybu płaskiego (np. lustrza względem płaszczyzny). Inne, jak np. wczytanie przestrzennego podrysu, domyślnie ustawią tryb **Przestrzenny – między węzłami**.

Obok ikony zmiany trybu z płaskiego na przestrzenny, na głównym pasku narzędziowym, znajduje się wybór typu wprowadzanego pręta: **Przegub - przegub** lub **Sztynny – sztywny**.



Rys. 3.40 Wybór typu pręta

### 3.6.14 Dodatkowe możliwości trybu graficznego

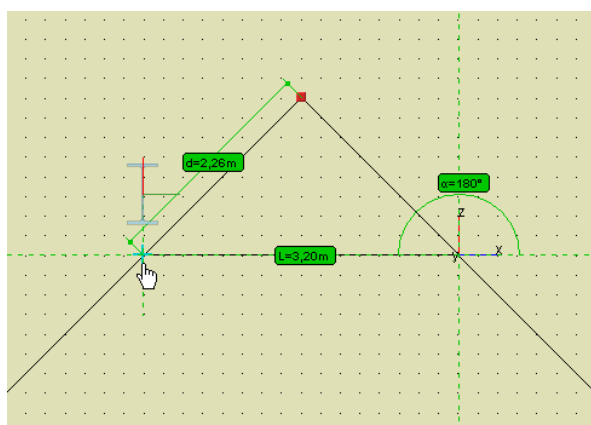
Tryb graficzny zadawania i modyfikacji układu w aktualnej wersji **Ramy 3D** rozbudowany został o następujące możliwości:

- Możliwość lokalizacji punktu przecięcia wprowadzanego pręta, równoległego do jednej z osi głównych, z innym, istniejącym prętem układu, leżącym w tej samej płaszczyźnie (w trybie płaskim i przestrzennym).
- Opcja bezpośredniego zadawania elementu o podanej długości w kierunku wskazanego wektora (w trybie płaskim i przestrzennym).
- Opcja przyciągania do pomocniczej linii pionowej i poziomej w trybie płaskim (bez konieczności włączania trybu „orto”).

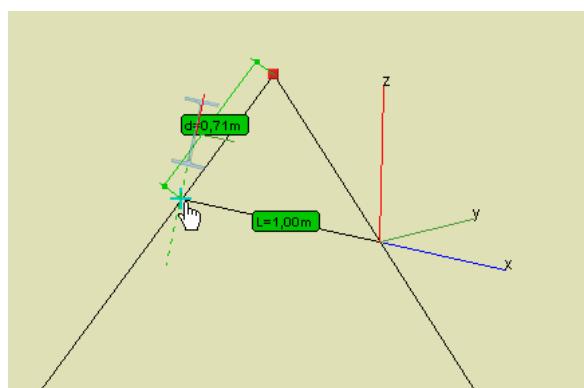
## Podstawy

Opcja pierwsza umożliwi np. wprowadzenie pręta poziomego między dwa dowolne pręty ukośne. Zaczynamy wprowadzanie elementu poziomego od dowolnego wskazanego punktu leżącego na prawym pręcie ukośnym. Z tego punktu program wystawia pionową i poziomą przerywaną linię pomocniczą. Następnie, przesuując kursor poziomo w lewo w otoczeniu spodziewanego punktu, program znajduje punkt przecięcia poziomej linii pomocniczej z lewym prętem ukośnym, oznaczony niebieskim pionowym krzyżykiem. Kliknięcie w ten punkt spowoduje wrysowanie pręta poziomego dokładnie między dwa pręty ukośne. Punkt przyciągania oznaczony pionowym krzyżykiem ma wyższy priorytet niż punkt bliski i niższy priorytet niż punkt środkowy.

Analogicznie tego typu punkt można znaleźć w trybie przestrzennym (przy wyborze trybu „między węzłami”), a jedyną różnicą w stosunku do trybu płaskiego będzie to, że zamiast przerywanych linii pomocniczych równoległych do układu globalnego, w punkcie początkowym rysowanego pręta pojawi się kolorowy, przestrzenny układ współrzędnych równoległy do globalnego układu współrzędnych. Poniżej przedstawiono opisany przypadek dla trybu płaskiego i przestrzennego.



Rys. 3.41 Tryb płaski



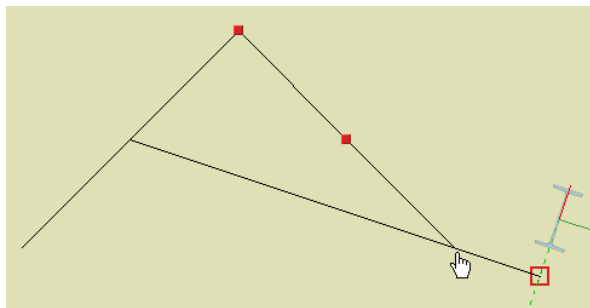
Rys. 3.42 Tryb przestrzenny

Opcja zadawania elementu o podanej długości w kierunku wskazanego wektora działa również w trybie płaskim i przestrzennym. Jest to funkcja dobrze znana z programów typu CAD, polegająca na graficznym wskazaniu kierunku wektora, a następnie wpisaniu z klawiatury długości pręta w tym kierunku i zatwierdzeniu jej klawiszem **Enter**. Kierunek wektora definiujemy, zaznaczając punkt początkowy pręta i wskazując (bez potwierdzenia) inny punkt charakterystyczny układu. Po wpisaniu z klawiatury właściwej długości i potwierdzeniu klawiszem **Enter**, w podanym kierunku zostanie wprowadzony pręt o zadanej długości. Funkcja zaczyna działać automatycznie bez jakiegokolwiek wywołania, gdy po wskazaniu kierunku zaczniemy wpisywać wartość numeryczną z klawiatury. W czasie wykorzystywania funkcji wprowadzania elementu w kierunku danego wektora chwilowo wyłączone zostają wszystkie funkcje przyciągania do pozostałych punktów charakterystycznych. Chwilowe wyłączenie przyciągania działa tak długo, jak długo wpisujemy długość wprowadzanego elementu i po zaakceptowaniu wartości klawiszem **Enter** zostaje ono ponownie przywrócone. Dowolny ruch myszką w czasie wprowadzania długości pręta przerywa działanie funkcji i również przywraca przyciąganie do punktów charakterystycznych. Ponieważ konsekwencją wprowadzania pręta w kierunku wskazanego wektora z wyłączonym trybem przyciągania jest to, że w przypadku gdy koniec pręta trafi dokładnie na dowolny punkt na istniejącym elemencie, nie nastąpi połączenie obu prętów, trzeba dokładnie rozważyć, jaki efekt chcemy osiągnąć. Wyjątek stanowi sytuacja, gdy dokładnie w tej samej lokalizacji znajdzie



## Podstawy

się istniejący węzeł układu – wówczas nastąpi ich automatyczne scalenie. Gdy chcemy, aby nowy pręt był połączony na końcu z dowolnym punktem charakterystycznym istniejącego pręta – wykorzystujemy punkty przyciągania z pominięciem trybu wprowadzania pręta w kierunku wskazanego wektora. Tryb wprowadzania prętów w kierunku wskazanego wektora jest zawsze priorytetowy i szybszy w stosunku do pozostałych możliwości (np. od chwilowej blokady kursora i wprowadzania danych na zakładce **Geometria**). Przykład działania funkcji przedstawiono na rysunku poniżej.



Rys. 3.43 Opcja zadawania elementu o podanej długości w kierunku wskazanego wektora

Opcja przyciągania do pionowej i poziomej linii pomocniczej działa tylko w trybie płaskim (tylko w tym trybie rysowane są linie pomocnicze) i pozwala stale wykorzystywać tryb ortogonalny bez konieczności jego ustawiania. Gdy włączona jest siatka punktów pomocniczych, poruszanie się po liniach pomocniczych możliwe jest jedynie o skok siatki w danym kierunku. Przy wyłączonej siatce po liniach pomocniczych możemy poruszać się płynnie. Opcja ta umożliwia szybkie używanie trybu ortogonalnego, przy jednoczesnym dostępie do możliwości rysowania w innym dowolnym kierunku. Przy ustawionym trybie „orto”, możliwość jednoczesnego rysowania w dowolnym kierunku jest niedostępna.

Funkcja zadawania elementu w kierunku wskazanego wektora może być wykorzystywana również przy definiowaniu wektora przesunięcia, odsunięcia, kopiowania oraz przy innych funkcjach edycyjnych, wymagających wskazania wektora lub osi.

Dodatkowym ułatwieniem w trybie graficznym może również być włączenie podpowiedzi kontekstowych pojawiających się przy kursorze myszki, które przy każdej funkcji graficznej na bieżąco podają informację, czego program

w danej chwili oczekuje od użytkownika. Włączenia podpowiedzi kontekstowych można dokonać w oknie **Ustawień**, zaznaczając znacznik **Pokazuj podpowiedzi obok kursora**. Przykłady działania podpowiedzi kontekstowej pokazano przy omawianiu zadawania obciążeń ruchomych.

## 3.7 GENERATORY KONSTRUKCJI



W programie zawarte są parametryczne generatory konstrukcji. Służą one do automatycznego tworzenia gotowych układów prętowych: ram prostokątnych, łuków, kratownic płaskich, wiązarów dachowych, wież przestrzennych i przekryć geodezyjnych.

Należy określić punkt wstawienia tworzonego obiektu, określić jego parametry (np. ilość przęseł rami, ilość segmentów łuku itp.), a program automatycznie wygeneruje cały obiekt. Przykładowe generatory kratownic płaskich, wiązarów dachowych, wież przestrzennych i przekryć geodezyjnych opisano poniżej. Pozostałe generatory ram prostokątnych i łuków zostały omówione szczegółowo w rozdziale 5 – Tworzenie przykładowej konstrukcji.

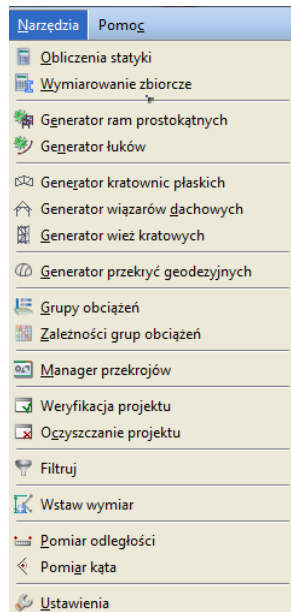
Należy pamiętać, że przy wprowadzaniu do projektu elementów przy pomocy generatorów, pręty utworzone z generatora automatycznie dzielone są i przypisywane do odpowiednich grup prętów. Następnie użytkownik może dowolnie zmieniać te przypisania lub nazwy grup w oknie **Grupy prętów**.

## 3.8 GENERATORY KRATOWNIC I WIĄZARÓW



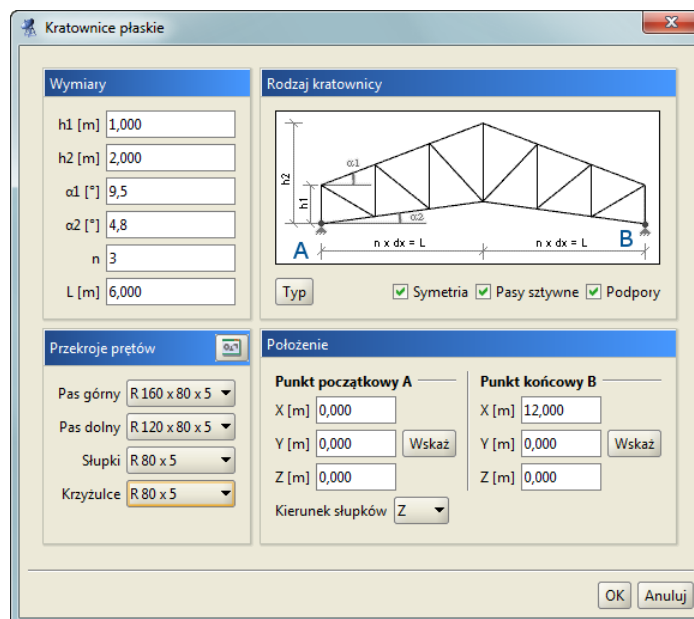
Generatory kratownic i wiązarów, tak jak wszystkie pozostałe generatory, można wywołać z paska głównego programu lub z menu: **Narzędzia** – **Generator kratownic płaskich**/ **Generator wiązarów dachowych**/ **Generator wież kratowych**.





Rys. 3.44 Menu Narzędzia

### 3.8.1 Kratownice płaskie



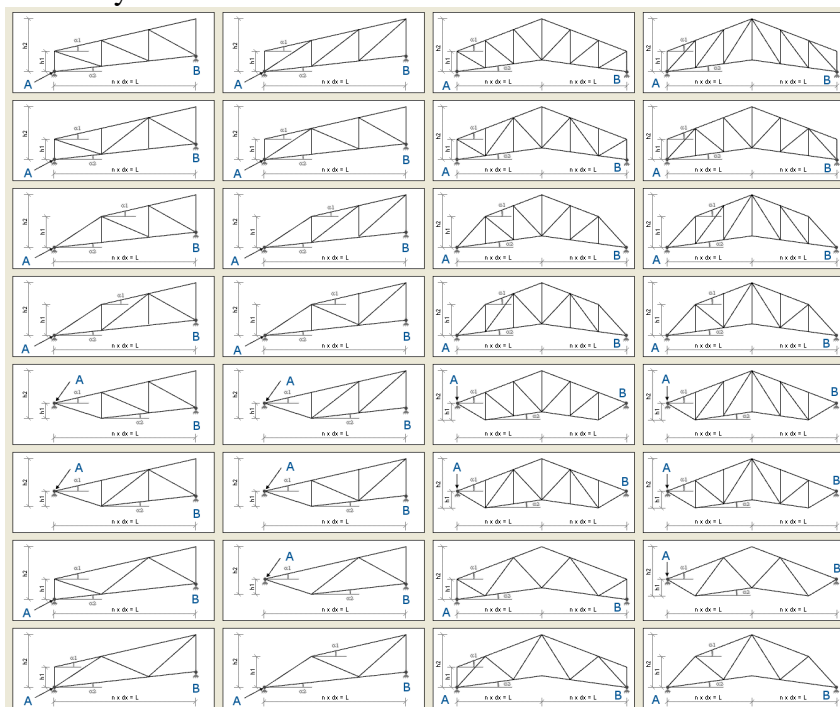
Rys. 3.45 Generator kratownic płaskich



Okno **Kratownice płaskie** przeznaczone jest do wprowadzania do projektu parametrycznie zdefiniowanych, płaskich układów kratowych. Podzielone jest ono na cztery grupy danych: **Rodzaj kratownicy**, **Wymiary**, **Przekroje prętów** i **Polozenie**.

Pierwszym krokiem jest określenie typu wprowadzanej kratownicy, przez naciśnięcie przycisku **Typ** i wybranie odpowiedniego kształtu (16 dostępnych typów symetrycznych lub połówek) z okna jak niżej:

## Podstawy




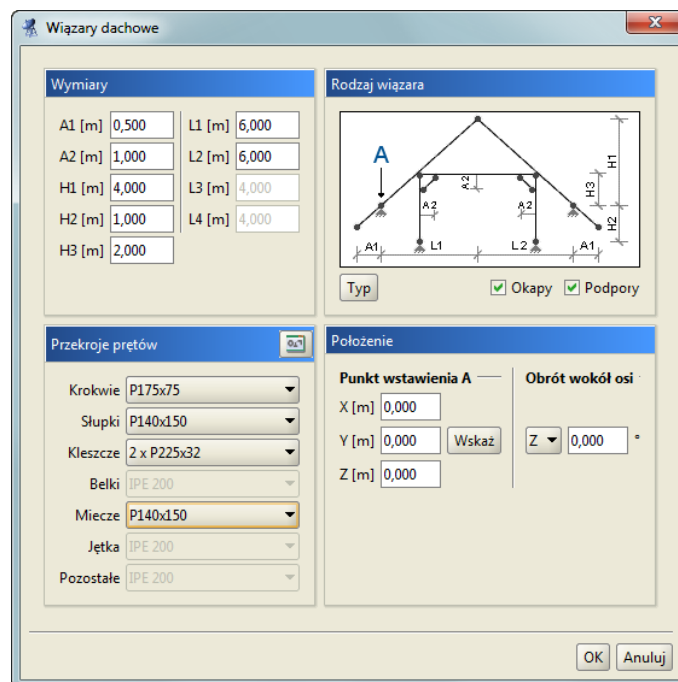
Rys. 3.46 Typy kratownic płaskich

Kolejnym elementem przy określaniu rodzaju kratownicy jest zaznaczenie (lub nie) kolejnych elementów widocznych pod rysunkiem kratownicy, takich jak: **Symetria**, **Pasy sztywne**, **Podpory** (przegubowe).

Po zdefiniowaniu typu kraty należy, posługując się podpowiedzią rysunkową, określić wszystkie niezbędne parametry geometryczne wprowadzanego układu, zawarte z lewej strony okna dialogowego, wraz z przekrojami poszczególnych elementów kratownicy. Ilość i rodzaj tych danych zależy od wybranego typu kraty. Są to dane często wzajemnie zależne (wyliczają się automatycznie), a ich nadmiarowość wynika z potrzeby maksymalnego uproszczenia wprowadzanych danych.

Ostatnim elementem jest określenie położenia kratownicy w układzie. Można tego dokonać podając: długość kraty  $L$ , punkt początkowy oraz wskazując kierunek rysowania słupków kratownicy (wówczas kratownica o długości  $L$  zostanie narysowana w domyślnej płaszczyźnie  $XZ$ ) lub wskazać (podać) dwa dowolne punkty (początkowy i końcowy), na podstawie których obliczana jest długość  $L$  kratownicy oraz wskazać kierunek rysowania słupków ( $X$ ,  $Y$  lub  $Z$ ) kratownicy. W przypadku rysowania kratownic symetrycznych punkt początkowy i końcowy powinny znajdować się na tym samym poziomie (mieć tę samą współrzędną w kierunku rysowania słupków). W innym przypadku kratownica symetryczna będzie narysowana w rzucie wskazanych punktów. Ostatnim etapem jest przypisanie z listy odpowiednich przekrojów prętów.

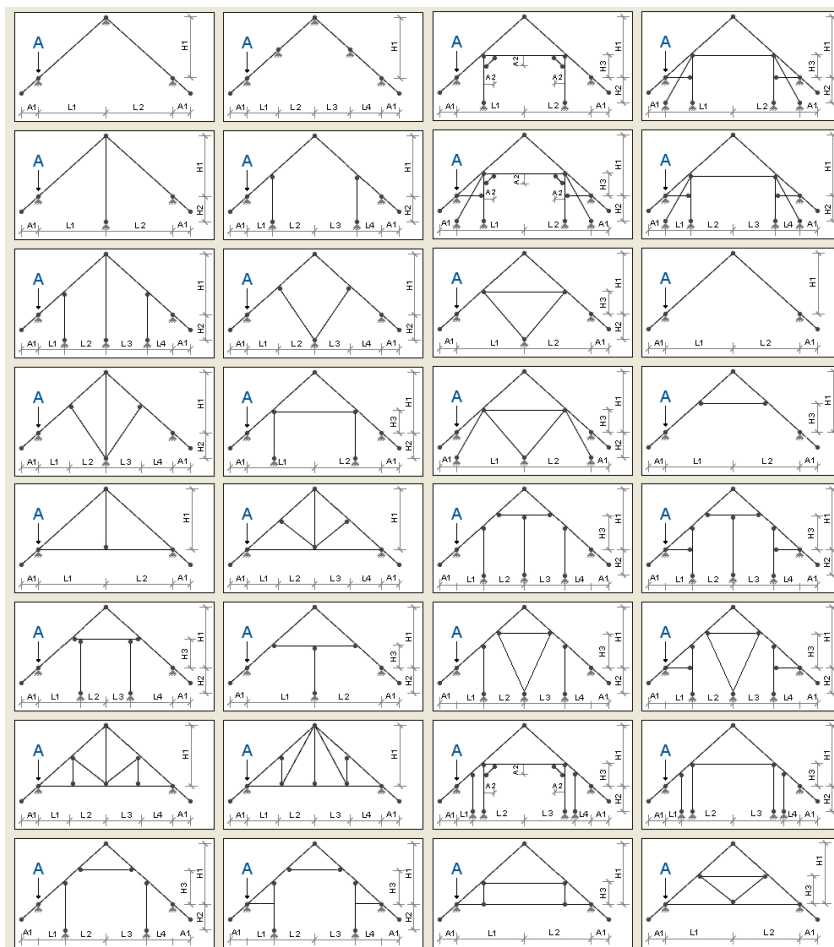
W celu zmiany listy dostępnych w projekcie przekrojów należy wywołać okno  **Menagera przekrojów** przyciskiem w nagłówku panelu **Przekroje prętów** i uzupełnić listę projektu o odpowiednie przekroje.

3.8.2 *Wiązary dachowe*

Rys. 3.47 Generator wiązarów dachowych




Działanie generatora *Wiązarów dachowych* jest analogiczne do poprzedniego generatora kratownic płaskich. Z prawej strony zakładki, w grupie **Rodzaj wiazara**, wybieramy z dostępnej listy typ geometryczny wiazara oraz decydujemy, czy po wstawieniu ma on zawierać podpory i wystawione okapy. Poniżej w grupie **Polozenie**, wskazujemy lub definiujemy przez podanie współrzędnych punkt wstawienia wiazara na płaszczyźnie „xz” (węzeł lewej skrajnej podpory) oraz ewentualnie podajemy kąt obrotu wiazara względem pionowej osi „z” lub poziomej „x”. Z lewej strony zakładki podajemy kolejno oznaczone na rysunku parametry geometryczne wiazara oraz przypisujemy z listy przekroje poszczególnym typom elementów. Po zdefiniowaniu wszystkich danych i naciśnięciu przycisku OK dźwigar zostanie automatycznie wstawiony do projektu. W przypadku próby wprowadzenia wymiarów wzajemnie sprzecznych lub takich, które zmieniają typ geometryczny wiazara, operacja wstawiania wiazara zostanie przerwana z wyprowadzeniem odpowiedniego komunikatu. Po wstawieniu wiazara do układu wszystkie pręty wiazara zostaną wstępnie pogrupowane w odpowiednie dla danego typu grupy prętów. Tak jak dla innych generatorów, w przypadku natrafienia przy wstawianiu nowego węzła na węzeł istniejący, oba węzły zostaną scalone w jeden. Analogicznie, gdy oba węzły nowo wstawianego pręta natrafiają w tej samej lokalizacji na istniejące węzły połączone prętem, oba pręty zostaną scalone. Poniżej przedstawiono dostępne w programie typy geometryczne dachowych wiązarów drewnianych (32 schematy):



Rys. 3.48 Typy wiązarów dachowych

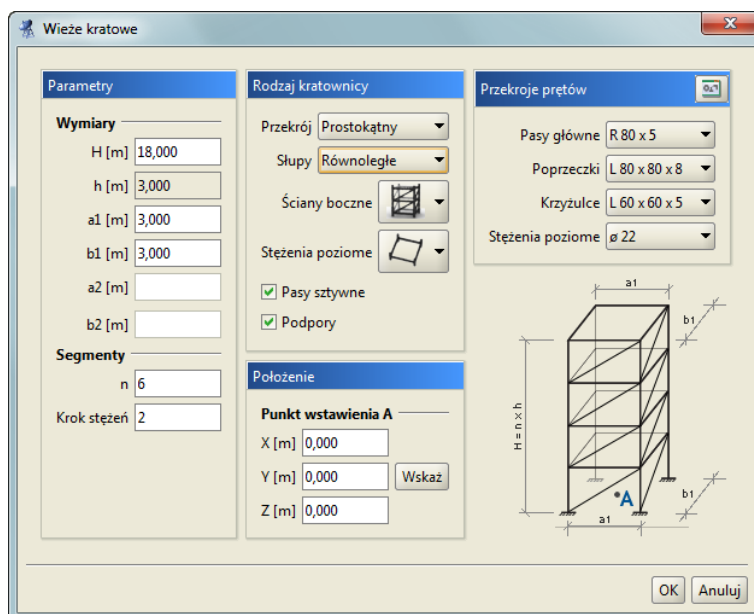
Ostatnim etapem jest przypisanie z listy odpowiednich przekrojów prętów.

W celu zmiany listy dostępnych w projekcie przekrojów należy wywołać okno  **Menagera przekrojów** przyciskiem w nagłówku panelu **Przekroje prętów** i uzupełnić listę projektu o odpowiednie przekroje.


### 3.8.3 Wieże kratowe




Generator wież kratowych przeznaczony jest do automatycznego wstawiania do projektu kratownic przestrzennych o przekroju prostokątnym lub trójkątnym (równobocznym), o pasach równoległych lub zbieżnych. Każdy typ wieży może występować w czterech odmianach skratowania bocznego, a przypadku kratownic prostokątnych posiadać dodatkowo stężenia poziome. Pasy kratownic mogą być ciągłe lub przegubowe, na dole podparte (lub nie) podporą przegubową. Stężenia poziome typu X, zakładane równomiernie co zadaną ilość pól, mogą w miejscu skrzyżowania być połączone przegubowo lub krzyżować się bezстыkowo.



Rys. 3.49 Wieże kratowe

Dana zawarte w oknie  **Wieże kratowe** podzielone zostały na cztery odrębne grupy: **Rodzaj kratownicy**, **Przekroje prętów**, **Parametry**, **Położenie**.

W ramach **Rodzaju kratownicy** możemy określić typ przekroju wieży (prostokątny, trójkątny równoboczny), zbieżność pasów, rodzaj skratowania bocznego i występowanie stężeń poziomych. Dodatkowo możemy zdecydować, czy ma być zachowana ciągłość pasów i czy mają być automatycznie założone podpory przegubowe. W grupie **Przekroje prętów** poszczególnym elementom kratownicy możemy przypisać wcześniej zdefiniowane przekroje prętów.

W celu zmiany listy dostępnych w projekcie przekrojów należy wywołać okno  **Menagera przekrojów** przyciskiem w nagłówku panelu **Przekroje prętów** i uzupełnić listę projektu o odpowiednie przekroje.

W grupie **Parametry** podajemy wysokość całkowitą wieży i jej wymiary przy podstawie i na głowicy. Dodatkowo w tej grupie należy określić liczbę segmentów, na które wieża zostanie podzielona oraz miejsca występowania skratowań poziomych i sposób ich łączenia w miejscu skrzyżowania. Ostatnim elementem zakładki jest wskazanie lub podanie współrzędnej punktu wstawienia wieży w grupie **Położenie**. Punkt wstawienia określony jest zawsze

w środku ciężkości podstawy wieży. Po naciśnięciu przycisku OK zdefiniowany element zostanie wstawiony do projektu.

## 3.9 GENERATOR PRZEKRYĆ GEODEZYJNYCH

### 3.9.1 Przekrycia geodezyjne



Kopuła (sfera) geodezyjna powstaje przez rzutowanie sferyczne wierzchołków wypukłego wielościanu foremnego wpisanego w tę sferę (np. dwudziestościanu, ośmiościanu lub czworościanu) wraz z regularną siatką triangulacyjną naniesioną na wszystkie ściany wielościanu (najczęściej w postaci trójkątów równobocznych), na powierzchnię tej sfery. Tak otrzymana struktura jest sferą geodezyjną I. stopnia, a otrzymany przez połączenie wierzchołków wypukły wielościan może posłużyć do dalszej triangulacji i rzutowania pozwalającego otrzymywać sfery geodezyjne wyższego stopnia. Sfera tego typu stanowi podstawę do konstruowania zaawansowanych technologicznie i architektonicznie szkieletów prętowych przekryć dachowych (np. Złote Tarasy w Warszawie). Wprowadzenie do programu struktur prętowych opartych na kształcie sfery i elipsoidy geodezyjnej przez podawanie współrzędnych kolejnych węzłów jest bardzo żmudne, a przy bardziej złożonych obiektach całkowicie nieefektywne. Dlatego też w programie umieszczono gotowy generator struktur prętowych w kształcie sfery (elipsoidy) geodezyjnej, który może zostać wykorzystany do projektowania tego typu układów. Algorytm wyznaczania współrzędnych węzłów przekryć geodezyjnych został oparty na uznanej implementacji Geodesic Dome Design „DOME” Version 4.6, której autorem jest Richard J. Bono. Wyznaczony

## Podstawy

w ten sposób wielościan w kształcie sfery (elipsoidy) lub jej wycinka, wraz z dostępnymi w programie narzędziami edycyjnymi, może posłużyć do kształtowania złożonych struktur szkieletowych, których ostateczny kształt zależy jedynie od inwencji projektanta.

### 3.9.2 Opis generatora przekryć geodezyjnych

W odróżnieniu od pozostałych generatorów konstrukcji umieszczonych w programie, generator przekryć geodezyjnych ma inne przeznaczenie funkcjonalne. Tak jak w przypadku dotychczasowych układów parametrycznych, generowany schemat można uznać w jakimś stopniu za kompletny ze względów statycznych, tak w przypadku generatora powierzchni geodezyjnych mamy raczej do czynienia z propozycją modelu siatki prętów, która może zostać wykorzystana przez użytkownika do zbudowania odpowiedniego modelu statycznego przekrycia. Dlatego też otrzymany układ siatki prętów, mający kształt pełnej sfery, elipsoidy lub jej wycinka, użytkownik powinien odpowiednio zmodyfikować narzędziami dostępnymi w programie, np. w najprostszym przypadku usunąć połowę sfery w celu uzyskania kopuły geodezyjnej i dołożyć podpory we właściwych węzłach. W generatorze zastosowano kilka ograniczeń wynikających z możliwości algorytmu oraz wydajności interfejsu programu. Jednak ich przyjęcie jest na tyle nadmiarowe, że nie stanowi istotnego ograniczenia dla użytkownika i pozwala na wygenerowanie układów znacznie większych, niż użytkownik jest w stanie policzyć na aktualnie używanym sprzęcie. Górną granicę możliwości generatora ustawiono tak, by w każdym możliwym ustawieniu jego parametrów liczba prętów nie przekraczała dla sfery lub elipsoidy około 30 000, a liczba węzłów 10 000 i połowy tych wartości dla wycinka. Należy również pamiętać, że dla siatki Bucky'ego dostępne są w generatorze tylko pełna sfera lub elipsoida zbudowana w klasie 1. Również dla dowolnego wielościanu podstawy, przy siatce trójkątnej, zbudowanego w 2. klasie powierzchni, zaleca się stosować parzystą gęstość podziału geodezyjnego. W innym przypadku otrzymana powierzchnia będzie składała się z rozdzielnych fragmentów sfery. Należy również zwrócić uwagę, że podana przez użytkownika gęstość podziału geodezyjnego nie przekłada się wprost na ilość otrzymanych prętów i węzłów siatki, choć oczywiście czym większa gęstość podziału, tym większa gęstość otrzymanej siatki. Szczegółowy zakres ograniczeń generatora pokazano w tabeli poniżej:

**Tabela wartości granicznych parametrów generatora przekryć geodezyjnych**


Wielościan podstawy:	Typ siatki:	Kształt:	Klasa pow.	Gęstość podziału:		Wielokrotność gęstości podziału:
				min	max	
Dwudziestościan	Trójkątna	Sfera	1	1	30	1
Dwudziestościan	Trójkątna	Sfera	2	2	30	1*
Dwudziestościan	Trójkątna	Wycinek	1	1	100	1
Dwudziestościan	Trójkątna	Wycinek	2	2	200	1
Dwudziestościan	Bucky'ego	Sfera	1	3	51	3
Dwudziestościan	Bucky'ego	Sfera	2	-	-	-
Dwudziestościan	Bucky'ego	Wycinek	1	-	-	-
Dwudziestościan	Bucky'ego	Wycinek	2	-	-	-
Ośmiościan	Trójkątna	Sfera	1	1	50	1
Ośmiościan	Trójkątna	Sfera	2	2	50	1*
Ośmiościan	Trójkątna	Wycinek	1	1	100	1
Ośmiościan	Trójkątna	Wycinek	2	2	200	1
Ośmiościan	Bucky'ego	Sfera	1	3	72	3
Ośmiościan	Bucky'ego	Sfera	2	-	-	-
Ośmiościan	Bucky'ego	Wycinek	1	-	-	-
Ośmiościan	Bucky'ego	Wycinek	2	-	-	-
Czworościan	Trójkątna	Sfera	1	1	70	1
Czworościan	Trójkątna	Sfera	2	2	70	1*
Czworościan	Trójkątna	Wycinek	1	1	100	1

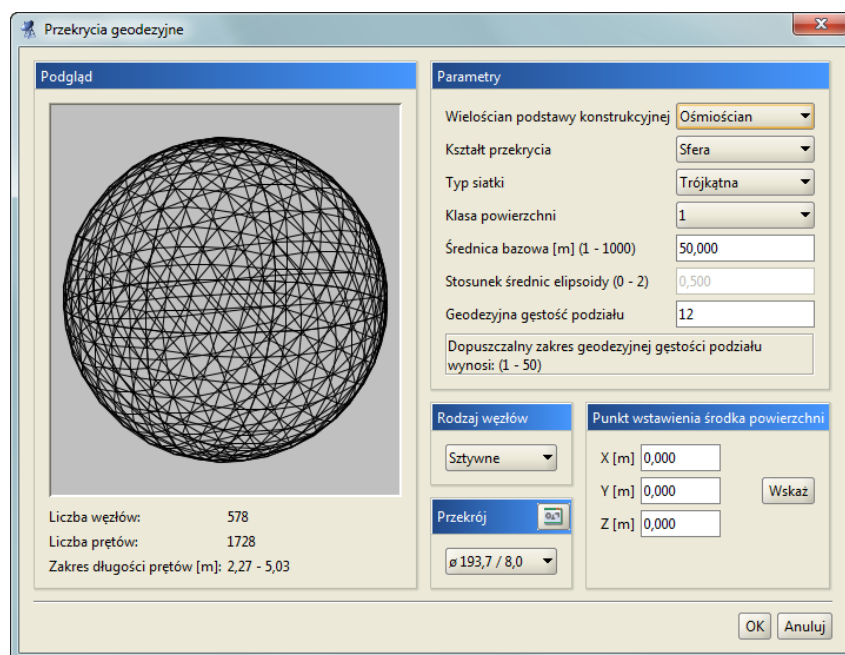
## Podstawy

Czworościan	Trójkątna	Wycinek	2	2	200	1
Czworościan	Bucky'ego	Sfera	1	3	102	3
Czworościan	Bucky'ego	Sfera	2	-	-	-
Czworościan	Bucky'ego	Wycinek	1	-	-	-
Czworościan	Bucky'ego	Wycinek	2	-	-	-

\* - zalecane użycie wartości parzystych

### 3.9.3 Opis okna generatora przekryć geodezyjnych

Okno generatora wywołujemy, wybierając na górnym pasku narzędziowym z rozwijalnego menu **Generatorów** konstrukcji opcję:  **Generator przekryć geodezyjnych**.



Rys. 3.50 Widok okna generatora przekryć geodezyjnych

Z lewej strony okna dialogowego znajduje się dynamiczny podgląd generowanego aktualnie układu. Podgląd ten jest na bieżąco aktualizowany przy każdej zmianie dowolnego parametru generatora. Dodatkowo w oknie podglądu dostępne są funkcje: obracania, powiększania i przesuwania, działające analogicznie jak dla głównego ekranu graficznego programu. Pod okienkiem podglądu wyświetlane są również na bieżąco aktualizowane informacje o ilości węzłów i prętów w generowanym modelu oraz minimalna i maksymalna długość pręta, jaka będzie potrzebna do zbudowania układu. Należy pamiętać, że ilość prętów i węzłów dotyczy zawsze całej sfery (elipsoidy) lub jej wycinka, a w przypadku gdy sferę będziemy chcieli modyfikować do np. kopuły, docelowo ilości te będą o około połowę mniejsze. Minimalna i maksymalna długość prętów zależy zawsze od wybranych przez użytkownika parametrów przekrycia, a zwłaszcza jego średnicy bazowej i geodezyjnej gęstości podziału.

Z prawej strony okna znajdują się główne **Parametry** sterujące kształtem i wielkością generowanej struktury. Są to:


- **Wielościan podstawy konstrukcyjnej:** *Dwudziestościan*, *Ośmiościan* lub *Czworościan*.
- **Kształt przekrycia:** *Sfera* lub *Wycinek sfery*, *Elipsoida* lub *Wycinek Elipsoidy*.
- **Typ siatki:** *Trójkątna* lub *Bucky'ego* (siatka Bucky'ego dostępna jest jedynie dla pełnej sfery lub elipsoidy oraz powierzchni klasy 1.).
- **Klasa powierzchni:** 1 lub 2.
- **Średnica bazowa sfery lub elipsoidy:** edytowalny parametr podany w metrach, w zakresie od 1 do 1000 m.
- **Stosunek średnic elipsoidy:** wartość w zakresie od 0 do 2 (parametr dostępny jedynie dla elipsoidy i wycinka elipsoidy).
- **Geodezyjna gęstość podziału:** parametr będący liczbą całkowitą, decydujący o gęstości otrzymanej siatki.



## Podstawy

Na końcu listy **Parametrów** wyświetlany jest zawsze komunikat podpowiadający użytkownikowi zakres dostępnych wartości gęstości podziału dla aktualnego ustawienia. W komunikacie tym podpowiadana jest również wymagana, będąca wielokrotnością liczby 3, wartość gęstości podziału dla siatki Bucky'ego oraz zalecana parzysta wartość dla sfery lub elipsoidy klasy 2.

Pod grupą **Parametrów** umieszczone są trzy dodatkowe dane definiujące charakter wstawianego do programu układu. Są to:

- **Rodzaj węzłów:** *Przegubowe* lub *Sztywne* (dla siatki Bucky'ego zaleca się stosowanie tylko węzłów sztywnych ze względu na geometryczną niezmiennność układu).
- **Przekrój:** lista przekrojów dostępnych w projekcie, z której wybrany przekrój zostanie przypisany do prętów utworzonych w generatorze (pręty te zostaną umieszczone w automatycznie stworzonej grupie prętów o nazwie: PG nr - siatka). W celu zmiany listy dostępnych w projekcie przekrojów należy wywołać okno  **Menagera przekrojów** przyciskiem w nagłówku panelu **Przekrój** i uzupełnić listę projektu o odpowiednie przekroje.
- **Punkt wstawienia środka powierzchni:** określany jest on przez wpisanie lub wskazanie na ekranie graficznym współrzędnych punktu, będącego środkiem wstawianej struktury (sfery lub elipsoidy).

## 3.10 SELEKCJA WĘZŁÓW, PRĘTÓW I OBCIĄŻEŃ



Przed uruchomieniem funkcji modyfikujących układ należy uprzednio zaznaczyć elementy do modyfikacji. Zaznaczone elementy (węzły, pręty, obciążenia) otoczone są grubą linią – obwódką w kolorze danego elementu.

Elementy można zaznaczać na kilka sposobów. Klikając lewym przyciskiem myszy na elemencie zaznaczamy pojedyncze elementy. Zaznaczenie jednego elementu powoduje usunięcie zaznaczenia pozostałych elementów tego samego typu - w ten sposób tylko jeden element (osobno wśród prętów, węzłów i obciążeń) układu może być zaznaczony. Aby zaznaczyć kilka elementów, należy podczas klikania myszką trzymać wciśnięty klawisz *Shift*.

Szybszym sposobem na zaznaczenie większej ilości elementów jest przytrzymanie klawisza *Ctrl* i wskazanie elementów oknem. Trzymając wciśnięty klawisz *Ctrl* należy wcisnąć (i trzymać!) lewy przycisk myszy, a następnie przesunąć myszkę. Po zwolnieniu klawisza myszki obiekty, które znajdowały się w narysowanym oknie, zostaną zaznaczone.

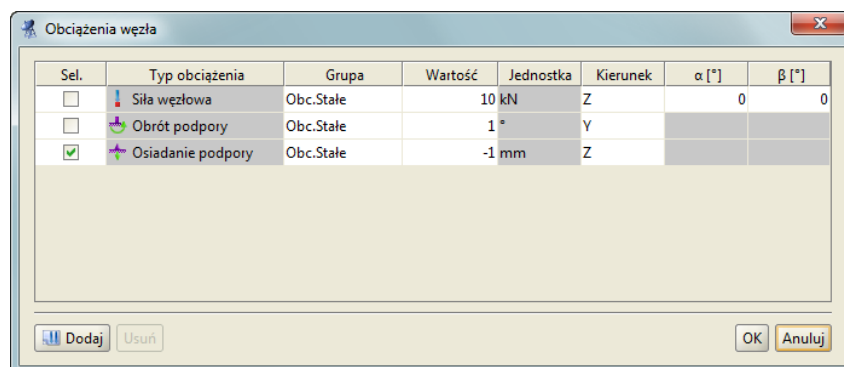
Jeśli okno było rysowane od strony lewej do prawej, to zaznaczone zostaną tylko te obiekty, które w całości zmieściły się w rysowanym oknie (okno obejmujące). Pręty, które częściowo zawierały się w oknie, nie zostaną zaznaczone. W przypadku rysowania od strony prawej do lewej wszystkie obiekty przecięte oknem zostaną zaznaczone - nawet te, które tylko częściowo zawierały się w oknie (okno przecinające).

Jeśli do jednego pręta lub węzła przyłożonych jest kilka obciążeń, to ich graficzna selekcja może być utrudniona.

Można wtedy skorzystać z narzędzia  **Edycja obciążenia pręta** oraz  **Edycja obciążenia węzła**. Uruchamiamy je z menu górnego **Edycja**. Przed uruchomieniem należy zaznaczyć jeden pręt lub jeden węzeł. W oknie, które zostanie wyświetlone, przedstawione jest zestawienie wszystkich obciążeń wybranego pręta lub węzła. Klikając na pola wyboru w pierwszej kolumnie tabeli, możemy modyfikować selekcję poszczególnych obciążeń.

Obciążenia pręta												
Sel.	Typ obciążenia	Grupa	Wartość 1	Wartość 2	Jednostka	x1 [m]	x2 [m]	x1/L	x2/L	Ukł. lokalny	$\alpha$ [°]	$\beta$ [°]
<input checked="" type="checkbox"/>	Obciążenie ciągłe	Stale	4	4	kN/m	0	6	0	1	<input type="checkbox"/>	0	0
<input type="checkbox"/>	Siła skupiona	Stale	4		kN	3		0,5		<input type="checkbox"/>	0	0
<input type="checkbox"/>	Moment skupiony	Stale	4		kNm	3		0,5		<input type="checkbox"/>	90	0
<input type="checkbox"/>	Podgrzanie	Stale	4		°C							
<input type="checkbox"/>	Różnica temperatur	Stale	0	4	°C							





Rys. 3.51 Obciążenia pręta, węzła i podpory


W menu górnym **Edycja** znajdują się także funkcje umożliwiające zaznaczenie, usunięcie zaznaczenia i odwrócenie zaznaczenia wszystkich prętów oraz węzłów.

Aby szybko usunąć wszystkie zaznaczenia wszystkich elementów projektu, należy wcisnąć klawisz *Esc*.

Szybką selekcję całych grup prętów lub elementów wymiarowych można przeprowadzić zaznaczając odpowiedni znacznik w „drzewie projektu” lub wybierając odpowiednią funkcję w oknie **Grup prętów i elementów wymiarowych**. Analogicznie selekcję całych grup obciążeń można wykonać, zaznaczając odpowiednie znaczniki w „drzewie projektu”.

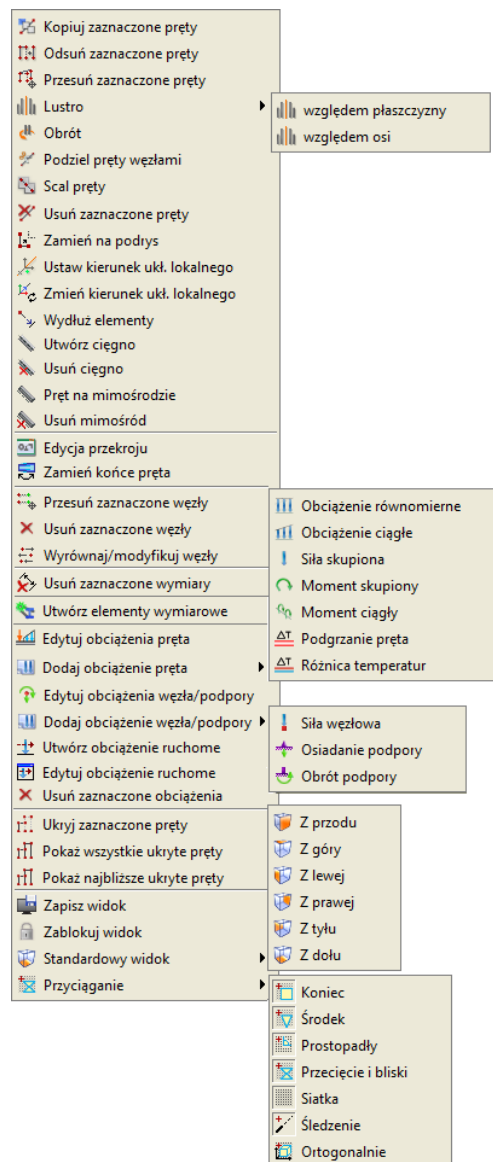
Przy selekcji elementów w projekcie należy pamiętać, że na zakładce **Geometria** obowiązuje priorytet zaznaczania prętów i węzłów, a na zakładce **Obciążenia** zaznaczania obciążeń.

### 3.11 FUNKCJA ZAZNACZANIA PRĘTÓW WE WSKAZANEJ PŁASZCZYŹNIE

Funkcja  **Zaznacz pręty w płaszczyźnie** przewidziana jest w programie **R3D3 - Rama 3D** do dwóch podstawowych celów: sprawdzania poprawności modelu pod względem współpłaszczyznowości wprowadzonych prętów oraz do szybkiej selekcji prętów w celu zadania obciążenia powierzchniowego (np. na połączeniach dachowych). Funkcję wywołujemy z głównego paska narzędziowego, z grupy narzędzi do zaznaczania lub z menu górnego **Edycja**. Po wywołaniu funkcji użytkownik zostanie poproszony o wskazanie trzech punktów niewspółliniowych na elementach układu, w celu wyznaczenia właściwej płaszczyzny. Następnie program przeszuka wszystkie widoczne pręty układu i wyselekcjonuje te z nich, dla których oba węzły oddalone są od wskazanej płaszczyzny nie więcej niż 1 cm. Efektem działania funkcji jest zaznaczenie prętów leżących w jednej płaszczyźnie z określoną powyżej dokładnością. Przy wskazywaniu trzech punktów płaszczyzny, zaleca się wybierać takie punkty układu, które tworzą najbardziej oddalone wierzchołki trójkąta.

### 3.12 FUNKCJE MENU KONTEKSTOWEGO

Część operacji edycyjnych dla zakładki **Geometria** i **Obciążenia** dostępna jest z poziomu menu kontekstowego. Menu kontekstowe wywołuje się, klikając prawym przyciskiem myszy na oknie roboczym programu. Menu jak niżej pojawi się tylko wtedy, gdy w projekcie zaznaczone są jakieś elementy (np. węzły, podpory, pręty, obciążenia). W innych przypadkach menu kontekstowe będzie ograniczone do możliwych dla danego wyboru operacji.










Rys. 3.52 Menu kontekstowe dla zakładki Geometria i Obciążenia



Wygląd menu zmienia się w zależności od tego, jakie elementy są wybrane. Operacje dostępne w menu dla zaznaczonych prętów:

- **Kopiuj zaznaczone pręty** – kopiuje pręty o podany wektor.
- **Odsuń zaznaczone pręty** – odsuwa pręty o podany wektor. Pręty niezaznaczone, które są połączone z przesuwanymi węzłami, pozostają niezmienione.
- **Przesuń zaznaczone pręty** – przesuwa pręty o podany wektor. Pręty nie zaznaczone, które są połączone z przesuwanymi węzłami, zostaną zmodyfikowane.
- **Lustro** – odbija w lustrze zaznaczone pręty względem wskazanej płaszczyzny prostopadłej do płaszczyzny ekranu lub wskazanej, dowolnie usytuowanej w przestrzeni osi.
- **Obrót** – obraca zaznaczone pręty o dowolny kąt względem wskazanej, dowolnie usytuowanej w przestrzeni osi.
- **Podziel pręty węzłami** – dzielenie prętów węzłami.
- **Scalaj** – funkcja scalania kilku kolejnych prętów współosiowych (dostępna jedynie dla prętów spełniających określone warunki).
- **Usuń zaznaczone pręty** – usuwanie zaznaczonych prętów.
- **Zamień na podrys** – zamienia zaznaczone pręty na podrys.




## Podstawy

-  **Ustaw kierunek układu lokalnego** – funkcja ustawia kierunek układu lokalnego pręta, przez wskazanie kierunku wektora jednej z jego osi (prostopadłej do osi pręta).
-  **Zmień kierunek układu lokalnego** – funkcja zamienia kierunek układu lokalnego prętów tak, że oś „x” ułożona wzdłuż pręta, skierowana jest w przeciwnym kierunku. Obciążenia zadane w układzie lokalnym, pozostają w układzie lokalnym i mogą ulec zmianie co do kierunku.
-  **Wydłuż elementy** – funkcja wydłużania wskazanych elementów o zadaną wartość lub do zaznaczonych wcześniej granic.
-  **Ustaw/  Usuń ciągnio** – ustawia lub usuwa dla pręta dwuprzegubowego typ pręta „ciągnio”.
-  **Usuń mimośród/  Pręt na mimośrodku** – ustawia lub usuwa dla pręta mimośród w węzłach końcowych.


Operacje na przekrojach zaznaczonych prętów:

-  **Edycja przekroju** – funkcja wywołująca okno **Edycji przekroju** (dostępna jedynie przy zaznaczeniu pojedynczego pręta lub grupy prętów o takim samym przekroju).
-  **Zamień końce pręta** – funkcja dla prętów o zmiennej geometrii zamienia miejscami przekrój początkowy i końcowy


Operacje dla zaznaczonych węzłów:

-  **Przesuń zaznaczone węzły** – przesuwa węzły o podany wektor.
-  **Usuń zaznaczone węzły** – usuwa węzły wraz z prętami dołączonymi do węzła.
-  **Wyrównaj/Modyfikuj węzły** – opcja pozwala na grupową korektę współrzędnych węzłów lub jednej składowej współrzędnych.








Operacja usuwania wymiarów:

-  **Usuń zaznaczone wymiary** – funkcja usuwająca z projektu zaznaczone wymiary.








Operacja tworzenia elementów wymiarowych:

-  **Utwórz elementy wymiarowe** – funkcja tworząca elementy wymiarowe z grupy prętów współliniowych o takim samym przekroju.

Operacje dla zaznaczonych obciążeń:

-  **Edytuj obciążenie pręta** – pozwala na edycję obciążeń prętowych.
-  **Dodaj obciążenie pręta** – pozwala na szybki dostęp do definicji poszczególnych obciążeń prętowych.
-  **Edytuj obciążenie węzła/podpory** - pozwala na edycję obciążeń kinematycznych węzłów podporowych oraz sił skupionych w węzłach.
-  **Dodaj obciążenie węzła/podpory** - pozwala na szybki dostęp do definicji poszczególnych obciążeń kinematycznych węzłów podporowych i sił skupionych w węzłach.
-  **Utwórz obciążenie ruchome** – wywołuje funkcję budowania grupy obciążeń ruchomych.
-  **Edytuj obciążenie ruchome** – wywołuje okno edycji wartości obciążeń wchodzących w skład wybranego obciążenia ruchomego.
-  **Usuń zaznaczone obciążenia** – usuwa obciążenia.

Pozostałe:

-  **Ukryj zaznaczone pręty** – ukrywa zaznaczone elementy układu.
-  **Pokaż wszystkie ukryte pręty** – pokazuje wszystkie ukryte pręty.
-  **Pokaż najbliższe ukryte pręty** – pokazuje najbliższe ukryte pręty.
-  **Zapisz widok** – zapisuje w strukturze projektu jego aktualny widok.
-  **Zablokuj/Odblokuj widok** – opcja blokująca widok ekranu w aktualnym położeniu.
-  **Standardowy widok** – opcja ułatwiająca szybki dostęp do właściwego predefiniowanego widoku ekranu – niedostępna przy zablokowanym widoku.
-  **Przyciąganie** – opcja pozwalająca na włączanie i wyłączanie punktów przyciągania: koniec, środkowy, prostopadły, przecięcia, bliski, siatka oraz trybów graficznych: ortogonalnego i śledzenia.

Dla zaznaczonego pojedynczego pręta lub kilku prętów o tym samym przekroju, w menu kontekstowym prawego klawisza myszki dodatkowo pojawia się opcja bezpośredniego dostępu do **Edytora przekrojów**.

Jeśli przy wywoływaniu menu kontekstowego w projekcie część prętów jest ukryta, to pojawią się dwie dodatkowe opcje do pokazywania ukrytych prętów: **Pokaż wszystkie pręty** oraz **Pokaż najbliższe ukryte pręty**. Ich znaczenie wyjaśnione jest w punkcie **Ukrywanie prętów**.

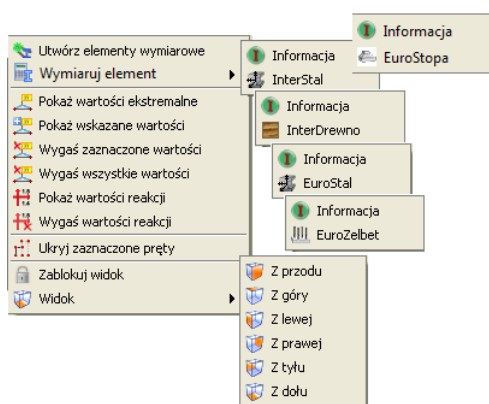
## Podstawy

Funkcje kopiowania, przesuwania i odsuwania, dostępne na prawym klawiszu myszki, kopiują, przesuują lub odsuwają zaznaczone elementy w następujący sposób: pręty, jeśli zaznaczone są tylko pręty lub pręty wraz z przyłożonymi na nich obciążeniami, jeśli zaznaczone są pręty i obciążenia na nich przyłożone. Nie mogą być tą metodą kopiowane same obciążenia.

Przy kopiowaniu, przesuwaniu i odsuwaniu należy wskazać wektor przesunięcia. Wektor można wskazać graficznie (długość wektora podawana jest na ekranie) lub podać jego współrzędne z klawiatury na zakładce **Geometria**. Operacje te wyglądają identycznie jak tryb rysowania prętów. Współrzędne wektora można podać z klawiatury w grupie **Wskaż wektor**, znajdującej się na zakładce **Geometria**. Przy graficznym wskazywaniu wektora mogą być wykorzystane punkty przyciągania wraz z elementami śledzenia.

Funkcje kopiowania, przesuwania i odsuwania pręta o wskazany wektor zachowują takie właściwości jak: przekrój, ustawienie lokalnego układu współrzędnych oraz sposób połączenia z innymi prętami układu (przegubowy lub sztywny).


Menu kontekstowe prawego klawisza myszki występuje również dla zakładki **Wyniki**. Menu to zapewnia dostęp do funkcji niezbędnych po wykonaniu obliczeń statycznych:

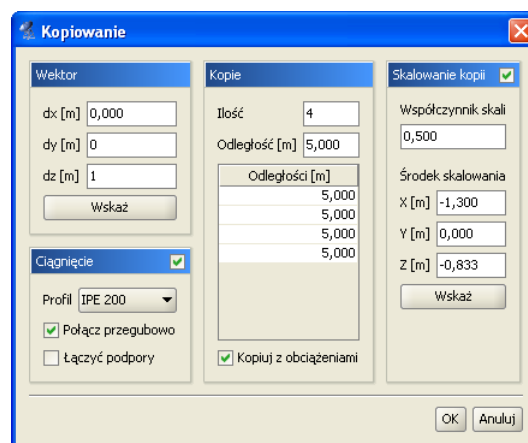


Rys. 3.53 Menu kontekstowe dla zakładki Wyniki

- **Utwórz elementy wymiarowe** – pozwala na utworzenie elementów wymiarowych z kilku prętów ciągłych i współliniowych o takich samych własnościach.
- **Wymiaruj element** – funkcja pozwalająca na pojedyncze wymiarowanie prętów lub kilku prętów współliniowych w modułach wymiarujących: **InterStal**, **InterDrewno**, **EuroDrewno**, **EuroStal** i **EuroŻelbet** lub wymiarowanie podpór w module **EuroStopa**.
- **Pokaż wartości ekstremalne** – pokazuje wartości ekstremalne wykresów sił wewnętrznych, naprężeń i przemieszczeń, na ekranie graficznym dla wybranych prętów układu.
- **Pokaż wskazane wartości** – pokazuje wartości wykresów sił wewnętrznych, naprężeń i przemieszczeń we wskazanych przez użytkownika lokalizacjach, na ekranie graficznym dla wybranych prętów układu.
- **Wygaś zaznaczone wartości** – wygasza wartości na wykresach dla zaznaczonych prętów.
- **Wygaś wszystkie wartości** – wygasza wszystkie wartości na wykresach dla całego układu.
- **Pokaż wartości reakcji** – opcja wyświetla wartości reakcji, których symbole w danej chwili widoczne są na ekranie.
- **Wygaś wartości reakcji** – wygasza wszystkie widoczne na ekranie wartości reakcji.
- **Ukryj zaznaczone pręty** – ukrywa zaznaczone elementy układu.
- **Zablokuj/Odblokuj widok** – opcja blokująca widok ekranu w aktualnym położeniu.
- **Standardowy widok** – opcja ułatwiająca szybki dostęp do właściwego widoku ekranu – niedostępna przy zablokowanym widoku.

### 3.13 KOPIOWANIE WIELOKROTNE ELEMENTÓW UKŁADU

Funkcję  **Kopiowania wielokrotnego** uruchamiamy odpowiednią ikoną z głównego paska narzędziowego. Umożliwia ona kopiowanie zaznaczonych fragmentów lub całości układu. Możliwe jest jednoczesne wykonanie wielu kopii zaznaczonych elementów, oddalonych o określone odległości. Funkcja **Ciągnięcie** służy do automatycznego łączenia prętami odpowiadających sobie węzłów kolejnych kopii. Umożliwia to np. automatyczne wygenerowanie rygli łączących kolejne dźwigary hali. Funkcję kopiowania wielokrotnego wywołujemy odpowiednią ikoną z głównego paska narzędziowego, w odróżnieniu od kopiowania pojedynczego, które wywoływane jest z menu kontekstowego prawego klawisza myszki. Dodatkową różnicą między obiema funkcjami jest to, że przy kopiowaniu wielokrotnym wyświetlane jest dodatkowo pośrednie okno dialogowe, natomiast przy kopiowaniu pojedynczym użytkownik od razu proszony jest o wskazanie wektora, o jaki skopiowany ma być zaznaczony fragment układu.



Rys. 3.54 Widok okna kopiowania z ciągnięciem i skalowaniem

Okno dialogowe kopiowania wielokrotnego jest podzielone na cztery grupy.

- **Wektor**

W tej grupie określa się kierunek kopiowania. Należy podać wartości  $dx$ ,  $dy$ ,  $dz$  w polach tekstowych lub wcisnąć przycisk **Wskaż**, aby graficznie określić kierunek wektora (opis sposobu wskazywania wektora opisany jest w punkcie **Menu kontekstowe**).

- **Kopie**

Samo określenie kierunku wektora nie jest wystarczające do jednoznacznego określenia kopiowania. Dodatkowo należy także określić ilość kopii, które mają zostać wykonane oraz odległości między nimi. Tabela, która znajduje się w tej grupie, służy do określenia różnych odległości między kolejnymi kopiami. Gdy wprowadzone zostaną różne odległości między kopiami, to w polu **Odległość** pojawia się symbol [..].

- **Ciągnięcie**

Uaktywnienie tej opcji powoduje wstawianie prętów łączących odpowiadające węzły w kolejnych kopiach. Dodatkowo należy określić:

- **Profil** – rozwijana lista, z której należy wybrać profil dla nowych prętów, łączących wstawiane kopie,
- **Połącz przegubowo** – po uaktywnieniu tej opcji będą wstawiane przeguby na końcach prętów (przydatne np. przy wprowadzaniu płatwi przegubowych),
- **Łącząc podpory** – domyślnie węzły, w których wstawione są podpory nie są łączone prętami. Aby to zmienić, należy aktywować tę funkcję.

- **Skalowanie kopii**

Uaktywnienie tej opcji pozwala na wprowadzenie kolejnych kopii zaznaczonego fragmentu układu (przeważnie płaskiego), z których ostatnia przeskalowana jest o współczynnik skali, a wszystkie poprzednie kopie przeskalowane są proporcjonalnie do odległości kopiowania.

- **Współczynnik skali** – parametr określający stosunek wymiarów kopii końcowej do elementu wyjściowego.
- **Środek skalowania** – współrzędne położenia środka skalowania.

Funkcja kopiowania wielokrotnego, niezależnie od tego, czy zaznaczone są same pręty czy pręty wraz z obciążeniami, kopiuje albo same pręty, albo pręty wraz z obciążeniami, w zależności od ustawienia znacznika **Kopiuj z obciążeniami** w oknie dialogowym kopiowania wielokrotnego.


## Podstawy

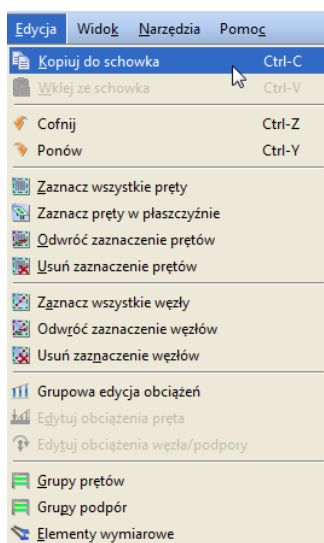
Funkcję kopiowania z ciągnięciem rozbudowano o opcję skalowania kolejnych kopii względem wyliczonego punktu centralnego lub wskazanego przez użytkownika punktu układu. W przypadku gdy zaznaczone do kopiowania elementy układu znajdują się w jednej płaszczyźnie, program na podstawie średniej arytmetycznej współrzędnych wszystkich węzłów (prętów wybranych do kopiowania) automatycznie określa środek skalowania. W przypadku gdy zaznaczone pręty leżą w różnych płaszczyznach za środek skalowania domyślnie zawsze obierany jest punkt o współrzędnych (0, 0, 0). W każdej chwili przed kopiowaniem użytkownik może zmienić punkt skalowania przez jego wskazanie w dowolnym punkcie charakterystycznym układu. Współczynnik skalowania określa, jaki będzie stosunek długości elementów ostatniej kopii do długości odpowiednich elementów zaznaczonych do kopiowania. Wszystkie pośrednie kopie będą miały pośredni współczynnik skali kopiowania, wynikający z proporcji, czyli odległości między kolejnymi kopiami i wartości końcowego współczynnika skali. Ustawienie końcowego współczynnika skalowania na zero pozwala na skalowanie wybranych elementów do punktu. W tym przypadku przy wyborze do kopiowania płaskiego układu prętów tworzących wielobok zamknięty, efektem kopiowania z ciągnięciem i skalowaniem będzie układ prętów przypominający ostrosłup. Przy współczynniku skalowania większym od zera efektem kopiowania z ciągnięciem i skalowaniem będzie układ prętów przypominający ostrosłup ścięty. Podczas kopiowania bez włączonego ciągnięcia, lecz ze skalowaniem ustawionym na „0” lub bardzo bliskim zera, ostatnia kopia, będąca tak naprawdę pojedynczym, „luźnym” węzłem, jest automatycznie usuwana z projektu. Przy współczynniku skali ustawionym na „1” będziemy mieć do czynienia z równoległym przesunięciem kopii bez skalowania (tak samo jakby skalowanie było wyłączone). Każdy współczynnik skali w zakresie od 0 do 1 powoduje zmniejszanie wyjściowego układu, natomiast ustawienie współczynnika skali na wartość większą niż 1 powoduje powiększanie układu wyjściowego w kolejnych jego kopiach.

Funkcja kopiowania z ciągnięciem i skalowaniem może między innymi posłużyć do szybkiego kształtowania prętowych układów wieżowych o dowolnym kształcie podstawy takiej wieży.

Dodatkowe możliwości kształtowania przestrzennego układu prętowego daje również możliwość samego skalowania wprowadzonego układu. Wówczas w parametrach funkcji ilość kopii ustalamy na 1, przesunięcie kopii na 0, a powiększeniem układu steruje tylko określony przez użytkownika współczynnik skali. Opcja ta może być przydatna w wielu różnych sytuacjach projektowych. Przykładowo mamy wprowadzony układ prętowy o kształcie kopuły geodezyjnej, wówczas funkcję skalowania przy kopiowaniu możemy wykorzystać do dwóch celów: powiększenia wprowadzonej kopuły do żądanej średnicy jej podstawy lub powielenia kopuły w odległości np. 0,5 m od układu wyjściowego, z wykorzystaniem ciągnięcia i możliwością założenia wykratowania między obiema powierzchniami sferycznymi.

### 3.14 FUNKCJA KOPIOWANIA PRZEZ SCHOWEK

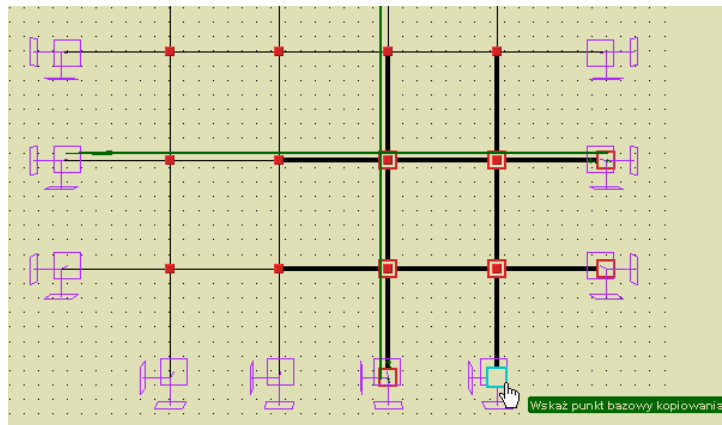
Funkcja kopiowania elementów przez schowek może być realizowana w ramach jednego dokumentu (projektu), jak również między różnymi projektami. Aby skorzystać z funkcji, należy w pierwszej kolejności zaznaczyć (wyselekcjonować) obiekty projektu do skopiowania. Następnie z menu górnego *Edycja* wybieramy opcję  *Kopij do schowka* (*Ctrl+C*).




Rys. 3.55 Wywołanie funkcji kopiowania do schowka

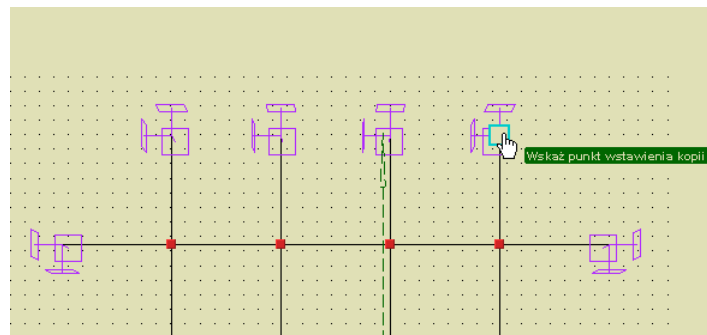


Po wywołaniu funkcji na ekranie pojawi się polecenie **Wskaż punkt bazowy kopiowania**, po którym wskazujemy na układzie wyjściowym punkt, który będzie punktem bazowym wstawiania kopii.



Rys. 3.56 Wskazywanie punktu bazowego kopiowania

Po tej operacji w menu górnym **Edycja** uaktywni się opcja  **Wklej ze schowka (Ctrl+V)**. Po jej wybraniu w nowym lub tym samym projekcie na ekranie pokaże się polecenie **Wskaż punkt wstawienia kopii**. Wskazanie odpowiedniego punktu na ekranie spowoduje skopiowanie zaznaczonych obiektów projektu wyjściowego do nowego lub tego samego projektu.



Rys. 3.57 Wskazywanie punktu wstawienia kopii



Przy kopiowaniu elementów przez schowek należy pamiętać o kilku obowiązujących zasadach analogicznych jak te, które dotyczą dołączania jednego projektu do drugiego:

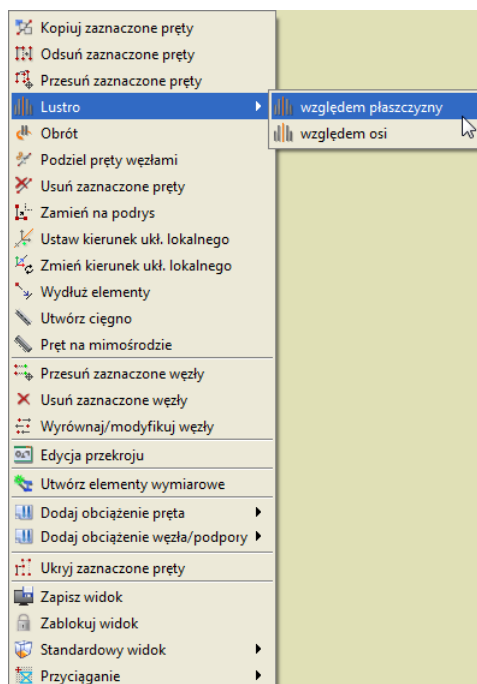
- Pręty przypisane do grup prętów przy kopiowaniu również pozostają w grupach, a jeśli grupa o takiej nazwie istnieje w projekcie docelowym, zostanie ona powielona z dopisanym kolejnym numerkiem na końcu nazwy. Wyjątek stanowią pręty w grupie **Niepogrupowane**, które po skopiowaniu znajdują się w tej samej grupie.
- Pręty, z których stworzono elementy wymiarowe, przy skopiowaniu elementów w całości, po operacji będą również należały do elementów wymiarowych o takiej nazwie jak element wyjściowy lecz z dodatkowym numerkiem na końcu.
- Analogiczna reguła jak przy elementach wymiarowych dotyczy grup obciążeń, oczywiście tylko wówczas, gdy wraz z prętami kopiowane będą obciążenia przypisane do odpowiednich grup obciążeń. Kopiowanie grup obciążeń ruchomych jest możliwe tylko wówczas, gdy kopiowane są wszystkie pręty, do których daną grupę przyłożono. Grupa multi kopiowana jest tylko w zakresie prętów, które również podlegają kopiowaniu.
- Przy kopiowaniu przez schowek nie są przenoszone ustawienia definicji typów wymiarowania i po operacji wymagają one ponownego ustawienia.

Pozostałe własności prętów, takie jak przekrój, układ współrzędnych i typ pręta przenoszone są wprost do nowego projektu.



### 3.15 OBRÓT I LUSTRO

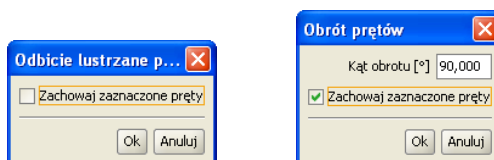
W ogólnym przypadku funkcje  **Obrót** i  **Lustró** – pozwalają na obrócenie o dowolny kąt lub odbicie lustrzane zaznaczonych elementów konstrukcji względem dowolnie usytuowanej w przestrzeni osi obrotu lub odbicia lustrzanego względem wskazanej płaszczyzny, zawsze prostopadłej do płaszczyzny ekranu. W szczególnym przypadku ramy płaskiej w programie **R2D2** funkcje te sprowadzają się do odbicia lustrzanego względem wskazanej dowolnej osi leżącej w płaszczyźnie ekranu i obrotu zaznaczonej części układu względem wskazanego punktu (środką obrotu). Obie funkcje dostępne są po zaznaczeniu elementów układu z menu podręcznego, uruchamianego prawym klawiszem myszki.



Rys. 3.58 Menu kontekstowe prawego klawisza myszki – funkcja Lustró

Funkcja lustrzanego odbicia w **R3D3** posiada dwa tryby: odbicie lustrzane względem wskazanej dowolnej osi i odbicie lustrzane względem wskazanej płaszczyzny.

W obu przypadkach (obróć i lustró) po wywołaniu funkcji program oczekuje na wskazanie na ekranie roboczym dwóch punktów definiujących oś lub płaszczyznę odbicia lub obrotu (lub jednego punktu obrotu w przypadku **R2D2**). Przy odbiciu lustrzanym względem płaszczyzny punkty te definiują prostopadłą do ekranu roboczego płaszczyznę odbicia. Po wskazaniu punktów definiujących oś (płaszczyznę) odbicia lub obrotu (środką obrotu w przypadku **R2D2**), wywołane zostanie dodatkowe okienko parametrów funkcji: dla obrotu pozwalające na podanie kąta obrotu, a dla obrotu i lustra dodatkowo znacznik pozwalający zachować (lub nie) obracane (odbijane) elementy układu.



Rys. 3.59 Okienka parametrów dla funkcji lustró i obrót

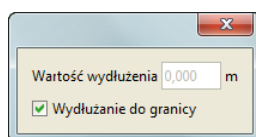
Wraz z elementami układu obracane lub odbijane są zaznaczone obciążenia przynależne do zaznaczonych prętów, przy czym obciążenia zadane w układzie lokalnym nadal pozostaną obciążeniami w układzie lokalnym nowych prętów (zachowane będzie dla nich pełne odbicie), natomiast obciążenia zadane w układzie globalnym również pozostają takimi samymi obciążeniami w układzie globalnym (dla nich funkcja lustra wywoła przesunięcie translacyjne bez zmiany kierunku). Przy odbiciu lustrzanym jak i obrocie należy pamiętać, że przy założeniu tej samej skrętności układu lokalnego nie ma możliwości jego pełnego odbicia. W tym przypadku zawsze któraś z osi układu lokalnego x,y,z musi być odbita antysymetrycznie. Dlatego też w przypadku stosowania funkcji obrotu i lustra dla prętów wraz z obciążeniami

## Podstawy

żeniami zadanymi w układzie lokalnym, zawsze należy przeprowadzić kontrolę poprawności obciążeń po operacji i w razie konieczności zmienić im odpowiednio znaki.

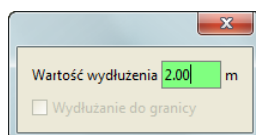
### 3.16 FUNKCJA WYDŁUŻANIA ELEMENTÓW

Funkcja wydłużania elementów dostępna jest zawsze z menu kontekstowego prawego klawisza myszki, niezależnie od tego czy jakieś pręty układu są zaznaczone, czy też nie. Jednak już samo działanie funkcji zależy od tego, czy przed jej wywołaniem były zaznaczone jakieś pręty układu, czy też nie. W przypadku wywołania funkcji dla wcześniej zaznaczonych prętów, domyślnie wywoływane jest tzw. **Wydłużanie do granic**, dla którego granicą wydłużenia są właśnie te zaznaczone pręty. Operację wydłużania prętów do granic można zawsze zamienić na operację wydłużenia o podaną wartość, wówczas w okienku jak niżej należy odznaczyć znacznik **Wydłużenia do granic** i wpisać wartość wydłużenia.



Rys. 3.60 Okienko wydłużania do granic

W przypadku gdy przed wywołaniem funkcji nie były zaznaczone żadne pręty układu, do dyspozycji mamy tylko opcję wydłużania o podaną wartość, a funkcja **Wydłużenia do granic** będzie niedostępna.

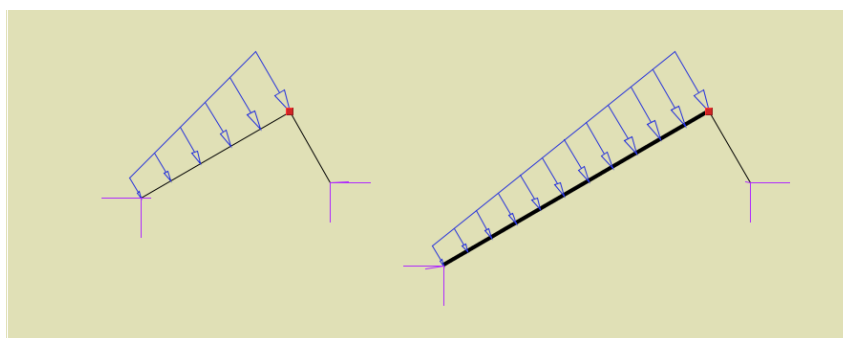


Rys. 3.61 Okienko wydłużenia o zadaną wartość

W obu opisanych powyżej przypadkach samo wydłużanie prętów realizowane jest dalej przez klikanie myszką na końcu prętów, które mają zostać wydłużone. Aby operacja została wykonana w przypadku **Wydłużenia do granic**, oba pręty (wydłużany i wcześniej zaznaczony) stanowiące granicę wydłużenia) muszą znajdować się w tej samej płaszczyźnie. Na koniec każdej operacji wydłużania do granic użytkownik zostanie poproszony o potwierdzenie (lub nie) utworzenia nowych węzłów na prętach granicznych, w miejscach dościs prętów wydłużanych.

Operacja wydłużania prętów w obu wariantach ma dwie metody realizacji:

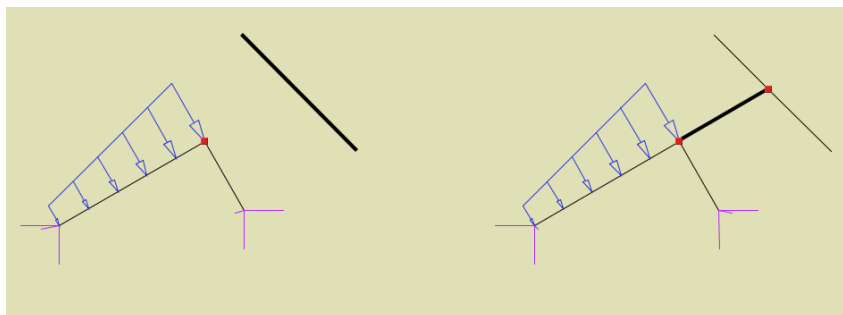
Przy wydłużaniu pręta o końcu swobodnym, niepołączonym z innymi prętami, a co najwyżej zakończonego podporą, operacja wydłużania polega na przesunięciu w nową lokalizację istniejącego węzła, wraz ze wszelkimi konsekwencjami takiego przesunięcia, jak np. rozciągnięcie obciążeń na pręcie wydłużanym. Dla pręta o węźle swobodnym funkcja wydłużenia o zadaną wartość może wykorzystywać wartości ujemne wydłużenia, czyli jego skrócenie. Funkcja skracania pręta (czyli wydłużenia o wartość ujemną) nie jest realizowana dla pręta o węźle nieswobodnym.



Rys. 3.62 Wydłużenie o podaną wartość pręta podpartego o końcu swobodnym

## Podstawy

Przy próbie wydłużenia pręta nieswobodnego, którego wydłużany koniec łączy się z innymi prętami układu, wydłużenie realizowane jest przez dołożenie nowego pręta na fragmencie wydłużanym, współosiowo do wydłużanego pręta. Wydłużenie realizowane w ten sposób nie zmienia lokalizacji pozostałych prętów, schodzących się w węzle końcowym pręta wydłużanego.




Rys. 3.63 Wydłużanie do granicy pręta o nieswobodnym końcu

Operację wydłużania elementów można przerwać w każdej chwili, wciskając klawisz **ESC**. Po wyjściu z funkcji wydłużania pręty wydłużone oraz pręty nowe, powstałe na skutek wydłużenia, pozostaną zaznaczone. Pręty wydłużone oraz ewentualne nowe pręty powstałe na skutek wydłużania mają cechy tych prętów, które wydłużaliśmy (przekrój, przynależność do grupy prętów i kierunek układu lokalnego).

## 3.17 UKRYWANIE PRĘTÓW


W programie istnieje możliwość ukrycia części prętów. Pręty ukryte są niewidoczne i nie mogą podlegać selekcji ani edycji. Są jednak nadal uwzględniane w obliczeniach. Umożliwia to prace nad wybraną częścią projektu i poprawia czytelność prezentowanych danych i wyników, zwłaszcza dla dużych układów prętowych.

Pręty niewidoczne, które łączą się z prętami widocznymi rysowane są częściowo linią przerywaną. Umożliwia to określenie kierunku najbliższych prętów niewidocznych i sygnalizuje ukrycie części konstrukcji.

Aby ukryć pręty, należy najpierw wskazać je za pomocą selekcji, a następnie skorzystać z funkcji  **Ukryj zaznaczone pręty**, znajdującej się w menu górnym **Widok** lub w menu kontekstowym. Aby ukryć wszystkie pręty poza zaznaczonymi, należy po prostu odwrócić zaznaczenie, klikając na odpowiedni przycisk w pasku narzędzi lub wybierając opcję w menu górnym **Edycja** przed wywołaniem ukrywania.

Funkcję ukrywania prętów układu można również wywołać z menu podręcznego prawego klawisza myszki dla całych grup prętów w „drzewie projektu” (gałąź Pręty) lub zaznaczając odpowiedni znacznik w oknie **Grupa prętów**

**i elementów wymiarowych**. W „drzewie projektu” funkcję ukrywania można również wywołać dla pojedynczego, wybranego pręta układu.

Ukrycie części prętów symbolizowane jest dodatkowo znakiem wyświetlanym w prawym górnym rogu okna roboczego w kształcie przekreślonego „oka”. Po kliknięciu lewym klawiszem myszki na ten znak wyświetlane jest menu kontekstowe. Pierwsza opcja menu powoduje włączenie wyświetlania najbliższych ukrytych prętów – tych, które rysowane są liniami przerywanymi. Druga opcja włącza wyświetlanie wszystkich prętów. Wyświetlanie wszystkich prętów można włączyć także za pomocą opcji  **Pokaż ukryte** w menu górnym **Widok**.

Funkcja ukrywania prętów może być również wykorzystana do generowania raportów z obliczeń statycznych, tylko dla wybranej (widocznej) grupy prętów.

## 3.18 OBLICZANIE NAPRĘŻEŃ NORMALNYCH

W programie dołożono obliczanie prostych naprężeń normalnych według ogólnego wzoru:

$$\sigma = \frac{N}{A} \pm \frac{M_z J_y + M_y J_{zy}}{J_y J_z - J_{zy}^2} \times y \pm \frac{M_y J_z + M_z J_{zy}}{J_y J_z - J_{zy}^2} \times z \text{ [MPa]}$$

Jako ujemne opisane są naprężenia ściskające, a jako dodatnie rozciągające. Program oblicza dla każdego punktu pręta minimalne i maksymalne naprężenia, dla poszczególnych grup i sum grup obciążeń. Dodatkowo wykony-


## Podstawy

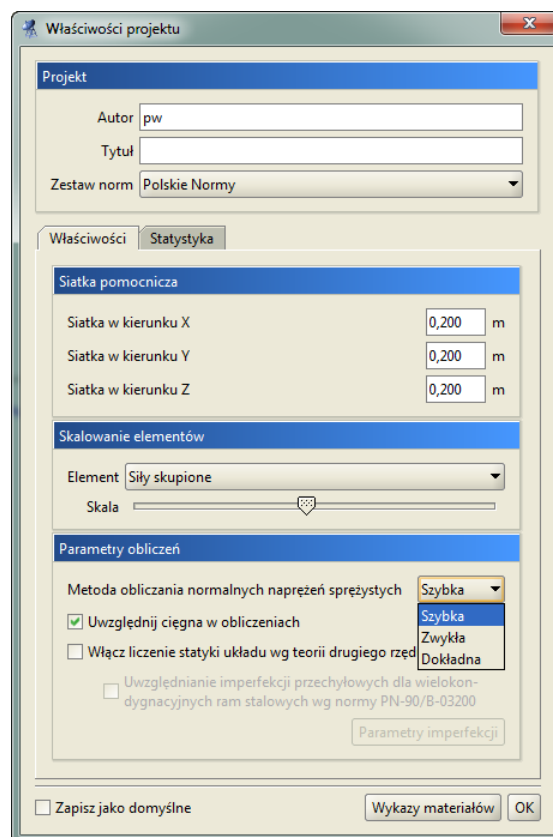
wana jest pełna obwiednia naprężeń normalnych, niezależna od innych obwiedni (dla każdego punktu pręta poszukiwane są ekstremalne wartości naprężeń). Ponieważ w programie można zadać dowolnie złożony przekrój pręta, z uwagi na zachowanie rozsądnego czasu obliczeń, sprawdzanie ekstremalnych naprężeń w przekroju pręta ograniczono do ustalonych punktów charakterystycznych konturu zewnętrznego przekroju.

Ustalenie punktów przekroju do liczenia naprężeń wykonywane jest wg następującego algorytmu:

- Przez środek ciężkości przekroju przeprowadzana jest linia prosta, obracana wokół tego środka o zadany kąt, decydujący o dokładności metody.
- Dla każdego położenia prostej ustalane są dwa punkty na konturze przekroju, leżące po obu jej stronach i najbardziej od niej oddalone.
- Eliminowane są kolejne punkty na konturze o powtarzających się współrzędnych.

W tak ustalonych punktach przekroju sprawdzane są naprężenia normalne. Dla większości typowych profili (prostokąt, trapez, kołownik, dwuteownik, ceownik, kątownik, zetownik itp.) i ich typowych złożów, tą metodą ustalane są do liczenia cztery skrajne punkty przekroju, co w efekcie daje 100% dokładność wyników naprężeń. Natomiast dla innych przekrojów (kołowe, rurowe, owalne itp.) dokładność obliczeń naprężeń wynosi ok. 95-100% (przekrój kołowy), w zależności od kąta obrotu prostej i kształtu przekroju. Naprężenia rzeczywiste mogą być większe od wyliczonych o 0-5%, w zależności od ustawionej dokładności obliczeń. I tak na przykład dla przekroju kołowego przy podziale konturu koła na 12, 20 i 24 punkty (co odpowiada kątowi obrotu prostej odpowiednio o 30, 18 i 15 stopni) maksymalne niedoszacowanie naprężeń, jakie może wystąpić wynosi odpowiednio: 4,9%, 2,2% i 1,5% (łącznie z uwzględnieniem dokładności definiowania przekroju kołowego w programie). Błąd ten oczywiście dotyczy jedynie części naprężenia uzyskanego od momentów, natomiast naprężenia uzyskane od siły normalnej

liczone są zawsze dokładnie. Dokładność obliczania naprężeń użytkownik może ustawić samodzielnie we  **Właściwościach projektu** w polu **Metoda obliczania normalnych naprężeń sprężystych**:



Rys. 3.64 Wybór metody obliczania naprężeń

Mamy tu do dyspozycji trzy możliwości: metoda *szybka* (odpowiada podziałowi konturu przekroju na 12 punktów), *zwykła* (20 punktów) i *dokładna* (24 punkty).

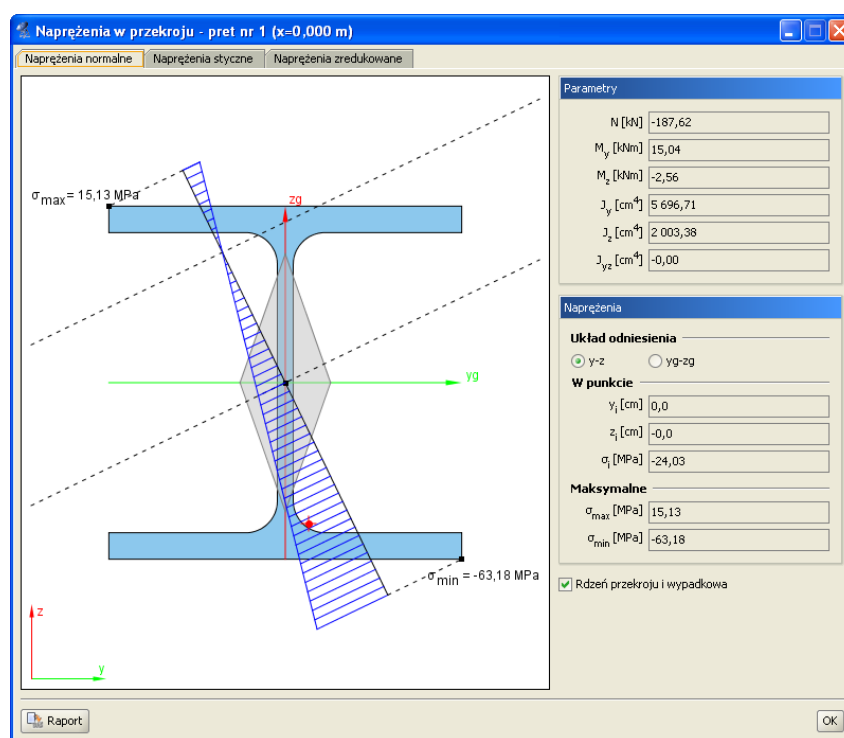
Aby otrzymać raport obliczeń, zawierający wyniki obliczania naprężeń, należy w oknie definicji raportu (**Export do formatu RTF**) wybrać opcję raportu pełnego lub dowolnego i zaznaczyć odpowiednią opcję. Raport skrócony nie zawiera wartości obliczanych naprężeń. W raportach z obliczanych naprężeń dla każdego pręta

## Podstawy

podane są minimalne i maksymalne wartości naprężenia oraz zestawy sił wewnętrznych i grup im odpowiadających, osobno dla obwiedni naprężeń, poszczególnych grup obciążeń, jak i wybranej sumy grup lub kombinacji. Odrębnym zagadnieniem w programie jest analiza naprężeń dla pojedynczego pręta w dowolnym jego przekroju. Analiza ta zawiera również własne odrębne raporty z obliczeń i została szczegółowo opisana w kolejnym punkcie podręcznika.

### 3.19 NAPRĘŻENIA W PRZEKROJU

Program umożliwia wyświetlanie wykresu naprężeń normalnych, stycznych i zredukowanych w przekroju pręta dla: obwiedni sił lub naprężeń (max lub min), poszczególnych grup obciążeń, sumy grup lub kombinacji użytkownika. Funkcje można wywołać przyciskiem  $\sigma(p)$ , znajdującym się na zakładce **Wyniki** w grupie **Sily przekrojowe w punkcie**. Naprężenia te wyświetlane są dla wybranego trybu (obwiednia/siły od grup/kombinacje), wybranego pręta oraz wskazanego punktu na przecie (ustalonego suwakiem na wykresie **Sil w przecie**). Po wywołaniu funkcji **Naprężenia w przekroju** na ekranie otwarte zostanie dodatkowe okno jak niżej:



Rys. 3.65 Naprężenia w przekroju

Okno składa się z trzech zakładek na których wyświetlane są: naprężenia normalne w przekroju, naprężenia styczne i naprężenia zredukowane. Przy tym zakładki naprężeń stycznych i zredukowanych dostępne są tylko dla prętów, których przekrój posiada minimum jedną oś symetrii. Dla pozostałych typów prętów możliwa jest jedynie analiza naprężeń normalnych. W nagłówku okna podany jest numer pręta, którego dotyczy analiza oraz położenie wyświetlanego przekroju na przecie.

Punkt na przekroju, w którym analizowane są wielkości poszczególnych naprężeń w przekroju, pokrywa się z domyślnie ustawionym punktem przekroju, przy zmianie rodzaju analizowanych naprężeń realizowanej przez zmianę zakładki.

Po wywołaniu okna **Naprężenia w przekroju** użytkownik ma dostęp do zmiany parametrów na głównym ekranie graficznym (bez potrzeby zamykania okna z wykresem naprężeń). Opcja ta pozwala na bieżącą zmianę aktualnie wyświetlanego zestawu sił, pręta i miejsca na przecie oraz pozwala na obserwowanie zmienności wykresu naprężeń przy zmianie lokalizacji przekroju na długości pręta. Funkcjonalność ta dostępna jest dla analizy naprężeń normalnych, stycznych i częściowo zredukowanych. W przypadku tych ostatnich zmiana pręta, położenia na przecie lub hipotezy wytrzymałościowej wymaga powtórzonego poszukiwania wartości maksymalnej i położenia wartości maksymalnej dla naprężeń zredukowanych.

## 3.19.1 Naprężenia normalne w przekroju

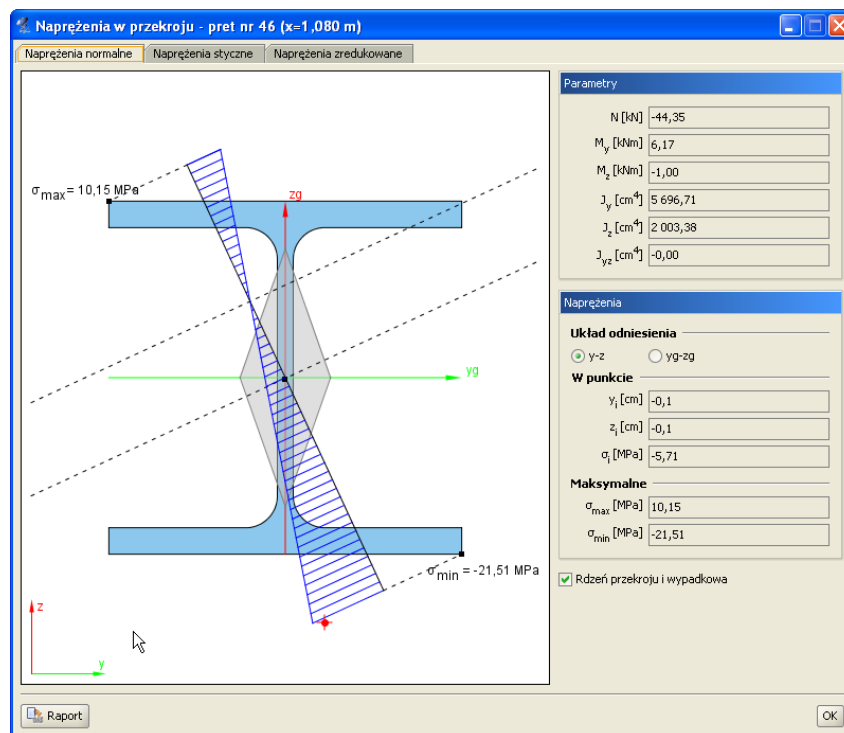
Zakładka *Naprężeń normalnych* składa się dwóch części: ekranu graficznego (lewa strona okna) i nieedytowalnego panelu z danymi (prawa strona okna). Na ekranie graficznym pokazane są następujące elementy: aktualny widok przekroju wraz z osiami lokalnego układu współrzędnych i osiami głównymi, oś obojętna (o ile występuje) oraz prostopadła do niej oś wykresu sił normalnych (przechodząca przez środek ciężkości przekroju). Dodatkowo na konturze przekroju opisane są dwa punkty pokazujące miejsca wystąpienia ekstremalnych naprężeń normalnych w przekroju. Użytkownik, klikając dowolny punkt wewnątrz konturu przekroju (lub poza nim, wskazując położenie prostej równoległej do osi obojętnej i jej punkt przecięcia z konturem), może wskazać dodatkowy punkt, w którym z prawej strony okna wyświetlone zostaną jego współrzędne (w układzie osi głównych lub układzie lokalnym) i wielkość naprężenia w tym punkcie. Z prawej strony panelu, w grupie **Parametry**, wyświetlane są wartości sił ( $N$ ,  $M_y$ ,  $M_z$ ) i momenty bezwładności, jakie posłużyły do wyznaczenia bryły naprężeń w przekroju. Niżej, w grupie **Naprężenia**, wyświetlane są kolejno współrzędne wskazanego punktu, naprężenia w tym punkcie oraz stałe wartości naprężenia maksymalnego i minimalnego w przekroju. Wszystkie wartości sił i naprężeń pokazane w oknie **Naprężenia w przekroju**, dokładnie odpowiadają wartościom podanym w grupie **Sily przekrojowe w punkcie** na zakładce **Wyniki**. Może się tak zdarzyć, że wartości skrajne, wskazane przez użytkownika na wykresie naprężeń, są większe od opisanych wartości  $\sigma_{\max}$  i  $\sigma_{\min}$  w granicach od 0 do maksimum 5%. Wynika to stąd, że wartości na wykresie liczone są z dużą dokładnością, natomiast wartości  $\sigma_{\max}$  i  $\sigma_{\min}$  określane są z dokładnością opisaną w poprzednim rozdziale (mogą być liczone minimalnie w innych punktach). Dotyczy to zwłaszcza metody szybkiej obliczania naprężeń i przekrojów kołowych lub zbliżonych.

Po prawej stronie na dole każdej zakładki umieszczono znacznik umożliwiający włączanie lub wyłączanie widoku rdzenia przekroju (może być on pomocny przy analizie naprężeń normalnych w słupach ściskanych).

Z lewej strony na dole okna umieszczono przycisk Raportów, którego użycie spowoduje wygenerowanie jednostronicowych raportów w formacie RTF, odpowiadających poszczególnym typom naprężeń.

W przypadku przekrojów złożonych z kilku elementów odsuniętych od siebie wykres naprężeń rysowany będzie na całą, łączną wysokość przekroju, ale na odcinku, na którym nie ma materiału przekroju, nie będzie wykonane kreskowanie wykresu i nie będzie tam można zlokalizować kursora i odczytać wartości naprężenia.

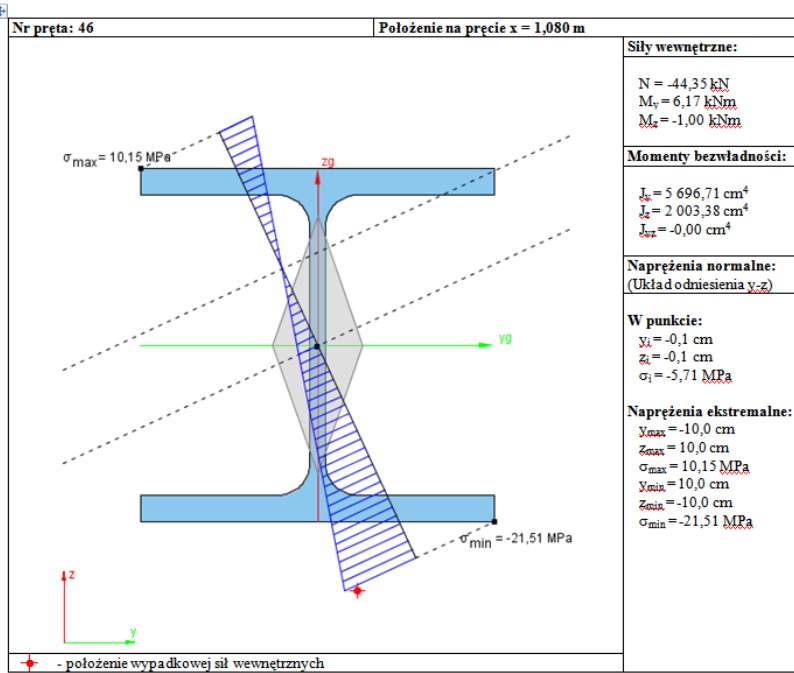
Wykresy naprężeń normalnych rysowane są z uwzględnieniem ich znaku (ujemne - ściskanie, dodatnie - rozciąganie).



Rys. 3.66 Naprężenia normalne w przekroju

Projekt:  
Autor: gwData: 10-1-2008  
Numer strony: 1

## R3D3 RAMA3D - Naprężenia normalne w przekroju

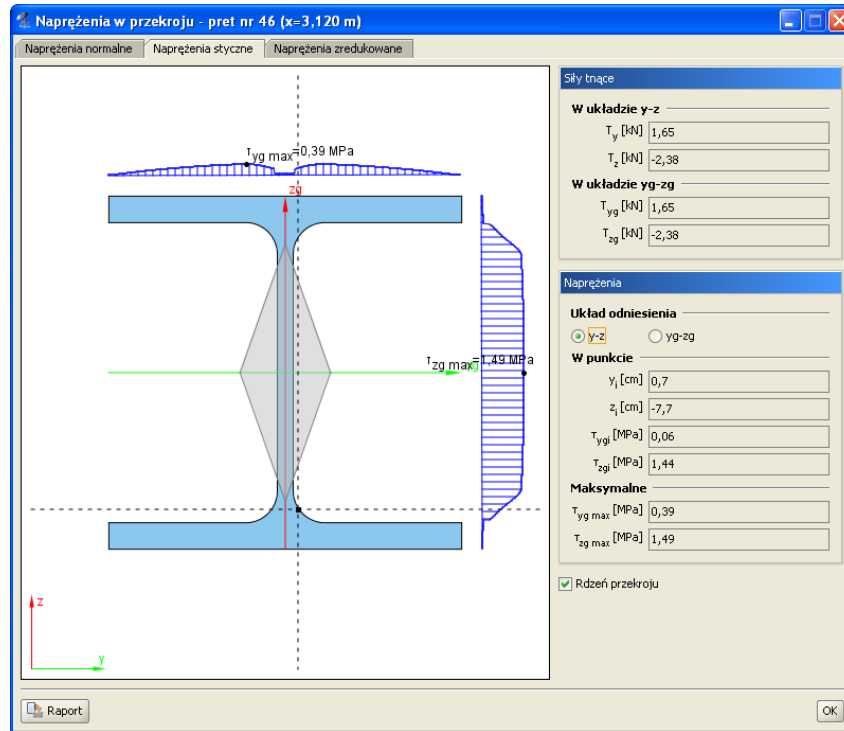


Rys. 3.67 Przykładowy raport dla naprężeń normalnych

## 3.19.2 Naprężenia styczne w przekroju

Druga zakładka jest aktywna tylko dla przekrojów z minimum jedną osią symetrii i pozwala ona na prezentację wykresów naprężeń stycznych w przekroju. Wykresy naprężeń stycznych są interaktywne i pozwalają na wyznaczenie wartości naprężenia w dowolnym punkcie przekroju. Siły tnące, brane do wyznaczenia naprężeń stycznych, rzutowane są na kierunki główne i w takich kierunkach rysowane są wykresy naprężeń. Z prawej strony okna, u góry, podane są w układzie lokalnym i układzie osi głównych wartości sił tnących. Niżej, w analogicznych układach odniesienia, podane są wartości naprężeń tnących we wskazanym punkcie oraz maksymalne wartości naprężeń. Wykresy naprężeń stycznych rysowane są bez uwzględniania ich znaku. Przy obliczaniu naprężeń stycznych pomijane są naprężenia tego typu powstałe w przekroju pręta na skutek działania momentu skręcającego. Wynika to z braku możliwości ustalenia dokładnej wartości wskaźnika na skręcanie dla dowolnie zdefiniowanego przekroju.





Rys. 3.68 Napężenia styczne w przekroju

Wzory, według których policzono napężenia styczne w programie przedstawiono poniżej (tylko w osiach głównych i dla przekrojów monosymetrycznych):

$$\tau_{xz}(z) = \frac{T_z \times S_{y_g}(z)}{b(z) \times J_{y_g}}; \quad \tau_{xy}(y) = \frac{T_{y_g} \times S_{z_g}(y)}{b(y) \times J_{z_g}};$$

Gdzie:

$b(z)$ ,  $b(y)$  - suma szerokości przekroju odpowiednio na odciętej z lub y,

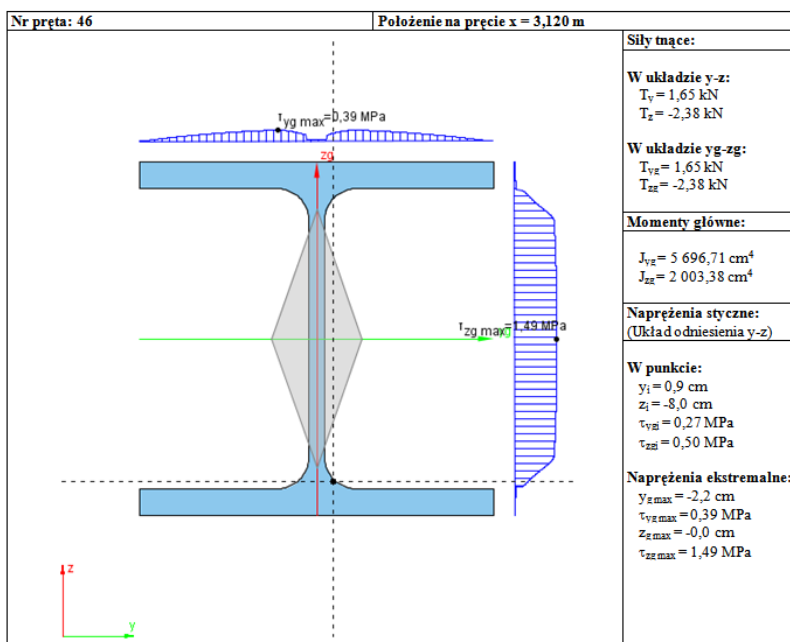
$T_{zg}$ ;  $T_{yg}$  - siły tnące działające wzdłuż osi głównych,

$J_{zg}$ ;  $J_{yg}$  - momenty bezwładności przekroju w osiach głównych,

$S_{zg}(y)$ ;  $S_{yg}(z)$  - momenty statyczne części odciętej odpowiednio przez y lub z.

Należy tu pamiętać, że zastosowana do obliczeń naprężeń metoda (pokazana powyżej) jest metodą przybliżoną, jednak jej wyniki są wystarczająco dokładne w większości zastosowań inżynierskich.

## R3D3 RAMA3D - Naprężenia styczne w przekroju



Rys. 3.69 Przykładowy raport z naprężeń stycznych w przekroju

Analogicznie jak dla naprężeń normalnych, w raporcie wyświetlane są siły tnące, dla których policzono naprężenia styczne (podane w układzie osi lokalnych i głównych), momenty bezwładności przekroju, wartości naprężeń maksymalnych oraz wartości naprężeń w punkcie wraz z ich lokalizacją podaną w układzie osi głównych lub lokalnych przekroju.

### 3.19.3 Naprężenia zredukowane w przekroju

Trzecia zakładka, analogicznie jak druga, jest aktywna tylko dla przekrojów z minimum jedną osią symetrii i pozwala ona na prezentację wykresów bezwzględnych wartości naprężeń zredukowanych w przekroju.

Gdy dla przekroju pręta możemy policzyć naprężenia normalne i styczne, wówczas dla takiego przekroju możemy również przedstawić bryłę naprężeń zredukowanych według jednej z trzech poniższych hipotez wytrzymałościowych:

- **Coulomba** – hipoteza największych naprężeń stycznych (materiały izotropowe, np. dla metali).

$$\sigma_{red} = \frac{1}{2} |\sigma_i| + \frac{1}{2} \sqrt{\sigma_i^2 + 4 * (\tau_{ygi}^2 + \tau_{zgi}^2)}$$

- **Coulomba – Mohra** – dla materiałów o różnej wytrzymałości na ściskanie i rozciąganie (anizotropowych, jak np. drewno, beton, żelbet).

$$\sigma_{red} = \frac{\kappa - 1}{2\kappa} |\sigma_i| + \frac{\kappa + 1}{2\kappa} \sqrt{\sigma_i^2 + 4 * (\tau_{ygi}^2 + \tau_{zgi}^2)}$$

gdzie:  $\kappa$  - stosunek wytrzymałości na ściskanie do wytrzymałości na rozciąganie dla danego materiału


$$\kappa = \left| \frac{f_c}{f_t} \right|.$$

- **Hubera** – hipoteza oparta na energii odkształcenia postaciowego (materiały izotropowe np. dla metali).

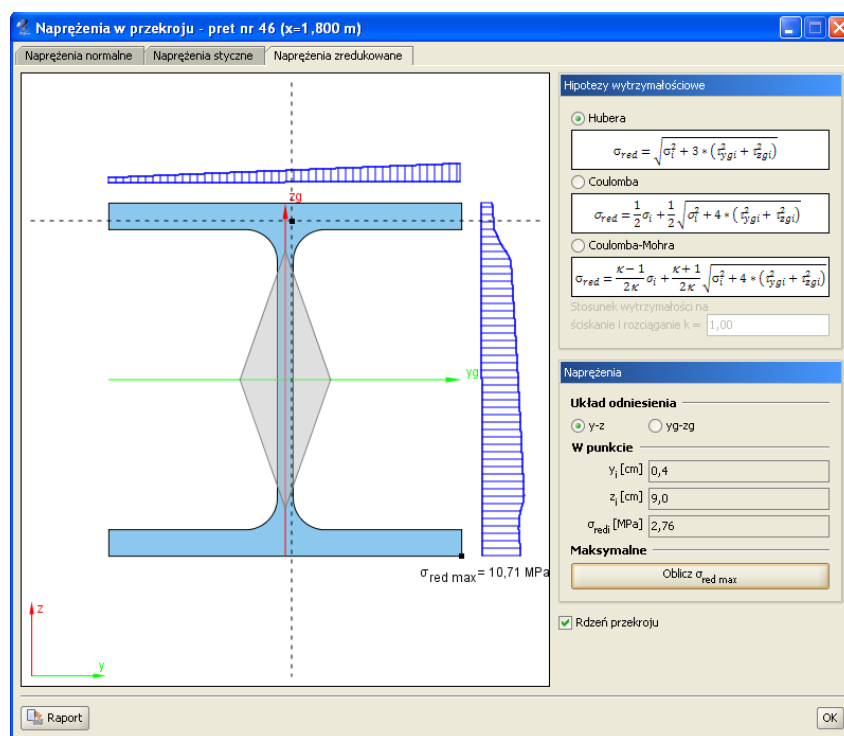
$$\sigma_{red} = \sqrt{\sigma_i^2 + 3 * (\tau_{ygi}^2 + \tau_{zgi}^2)}$$

Wartości  $\sigma_i$ ,  $\tau_{ygi}$ ,  $\tau_{zgi}$ ,  $\kappa$  - są wartościami bezwzględnymi.

Przy hipotezie Coulomba-Mohra bezwzględny stosunek wytrzymałości na ściskanie do wytrzymałości na rozciąganie  $\kappa$ , domyślnie przyjmowany jest na podstawie danych wytrzymałościowych zdefiniowanych przez użytkownika

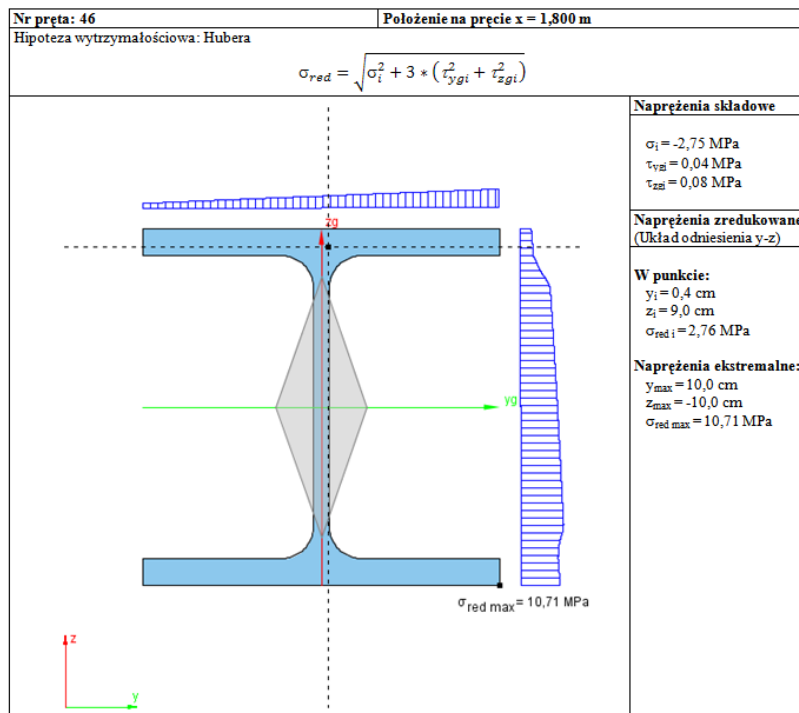
w oknie  **Grupa prętów**, dla danego pręta w tej grupie. W oknie naprężeń współczynnik ten może zostać zmieniony, przy czym  $\kappa \geq 1$ .

Bryłę naprężeń zredukowanych przedstawiono jako dwa wzajemnie prostopadłe wykresy, uzyskane przez przecięcie przekroju krzyżem nitkowym równoległym do osi głównych, analogicznie jak wykresy naprężeń tnących (z tą różnicą, że wykres znajduje się tylko na obszarze przekroju przeciętym krzyżem nitkowym).




Rys. 3.70 Naprężenia zredukowane w przekroju

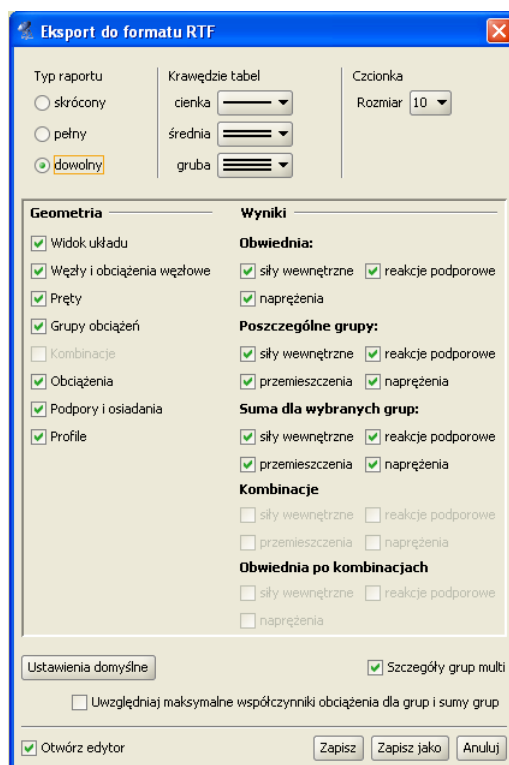
Z lewej strony zakładki na przekroju pokazano wykresy naprężeń zredukowanych, odpowiadające położeniu krzyża nitkowego na przekroju. Z prawej strony pokazano hipotezy wytrzymałościowe i ich podstawowe wzory, dostępne przez wybór odpowiedniego znacznika w oknie, oraz lokalizację i wartość naprężenia zredukowanego we wskazanym punkcie. Poniżej znajduje się przycisk, którym dla danej lokalizacji przekroju na pręcie i wybranej hipotezy można policzyć wartość maksymalną naprężenia zredukowanego w przekroju oraz miejsce lokalizacji tego ekstremum na przekroju. Obliczenie to jest wartością chwilową i każda zmiana hipotezy, położenia punktu na pręcie, pręta lub zestawu sił powoduje ponowną konieczność wyznaczenia tej wartości przez naciśnięcie przycisku **Oblicz  $\sigma_{red max}$** .

Projekt:  
Autor: pwData: 10-1-2008  
Numer strony: 1**R3D3 RAMA3D - Naprężenia zredukowane w przekroju**


Rys. 3.71 Przykładowy raport z naprężeń zredukowanych w przekroju

**3.20 RAPORT Z OBLICZEŃ STATYCZNYCH**

 Dane wprowadzone w programie oraz wyniki obliczeń układu można umieścić w raporcie i zapisać na dysku w celu późniejszej obróbki lub wydrukowania. Raporty zapisywane są w uniwersalnym formacie RTF (Rich Text Format). Można otworzyć je na przykład w programie *MS Word* (od wersji 2003) lub darmowym *Word Viewerze*.





Rys. 3.72 Eksport do formatu RTF

Parametry raportu określa się w oknie *Eksport do formatu RTF*, wywoływanym z menu *Plik* –  *Raport obliczeń statycznych* lub z głównego paska narzędziowego programu.

Typ raportu określa, jakie dane zostaną w nim zawarte. Wybierać można między raportem skróconym (tylko wyniki obwiedni, bez przemieszczeń), pełnym, a dostosowanym przez użytkownika. W ostatnim trybie można samodzielnie określić, które elementy mają znaleźć się w raporcie. Należy pamiętać, że umieszczanie w raporcie wyników sił przekrojowych, przemieszczeń, naprężeń oraz reakcji podporowych będzie możliwe dopiero po wykonaniu obliczeń projektu. Przed obliczeniami do raportu można przenosić jedynie geometrię układu.

W raportach umieszczane są wyniki wyłącznie dla widocznych prętów oraz węzłów podporowych. Dzięki temu, ukrywając część konstrukcji, można ograniczyć rozmiar raportów i przedstawiać w nich tylko najbardziej istotne informacje. Z funkcji ukrywania prętów należy skorzystać przed wywołaniem okna generowania raportu. Możliwość ukrywania wybranej części układu, wraz z możliwością zmian fragmentu ukrytego, występuje bezpośrednio na zakładce *Wyniki*, bez potrzeby ponownych obliczeń układu (ukrywanie części układu dostępne jest w tej opcji tylko za pomocą okna przecinającego lub obejmującego, bezpośredni wybór pręta, jak wcześniej, wybiera pręt do wizualizacji wyników). Opcja ta pozwala sterować ilością wydawanych w raportach wyników bez potrzeby ponownego przeliczania układu (wyniki wydawane są tylko dla widocznej w danej chwili części układu).

Poza modyfikowaniem zawartości raportu możliwa jest zmiana jego wyglądu. W tabelach umieszczanych w raporcie stosowane są różne grubości krawędzi: cienkie, średnie i grube. Możliwe jest określenie typów linii przypisanych do poszczególnych krawędzi. Można także wyłączyć rysowanie krawędzi wybierając ostatnią pozycję z listy. Ustawienia grubości krawędzi są zapamiętywane po wyjściu z programu - wystarczy ustawić je jeden raz. Aby przywrócić domyślne ustawienia raportu, należy wcisnąć przycisk *Ustawienia domyślne*. Aby dodatkowo zmniejszyć objętość raportu, można użyć mniejszej czcionki. Do wyboru są trzy wielkości dostępne z rozwijanej listy.

Po dostosowaniu zawartości i wyglądu raportu należy wcisnąć przycisk  *Zapisz*. Spowoduje to zapisanie raportu w domyślnym katalogu projektów pod nazwą taką, jak nazwa projektu. Jeśli projekt nie ma jeszcze danej nazwy, wówczas program poprosi o podanie nazwy pliku.  *Zapisz jako* działa podobnie, z tym że zawsze prosi o podanie nazwy zapisywanego pliku.

## Podstawy

Zaznaczenie opcji **Otwórz edytor** spowoduje, że po zapisaniu raportu zostanie on automatycznie otwarty w domyślnym edytorze skojarzonym z plikami RTF. Jeśli w systemie zainstalowany jest *MS Word* (od wersji 2003), to właśnie w nim zostanie otwarty raport. Aby temu zapobiec, należy odznaczyć tę opcję.

W oknie raportu umieszczono znacznik „**Wyniki dla grup i sumy grup z uwzględnieniem max współ. obc.**”. W przypadku zaznaczenia tego znacznika wyniki sił, reakcji i naprężeń dla grup i sumy grup (bez przemieszczeń) podawane są w raporcie z uwzględnieniem max współczynników obciążenia.

Struktura raportu w jego pełnej wersji może zawierać następujące dane i wyniki obliczeń:

Geometria i inne dane:


- Widok układu.
- Dane dotyczące węzłów i obciążeń węzłowych.
- Dane dotyczące prętów.
- Dane dotyczące zdefiniowanych w projekcie grup obciążeń.
- Dane dotyczące zdefiniowanych w projekcie kombinacji.
- Dane dotyczące obciążeń.
- Dane dotyczące podpór i ich osiadań.
- Dane dotyczące użytych w projekcie profili prętów.

Wyniki:

- Obwiednia sił wewnętrznych, reakcji i naprężeń.
- Wyniki dla poszczególnych grup: sił wewnętrznych, reakcji, przemieszczeń i naprężeń.
- Wyniki dla sumy wybranych grup: sił wewnętrznych, reakcji, przemieszczeń i naprężeń.
- Wyniki dla poszczególnych kombinacji: sił wewnętrznych, reakcji, przemieszczeń i naprężeń.
- Wyniki dla obwiedni po kombinacjach: sił wewnętrznych, reakcji i naprężeń.


W przypadku zdefiniowania w projekcie grup prętów wyniki wartości sił wewnętrznych, naprężeń i przemieszczeń będą wydawane dla kolejnych prętów w ramach zdefiniowanej grupy. W przypadku gdy wszystkie pręty należą do grupy „*Niepogrupowane*”, a wszystkie inne zdefiniowane w projekcie grupy prętów są puste lub nie występują, wyniki dla prętów będą wyświetlane w kolejności ich numeracji w projekcie, bez podziału na grupy.

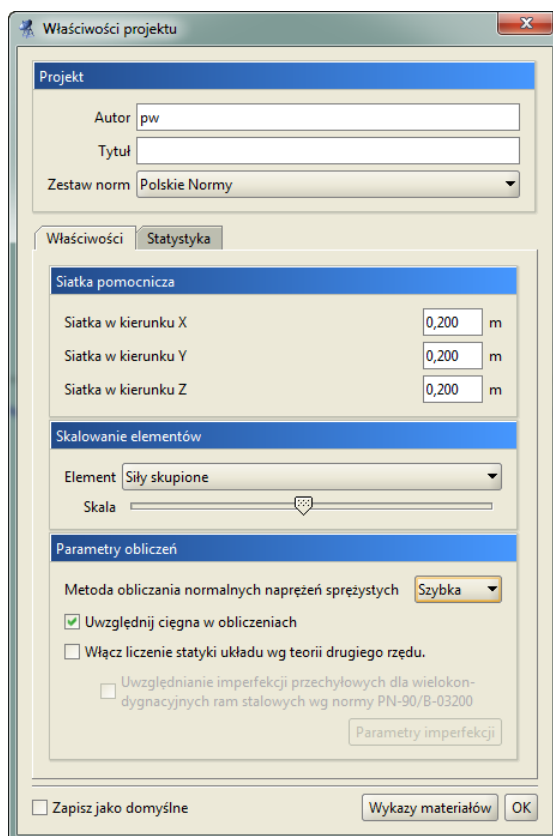
## 3.21 TWORZENIE ANIMACJI DEFORMACJI

Ta opcja służy do zapisu na dysk animacji deformacji układu. Wywoływana jest z menu **Plik** –  **Zapisz animację deformacji...** Można ją uruchomić po przełączeniu się na zakładkę **Wyniki**. Animacja deformacji wykonywana jest dla wybranej grupy obciążeń lub sumy grup obciążeń. W przypadku wybrania opcji obwiedni animacja deformacji nie jest dostępna.

Po wywołaniu należy wybrać nazwę pliku animacji. Animacja zapisywana jest w formacie AVI. Można otworzyć ją na przykład za pomocą *Windows Media Playera*.


## 3.22 WŁAŚCIWOŚCI PROJEKTU


Okno  **Właściwości projektu** zawiera podstawowe informacje o aktualnym projekcie użytkownika. Można je w każdej chwili wywołać odpowiednią funkcją z menu głównego **Plik**. W górnej części okna znajdują się główne informacje o aktualnym projekcie, zamieszczone w grupie **Projekt** – takie jak: **Autor**, **Tytuł** i **Zestaw norm**.





Rys. 3.73 Okno Właściwości projektu – zakładka Właściwości


Podawanie autora i tytułu projektu nie jest obligatoryjne. Natomiast przed rozpoczęciem modelowania należy koniecznie wybrać odpowiedni zestaw norm, według którego będzie wykonywany projekt: **Polskie Normy** czy **Normy Eurokodowe PN-EN**. Dlatego też po otwarciu nowego projektu za każdym razem zostanie wywołane

okno  **Właściwości projektu**, w którym użytkownik powinien wybrać właściwy dla danego projektu zestaw norm. Zaznaczając na dole okna znacznik **Zapisz jako domyślne** i wciskając przycisk OK, zapiszemy aktualny

stan okna  **Właściwości projektu** i tak będzie się on podpowiadał przy każdym ponownym wywołaniu nowego projektu. Wybór normy decyduje o tym, jakie klasy materiałów będą dostępne w projekcie, w jaki sposób będzie wykonana kombinatoryka obciążeń i jakie moduły wymiarujące będą dostępne w programie w ramach danego projektu. W przypadku wczytania starszych projektów, w których ustawione są w jednym

projekcie klasy materiałowe z różnych zestawów norm, po wczytaniu projektu okno  **Właściwości** zostanie uruchomione automatycznie i użytkownik zostanie zobligowany do wybrania tylko jednego z dostępnych zestawów norm. Wówczas, po dokonaniu wyboru, wszystkie przekroje używane w projekcie otrzymają z założenia klasy materiałowe wybranego zestawu norm; te, które były dotychczas, gdy klasa materiału odpowiada wybranemu zestawowi norm lub nowe, domyślne, w przypadku konieczności zmiany klasy materiału. W takim przy-


padku po wciśnięciu przycisku OK w oknie  **Właściwości projektu**, zostanie wyświetlony odpowiedni komunikat, informujący użytkownika o zmianie materiałów i ustawieniu klas domyślnych dla zmienianych przekrojów. W każdej chwili podczas pra-

cy nad projektem można ponownie wejść do okna  **Właściwości projektu** i zmienić zestaw norm obowiązujący dla danego projektu. Taka modyfikacja będzie powodowała, że oprócz zmiany sposobu budowania obwiedni w trakcie obliczeń oraz zmiany dostępnych modułów wymiarujących, modyfikacji ulegną wszystkie klasy materiałowe przypisane dotychczas do przekrojów zdefiniowanych w projekcie (ustawione zostaną na klasy domyślne). Aby projekt był wówczas poprawny, użytkownik powinien dla wszystkich zdefiniowanych w projekcie przekrojów ustawić ponownie prawidłową klasę materiału.


W przypadku wykonywania operacji dołączania jednego projektu do drugiego sytuacja wygląda analogicznie, jak przy wczytywaniu istniejącego projektu (składającego się z sumy łączonych projektów).

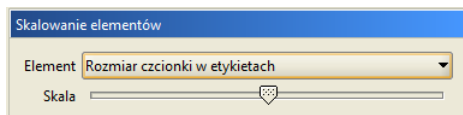


## Podstawy

Poniżej w oknie  **Właściwości projektu** umieszczono dwie zakładki **Właściwości** i **Statystyka** zawierające pozostałe informacje związane z projektem (zapisywane w pliku projektu) i dane statystyczne dotyczące projektu.

Na zakładce **Właściwości** umieszczono kolejno wymiary oczek siatki pomocniczej, ustawienia dotyczące skali poszczególnych elementów projektu, takich jak: obciążenia, podpory, wykresy, czcionki itp.

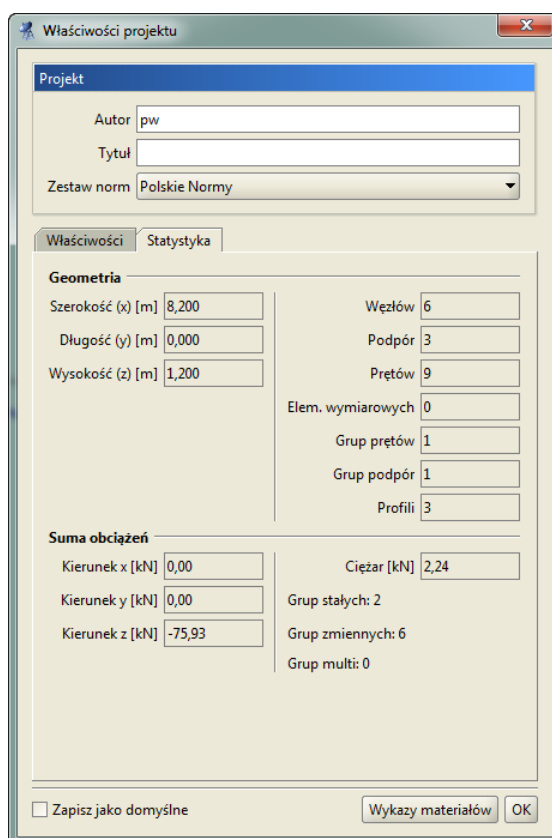
W celu poprawy czytelności projektu na ekranie wprowadzono możliwość ustawiania wielkości etykiet i czcionek w etykietach. Ustawienie to dotyczy zielonych etykiet wyświetlanych na ekranie w czasie śledzenia i pomiaru odległości przy wprowadzaniu elementów układu, a także etykiet z wynikami wymiarowania prętów i elementów na głównym ekranie graficznym. Opcja ta dostępna jest w sekcji **Skalowanie elementów**, w oknie  **Właściwości projektu**.



Rys. 3.74 Ustawienie wielkości etykiet

Na końcu umieszczono parametry istotne w procesie obliczeń statycznych:

- wybór metody obliczania normalnych naprężeń sprężystych: **Szybka**, **Zwykła**, **Dokładna**,
- znacznik uwzględniania cięgien w obliczeniach (obliczenia prowadzone jak dla cięgien). Przy jego wyłączeniu program w trakcie obliczeń rozpoznaje cięgna jako zwykłe pręty. Przy włączonych obliczeniach dla cięgien, są one wykonywane iteracyjnie dla wybranych grup lub kombinacji z eliminacją możliwości ścisnięcia cięgna.
- włączenie liczenia statyki układu według teorii II rzędu.



Rys. 3.75 Okno Właściwości projektu – zakładka Statystyka



Zakładka **Statystyka** zawiera podstawowe informacje statystyczne dotyczące zadanego modelu, takie jak:

- całkowite wymiary zewnętrzne zadanej konstrukcji,
- ilości: węzłów, podpór, prętów, grup prętów, typów przekrojów,
- sumę sił na poszczególne kierunki głównego układu współrzędnych, łącznie dla całego układu statycznego,

## Podstawy

- całkowity ciężar własny konstrukcji,
- ilość zadanych grup obciążeń z podziałem na ich typy (stałych, zmiennych i „multi”).


W przypadku sumy obciążeń na poszczególne kierunki, dla grup „multi” brana jest suma wszystkich podgrup wchodzących w skład tej grupy, a w przypadku grupy obciążenia ruchomego – jedna podgrupa odpowiadająca jednemu położeniu obciążenia ruchomego.

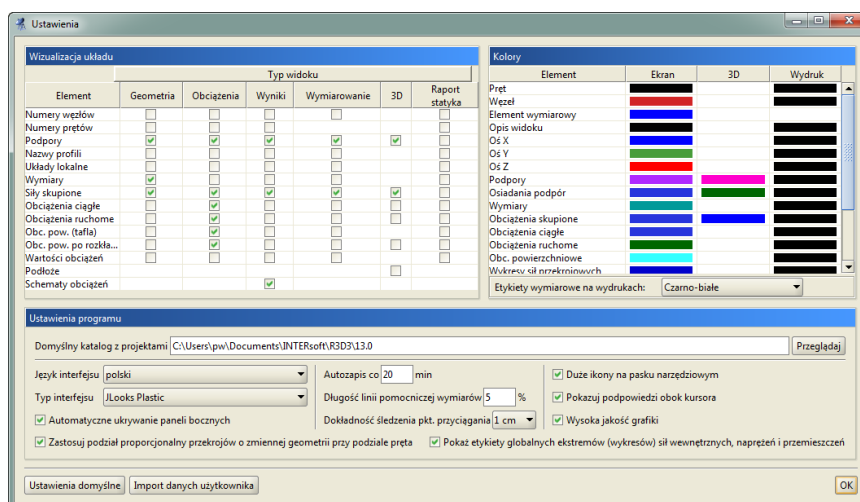
Wydruk raportu (w formacie *RTF*) zawierającego dane statystyczne zawarte w oknie  **Właściwości projektu** wraz z widokiem 3D układu, można wykonać z okna  **Widok 3D**.

### UWAGA:

*Wyjątkowo w oknie Właściwości projektu górny przycisk z krzyżykiem (działający zwykle w pozostałych oknach dialogowych, jak funkcja Anuluj) powoduje akceptację wprowadzonych w oknie zmian (działa analogicznie jak dolny przycisk OK).*

## 3.23 USTAWIENIA PROGRAMU

Okno  **Ustawienia** służy do zmiany ustawień programu oraz tego, co użytkownik widzi na ekranie monitora. Wywoływane jest ono odpowiednim przyciskiem na głównym pasku narzędziowym. Składa się ono z kilku grup ustawień, takich jak: uwzględnianie wizualizacji danego elementu w poszczególnych trybach pracy i wydruku, ustawienia kolorystyki elementów wyświetlanych i drukowanych, **Ustawień programu**.



Rys. 3.76 Ustawienia programu

Grupa **Wizualizacja układu** służy do określania, które elementy mają być rysowane na ekranie przy włączonych poszczególnych zakładkach (**Geometria**, **Obciążenia**, **Wyniki**, **Wymiarowanie**), w podglądzie 3D oraz na wydruku widoku układu w głównym raporcie ze statyki. Można wyłączyć rysowanie niektórych elementów, które są w danej chwili zbędne i zaciemniają widok układu. Przez **Schematy obciążeń** w tej grupie należy rozumieć wizualizację schematów na ekranie graficznym, budujących wskazane ekstremum obwiedni na zakładce **Wyniki**. Aby ta opcja była aktywna, jednocześnie muszą być wizualizowane (włączone) obciążenia ciągłe i skupione na zakładce **Wyniki**. Wówczas obciążenia biorące udział w budowaniu wskazanego ekstremum wyświetlane są wyraźnym kolorem, a pozostałe są wyszarzone. Przesuwanie lokalizacji ekstremum po przecie najczęściej powoduje dynamiczną zmianę schematów.

Użytkownik ma możliwość dostosowania palety kolorów używanych w programie do swoich potrzeb. Możliwa jest niezależna zmiana kolorów układu na ekranie, w widoku 3D i na wydruku, a także wyświetlanego tła. Klikając lewym przyciskiem myszy w grupie **Kolory** na kolorowe kwadraty, otwieramy okno wyboru koloru. W tym oknie można wybrać kolor z palety lub określić go samemu, podając wartości poszczególnych składowych (Czerwona, Zielona, Niebieska). W tej grupie można również określić sposób wizualizacji kolorowych etykiet wymiarowych na wydruku.

## Podstawy

W grupie **Ustawienia programu** określa się domyślną ścieżkę do katalogu z projektami, język interfejsu, metodę obliczania naprężeń, „skórkę”, czyli rodzaj interfejsu oraz dokładność śledzenia punktów przyciągania.

Katalog z projektami określany jest podczas instalacji programu. Domyślnie przyjmowany jest katalog **\Projekty\** w katalogu **Moje Dokumenty**. W tym katalogu zapisywane są tworzone projekty, pliki raportów oraz pliki animacji.

Język programu (interfejsu, raportów) zmieniamy, wybierając go z listy dostępnych języków. Zmiana widoczna jest natychmiast - nie jest konieczne ponowne uruchamianie programu. Dostępne języki to polski, niemiecki i angielski.

Skórki to kompozycje graficzne umożliwiające zmianę wyglądu programu. W programie zawartych jest kilka takich kompozycji, które można wybierać z listy. Zmiana będzie widoczna dopiero po ponownym uruchomieniu programu. Inne zmienne ustawienia programu to: włączanie lub wyłączanie **Automatycznego ukrywania paneli bocznych**, procentowe ustawienie **Długości linii pomocniczych wymiarów**, **Dokładność śledzenia punktów przyciągania** (1 cm lub 1 mm) i podany w minutach interwał czasowy **Autozapisu**.

W oknie **Ustawień** programu można również włączyć pokazywanie podpowiedzi kontekstowych obok kursora myszki, przez zaznaczenie znacznika **Pokazuj podpowiedzi obok kursora** oraz ustawić **Duże ikony na pasku narzędziowym**. Przykładowe działanie podpowiedzi kontekstowych obok kursora pokazano przy omawianiu obciążeń ruchomych.

W oknie **Ustawień** wprowadzono przełącznik pozwalający wyświetlać elementy projektu na ekranie graficznym w podwyższonej jakości (funkcja **Wysoka jakość grafiki**). Działanie funkcji sprowadza się do włączenia funkcji wygładzania (antialiasingu) dla wszystkich wyświetlanych obiektów (linii i tekstów). W przypadku wyłączenia tej funkcji opcja wygładzania działa tylko dla linii wprowadzonego do projektu podrysu. Należy pamiętać, że funkcja zwiększania jakości grafiki powoduje poprawę jakości wyświetlania elementów projektu, ale jednocześnie spowalnia pracę na ekranie graficznym. W niektórych przypadkach, przy znacznym skomplikowaniu układu lub słabszej karcie graficznej, w celu zapewnienia optymalnej funkcjonalności pracy wskazane może być wyłączenie tej funkcji.

Powyższe ustawienia (**Wizualizacja, Kolory, Ustawienia programu**) są ustawieniami programu i są zapisywane w pliku konfiguracyjnym **settings.ini** w katalogu **Danych aplikacji**.

Pozostałe ustawienia to krok siatki pomocniczej opisanej w punkcie **Pomoce rysunkowe/Siatka**.

Klikając na przycisk **Ustawienia domyślne**, przywracamy domyślne ustawienia widoczności elementów oraz ich kolorów.

## 3.24 PRACA ZE ZŁOŻONYMI STRUKTURAMI PRĘTOWYMI

W programie przewidziano wiele narzędzi znacznie ułatwiających pracę ze złożonymi strukturami prętowymi. Są to w szczególności:

- Możliwość podziału modelu na logiczne i łatwe do selekcji grupy prętów.
- Możliwość pracy na wydzielonej części układu przy wprowadzaniu danych i analizie wyników (pozostała część układu jest ukryta).
- Możliwość ukrycia na ekranie już zdefiniowanych grup obciążeń.
- Możliwość pracy z powiększonym zakresem zoomowania.
- Możliwość definiowania i zapisywania w projekcie dowolnych widoków całości lub wydzielonej części układu statycznego.
- Możliwość grupowej selekcji i edycji węzłów, prętów i obciążeń.
- Możliwość maksymalnego powiększenia głównego ekranu graficznego programu (minimalizacja paska narzędzi oraz chwilowe ukrycie paneli lub włączenie opcji automatycznego ukrywania panelu „drzewa projektu” i panelu zakładki).
- Możliwość użycia gotowych generatorów podstawowych układów konstrukcyjnych.
- Możliwość wykorzystania funkcji kopiowania wielokrotnego z ciągnięciem i skalowaniem.
- Funkcje kopiowania, odsuwania, przesuwania, odbicia lustrzanego i obrotu całości lub wybranej części układu statycznego.

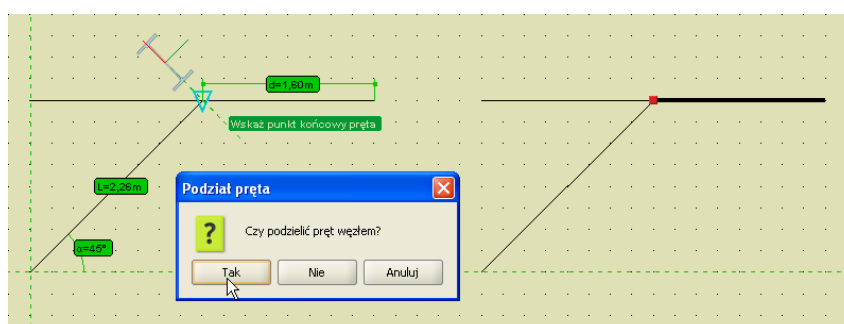
### 3.25 TYPOWE BŁĘDY MODELOWANIA UKŁADU STATYCZNEGO

Najczęstsze przypadki błędów popełnianych przez użytkowników przy modelowaniu układu sprowadzają się do dwóch bardzo istotnych kwestii, mających bardzo poważne skutki w obliczeniach statycznych.

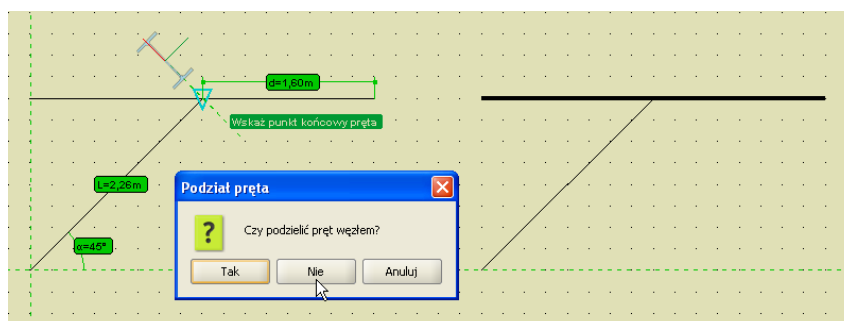
Pierwsza z nich dotyczy wprowadzania prętów do układu i polega na przeświadczeniu, że dwa stykające się ze sobą na ekranie monitora pręty są ze sobą zawsze połączone. Aby tak było, wszystkie pręty stykające się w danym węźle muszą tam mieć swój koniec lub początek, czyli muszą się w tym węźle kończyć lub zaczynać. Niestety, często zdarza się, że początkujący użytkownik dociąga wprowadzany pręt do punktu leżącego na długości innego, istniejącego pręta i nie tworzy w tym miejscu na przecię węzła (opcja podziału pręta węzłem). W takim przypadku pręty te stykają się ze sobą, ale w modelu statycznym nie są między sobą połączone. W konsekwencji użytkownik uzyskuje często układy geometrycznie zmienne (luźne pręty) lub wyniki obliczeń statycznych są całkowicie niezgodne z jego oczekiwaniem. Analogiczna sytuacja występuje w przypadku widocznego na ekranie przecięcia dwóch elementów. Jeśli jeden z prętów w punkcie przecięcia nie ma swojego węzła początkowego lub końcowego, to nie jest on połączony w tym punkcie z innymi elementami.

#### Uwaga:

*Aby połączyć wprowadzany pręt układu z innym istniejącym prętem na jego długości, należy w miejscu ich styku utworzyć węzeł (podzielić istniejący pręt węzłem).*



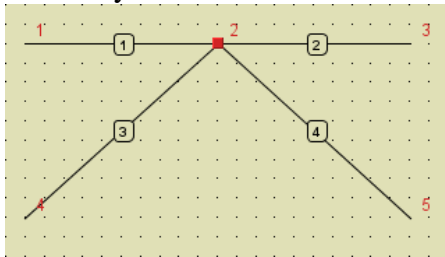
Rys. 3.77 Wprowadzany pręt połączony w węźle



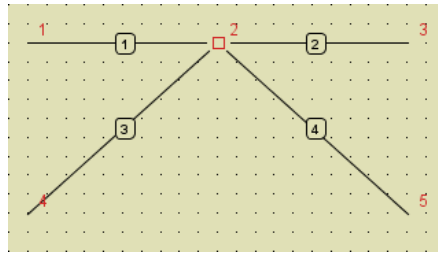
Rys. 3.78 Wprowadzany pręt niepołączony (luźny)

Drugi najczęściej spotykany problem w programie dotyczy sposobu połączenia prętów w węźle. Generalnie węzeł wypełniony czerwonym kolorem jest węzłem sztywnym, natomiast węzeł bez wypełnienia (rysowany tylko obwódką), z prętami „urwanymi” przed dojściem do węzła, jest węzłem przegubowym. W przypadku węzłów przegubowych bardzo istotna jest druga część definicji połączenia. W programie można definiować węzły, w których część prętów dochodzi do węzła przegubowo, a część jest połączona ze sobą w tym samym węźle sztywno. Wówczas przeważnie taki węzeł rysowany jest na ekranie samą obwódką bez wypełnienia. O tym czy dany pręt dochodzi do węzła przegubowo, decydują dwa warunki: musi on być przerwany przed obwódką węzła i nie może on być połączony linią z innym prętem dochodzącym do tego węzła. W każdym innym przypadku rozpatrywany pręt połączony jest sztywno z innymi prętami schodzącymi się w węźle (tymi, z którymi połączony jest linią).

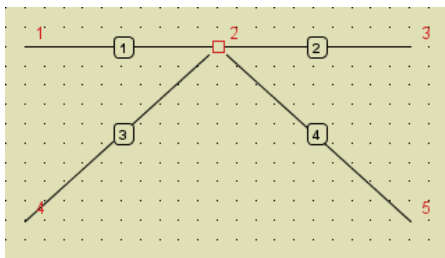
Podstawy



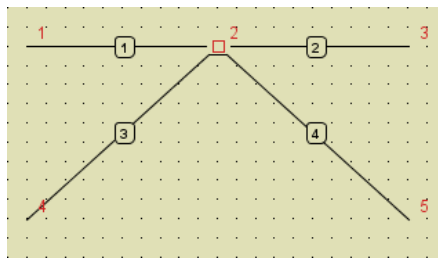
**Pełny węzeł sztywny**



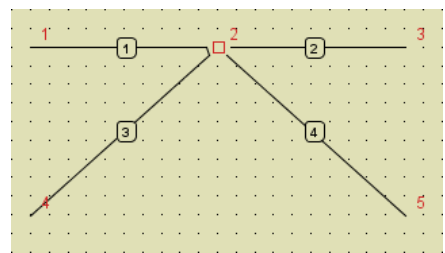
**Pełny węzeł przegubowy**



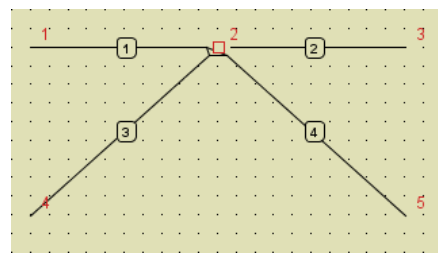
**Pręty nr 1 i 2 zeszywnione,  
a nr 3 i 4 przegubowe**



**Pręty nr 3 i 4 zeszywnione,  
a nr 1 i 2 przegubowe**



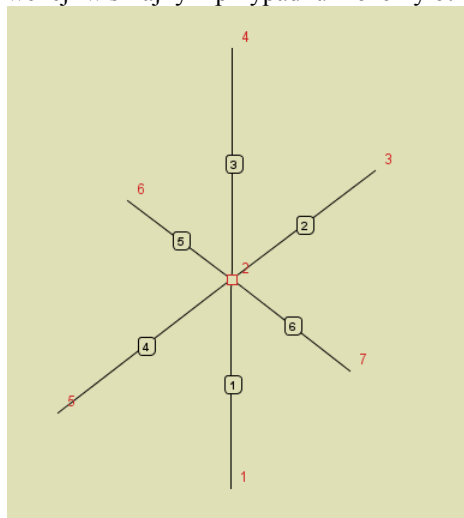
**Pręty nr 1 i 3 zeszywnione,  
a nr 2 i 4 przegubowe**



**Pręty nr 1, 3 i 4 zeszywnione,  
a nr 2 przegubowy**

**Rys. 3.79 Szczegóły połączeń w węzłach**

W przypadku gdy dwa zeszywniane w węźle pręty są współliniowe lub prawie współliniowe, linia je łącząca przechodzi przez węzeł. We wszystkich pozostałych przypadkach linia łącząca pręty zeszywniane w węźle przebiega poza węzeł. W konsekwencji w skrajnym przypadku możemy otrzymać widok węzła jak niżej:



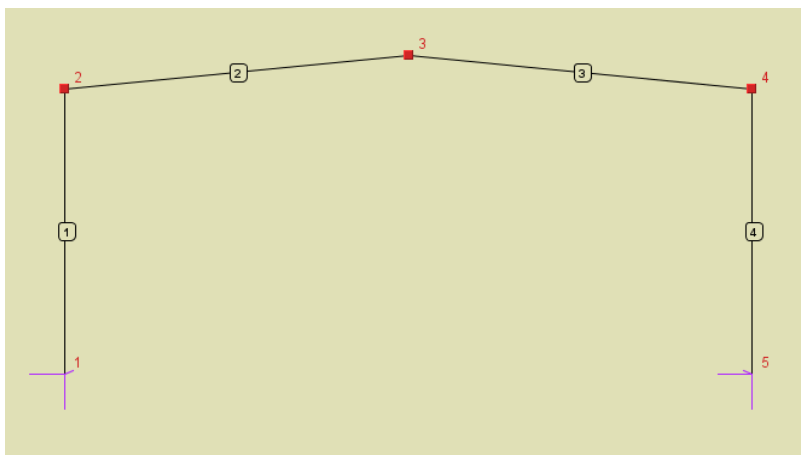
**Rys. 3.80 Trzy grupy prętów zeszywnionych połączone między sobą przegubami**

## Podstawy

Widok węzła na powyższym rysunku oznacza, że występują trzy grupy prętów zeszywnianych, między którymi występują połączenia przegubowe.

Zeszywnione są tu pręty współliniowe ujęte w nawiasy: (1 i 3); (4 i 2); (6 i 5).

Należy jeszcze zwrócić uwagę na jeden bardzo poważny problem występujący w układach liczonych przestrzennie. Dotyczy on geometrycznej niezmienności układu. Trzeba tu zawsze pamiętać, że układ, który w obliczeniach płaskich jest geometrycznie niezmienny, w obliczeniach przestrzennych w pewnych przypadkach może być geometrycznie zmienny. Rozważmy przykład najprostszej płaskiej ramy sztywnej podpartej przegubowo, jak na rysunku poniżej:





Rys. 3.81 Płaska rama sztywna podparta przegubowo

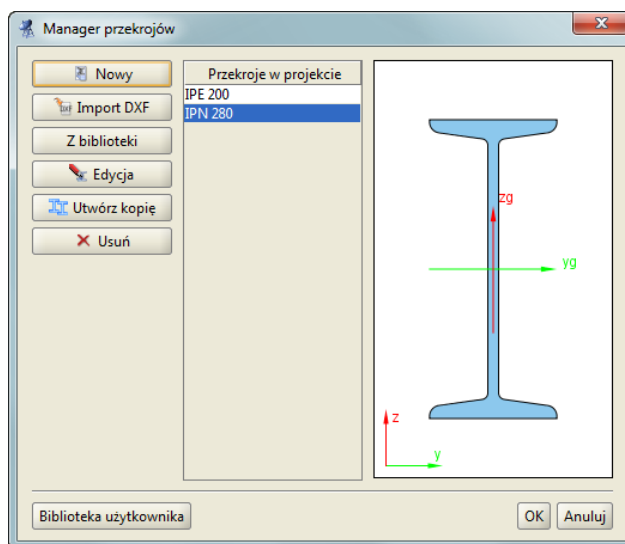
Układ taki, pod wpływem dowolnych obciążeń działających w płaszczyźnie ramy, będzie się liczył w programie **R3D3** i wyniki obliczeń będą prawidłowe. Jednak w ogólnym przypadku obciążenia, w **Ramie 3D**, jest to układ geometrycznie zmienny. Wystarczy założyć dowolne obciążenie prostopadłe do płaszczyzny ramy i obliczenia zostaną przerwane, a użytkownik zostanie poinformowany o geometrycznej zmienności układu. W przypadku zadania obciążeń tylko w płaszczyźnie ramy mamy tu do czynienia z układem samostatecznym (dlatego da się go policzyć w programie **R3D3**). Aby zabezpieczyć się przed ryzykiem wystąpienia obciążeń prostopadłych do układu, wystarczy w tym przypadku zablokować możliwość obrotu z płaszczyzny układu w miejscach podparcia. Oczywiście przedstawiony układ jest banalny, lecz w ogólnym przypadku złożonych układów przestrzennych nałożenie więzi eliminujących geometryczną zmienność układu może wcale nie być takie proste i wymaga sporego doświadczenia w zakresie statyki. W wersji płaskiej programu - **R2D2** opisane powyżej zabezpieczenia nie są konieczne, gdyż z jednej strony nie ma możliwości wprowadzenia obciążeń prostopadłych do płaszczyzny układu, a z drugiej program sam w odpowiedni sposób dodaje niezbędne i niewidoczne dla użytkownika więzi, eliminując możliwość wystąpienia geometrycznej zmienności z płaszczyzny układu.

## 4 PRZEKROJE ELEMENTÓW

Dla każdego pręta w projekcie musi być określony kształt jego przekroju poprzecznego. Program **R3D3-Rama3D** umożliwia tworzenie przekrojów pojedynczych lub złożonych o dowolnym kształcie, a także przekrojów pojedynczych o zmiennej geometrii. Wszystkie charakterystyki geometryczne przekroju są automatycznie obliczane przez program.

### 4.1 MANAGER PRZEKROJÓW

Podstawowym oknem służącym do pracy z przekrojami jest okno  **Managera przekrojów**. Służy ono do zarządzania przekrojami zdefiniowanymi w projekcie oraz w bibliotece użytkownika. Dostęp do  **Managera przekrojów** możliwy jest bezpośrednio z głównego paska narzędziowego lub z ikonki usytuowanej na zakładce **Geometria**, przy liście wyboru **Przekrój**.







Rys. 4.1 Manager przekrojów

W centralnej części okna znajduje się lista przekrojów zdefiniowanych w projekcie. Po prawej stronie wyświetlany jest zaznaczony przekrój. Po lewej stronie znajdują się przyciski z dostępnymi opcjami. W dolnej części okna znajduje się przycisk służący do wywoływania biblioteki użytkownika.


Podczas otwierania okna Managera program odczytuje profil zaznaczonych prętów w projekcie i automatycznie wybiera go w Managerze. Jeśli żaden pręt nie był zaznaczony lub zaznaczone pręty miały różne przekroje, to wtedy żaden przekrój nie zostaje wybrany w Managerze. Po wciśnięciu przycisku OK profil wybrany w Managerze zostaje przypisany do uprzednio zaznaczonych prętów.

Przyciski funkcyjne:

-  **Nowy** - pozwala na tworzenie nowego przekroju. Po wciśnięciu tego przycisku otwierane jest okno z przekrojami tablicowymi, z których należy wybrać zadany przekrój.
-  **Import DXF** – pozwala na import przekrojów ze specjalnie przygotowanego z pliku DXF.
- **Z biblioteki** - otwiera okno biblioteki użytkownika, z której należy wybrać przekrój. Przekrój jest kopiowany do projektu, więc jego edycja nie wpływa na zawartość biblioteki.
-  **Edycja** - rozpoczyna edycję zaznaczonego przekroju z projektu. Edycję przekroju rozpoczyna również dwukrotne kliknięcie myszką na przekroju w liście.
-  **Utwórz kopię** – funkcja tworząca kopię przekroju wybranego z listy **Przekroje w projekcie**.



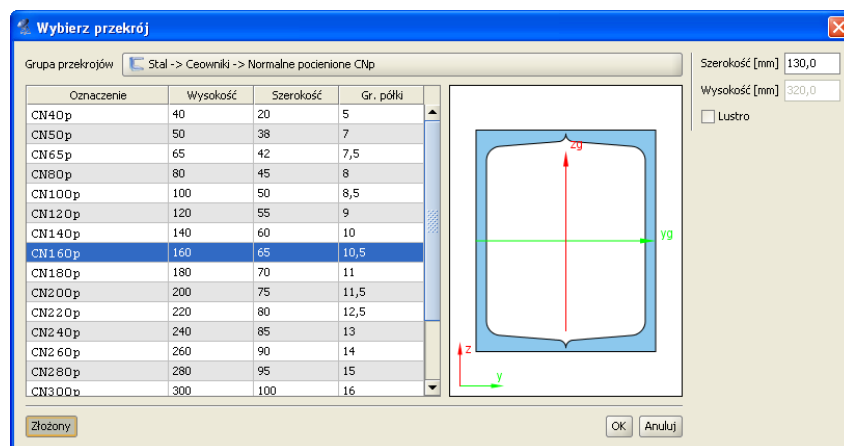
## Przekroje elementów

-  **Usuń** - usuwa zaznaczony przekrój z projektu. Aby cofnąć usunięcie (oraz wszystkie inne dokonane zmiany), należy wcisnąć przycisk **Anuluj**.
- **Zamień końce pręta** – funkcja opcjonalna (tylko dla przekrojów o zmiennej geometrii), pozwalająca zamienić przekroje na początku i końcu pręta.

## 4.2 PRZEKROJE TABLICOWE

W programie zawarta jest biblioteka przekrojów stalowych, żelbetowych oraz drewnianych. Przekrój wybiera się z okna biblioteki przekrojów.

Rodzaj prezentowanej w oknie tablicy określamy przez wcześniejsze przycisk opisany jako **Grupa przekrojów**. Z drzewa, które zostanie pokazane, należy wybrać właściwą tablicę profili.



Rys. 4.2 Wybierz przekrój

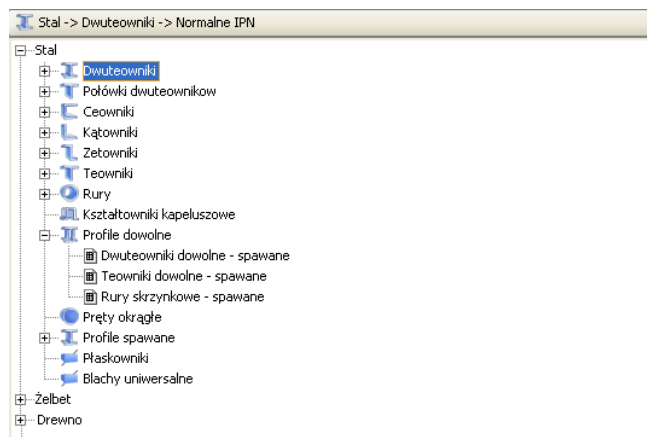
Zaznaczony przekrój jest wyświetlany po prawej stronie okna. Aby zatwierdzić wybór, należy wcisnąć przycisk **OK**.

Baza podstawowych profili tablicowych zapisana jest w programie w postaci pliku XML na podstawie najnowszych danych zawartych w katalogach firm:

**ARCELOR GROUP** i **STALPRODUKT S.A.** Informacje o profilach zawierają dane o podstawowych grupach profili europejskich oraz wybranych grupach profili brytyjskich i amerykańskich. W programie zamieszczono również bibliotekę stalowych profili zimmogiętych otwartych firmy **Blachy Pruszyński**, są to profile typu C, Z i  $\Sigma$ .

Przy wstawianiu profili dodano możliwość automatycznego wstawiania podstawowych złożeń dwóch dwuteowników, połówek dwuteowników, teowników, ceowników, rur i profili drewnianych a także dwóch lub czterech kątowników. Do tego celu służy przycisk **Złożony** umieszczony w lewym dolnym rogu okna **Wybierz przekrój**. Po jego wybraniu okno to zostanie poszerzone i wyświetlone będą dodatkowe parametry złożenia, które użytkownik może modyfikować, takie jak **Szerokość**, a w przypadku 4 profili również **Wysokość**. W przypadku profili niesymetrycznych, takich jak na przykład kątowniki lub ceowniki, możemy dodatkowo zaznaczyć opcję **Lustra**, która odwraca ustawione profile „plecami”.

Przekroje elementów



Rys. 4.3 Wybór grupy przekrojów tablicowych

Strukturę pliku bazy danych profili można podejrzeć w dowolnym edytorze plików XML (np. Internet Explorer). Baza ta zawiera typoszereg podstawowych grup profili wraz z ich wymiarami i charakterystykami geometrycznymi zawartymi w katalogach producentów. Jednak w trakcie działania programu, w celu zapewnienia spójności danych, większość charakterystyk danego profilu wyliczana jest bezpośrednio przez program, a nie pobierana z bazy. Stąd mogą występować niewielkie różnice między wartościami podanymi przez producenta a wartościami wyliczonymi przez program. W wyjątkowych przypadkach gdy potrzebna na przykład przy wymiarowaniu charakterystyka wymagana jest jedynie przy danym typie profilu, wówczas zczytywana jest ona bezpośrednio z bazy. Dotyczy to na przykład położenia środka ścinania dla przekrojów ceowych.

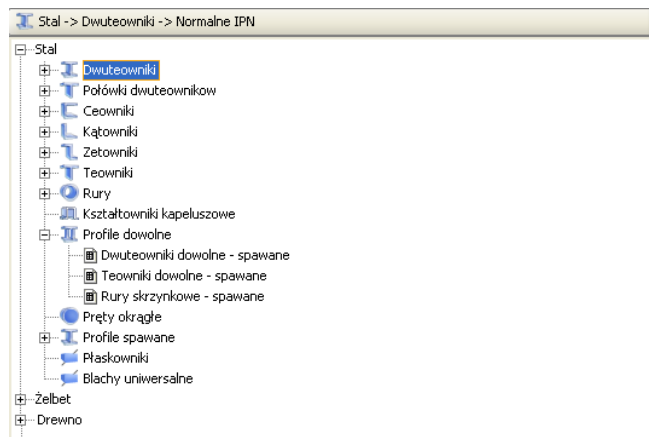
Aktualnie w bazie zamieszczono następujące typy profili stalowych walcowanych i zimnogiętych, żelbetowych i drewnianych oraz grupę przekroi o zmiennej geometrii:



Rys. 4.4 Wszystkie podstawowe grupy profili zawarte w programie

## Przekroje elementów

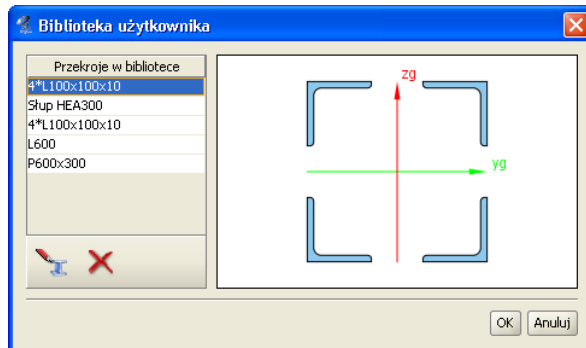
W bazie profili dołożono również grupę stalowych profili dowolnych (w domyśle spawanych), obejmującą trzy typy profili dowolnych: dwuteowy (o dowolnych szerokościach i grubościach poszczególnych pasów), teowy i skrzynkowy. Profile te mogą być obliczane w zewnętrznym module do wymiarowania stali **InterStal** i **EuroStal**.



Rys. 4.5 Grupa stalowych profili dowolnych

## 4.3 BIBLIOTEKA UŻYTKOWNIKA



Przekroje stworzone podczas pracy z projektem są zapisywane w pliku projektu. Aby wykorzystać je w różnych projektach należy stworzone przekroje zapisać do **Biblioteki użytkownika**. Biblioteka jest niezależna od projektu i jest dostępna od razu po uruchomieniu programu.



Rys. 4.6 Biblioteka użytkownika

Okno biblioteki wywołuje się z okna **Managera przekrojów** przez wciśnięcie przycisków **Z biblioteki** lub **Biblioteka użytkownika**. Pierwszy przycisk służy do skopiowania przekroju z biblioteki do aktualnego projektu. Aby skopiować przekrój z biblioteki, należy wskazać go na liście i wcisnąć przycisk **OK**. Drugi tylko otwiera okno biblioteki, na przykład w celu sprawdzenia jej zawartości.

Poniżej listy przekrojów znajdują się ikony działań na aktywnym przekroju:

-  Edycja zaznaczonego przekroju z biblioteki,
-  Usunięcie zaznaczonego przekroju z biblioteki.


Aby cofnąć wszystkie wykonane zmiany (usuwanie i edycje przekrojów), należy wcisnąć przycisk **Anuluj**.

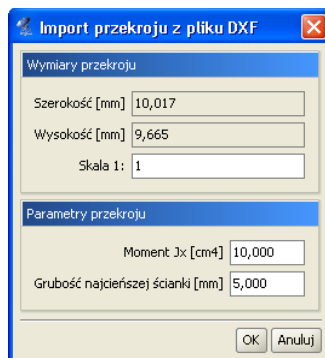
## 4.4 PRZEKROJE O DOWOLNYM KSZTAŁCIE

W programie istnieje możliwość importu nietypowego kształtu przekroju z pliku w formacie DXF. Daje to możliwość tworzenia przekrojów o dowolnym kształcie.

## Przekroje elementów

Dane muszą być specjalnie przygotowane, aby mogły zostać zaimportowane. W programie CAD kształt przekroju musi zostać narysowany polilinią, która znajduje się na warstwie o nazwie „0”. Polilinia nie musi być zamknięta – program zamknie ją automatycznie podczas importu. Każda zdefiniowana w pliku DXF polilinia może składać się jedynie z linii i nie może zawierać innych obiektów, takich jak na przykład łuki czy fragmenty okręgu (tego typu obiekty należy przybliżać łamaną). W celu stworzenia wycięcia w przekroju należy narysować je polilinią na warstwie o nazwie „1”.

Plik DXF musi zostać zapisany w formacie DXF ASCII. W zdefiniowanym przekroju istnieje możliwość wykonania tylko jednego wycięcia w przekroju. W przypadku potrzeby wykonania kilku osobnych wycięć przekrój należy „rozciąć” tak, by w jednym przekroju znajdowało się jedno wycięcie. Następnie „rozcięte” części należy wczytać jako osobne pliki DXF do  **Managera przekrojów** i złożyć je w jeden przekrój w **Edytorze**.







Rys. 4.7 Import przekroju z pliku DXF

Podczas importu program wyświetli okno informacyjne, w którym można określić skalę dla importowanego kształtu (wymiary przekroju muszą być wczytane do programu w milimetrach). Dodatkowo należy podać także moment bezwładności na skręcanie przekroju oraz grubość jego najcieńszej ścianki.

## 4.5 EDYCJA PRZEKROJÓW

Modyfikacje oraz tworzenie przekrojów złożonych wykonuje się w oknie **Edycji przekroju**. Również w tym oknie określa się materiał przekroju pręta.

Wywołanie okna  **Edycji przekroju** można wykonać z  **Managera przekrojów** po zaznaczeniu przekroju przewidzianego do edycji. Inną opcją wywołania okna  **Edycji przekroju** jest zaznaczenie pojedynczego pręta układu lub grupy prętów o takim samym przekroju na ekranie graficznym i wybranie odpowiedniej opcji z menu prawego klawisza myszki. W tym drugim przypadku jeśli nie zaznaczymy wszystkich prętów o takim samym przekroju, lecz kilka lub jeden, wówczas edytowany profil otrzymuje automatycznie nową nazwę, złożoną z nazwy dotychczasowej i dołożonego indeksu numerycznego. Operacja ta pozwala prętom niezaznaczonym pozostawić dotychczasowy przekrój, a prętom zaznaczonym do edycji nadać nowy o zmodyfikowanej nazwie. W przypadku wycofania się z edycji bez zmian profil o nowej nazwie nie zostanie wprowadzony do projektu. W przypadku celowej zmiany przez użytkownika nowej nazwy profilu na poprzednią, po edycji profilu zostanie on „podpięty” do wszystkich prętów w projekcie, którym ten profil był wcześniej przypisany, niezależnie od tego, czy były one zaznaczone do edycji, czy też nie.

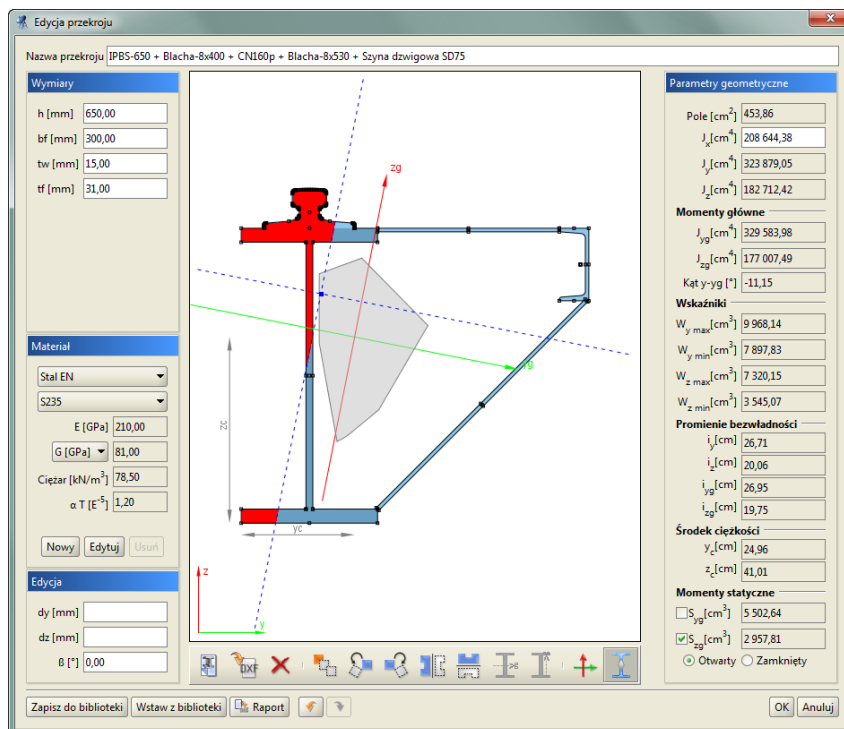
Po lewej stronie okna  **Edycji przekroju** znajdują się grupy pól tekstowych, przeznaczone do modyfikacji właściwości przekroju: **Wymiary**, **Materiał**, **Edycja**. W przypadku przekrojów wczytanych do edytora z biblioteki profili tablicowych, dla zaznaczonego pojedynczego profilu w górnej części będą wyświetlone poszczególne jego wymiary (w innym przypadku grupa ta będzie pusta). Środkową część okna zajmuje ekran graficzny z widokiem przekroju oraz umieszczonymi pod nim przyciskami głównych funkcji edycyjnych. Natomiast po prawej stronie okna wyświetlane są informacje o parametrach i charakterystykach geometrycznych przekroju wyliczonych przez program. Oznaczenia poszczególnych parametrów zawierają indeksy dolne o następującym znaczeniu:

- y – charakterystyka liczona względem osi „y”
- z – charakterystyka liczona względem osi „z”
- g – charakterystyka liczona względem osi głównej
- c – środek ciężkości

## Przekroje elementów

- min – wartość minimalna
- max – wartość maksymalna

W przypadku pokrywania się osi głównych i lokalnych dla danego przekroju (kat obrotu y-yg równa się zero), odpowiednie charakterystyki liczone w obu układach będą sobie równe.



Rys. 4.8 Edycja przekroju

**Widok przekroju** - Podczas pracy w edytorze na przekrojach aktywne są punkty uchwytu. Rysowane są one jako niewielkie czarne kwadraty. Po najechaniu myszką na punkt uchwytu i wciśnięciu lewego przycisku myszy można przesunąć dany przekrój. Punkty uchwytu poszczególnych przekrojów przyciągają się – jeśli dwa punkty znajdują się dostatecznie blisko siebie, to przesuwany przekrój zostanie przyciągnięty. Umożliwia to wyrównywanie położenia przekrojów względem siebie. W środku ciężkości przekroju zaczepione są główne centralne osie bezwładności. Zielona oś  $y_g$  jest osią, względem której moment bezwładności jest największy.

**Edycja przekroju** polega na dodawaniu, usuwaniu, modyfikacji położenia oraz wymiarów przekrojów tworzących przekrój złożony. Aktualnie modyfikowany przekrój jest wyróżniony ciemniejszą barwą. Przekrój do modyfikacji należy wskazać przez kliknięcie lewym przyciskiem myszy na jego dowolnym punkcie uchwytu (każdy profil posiada kilka takich punktów). Po wskazaniu przekroju, w lewej części okna pojawiają się pola tekstowe służące do modyfikacji wymiarów (tylko w przypadku przekrojów tablicowych). Podczas wpisywania wartości wymiarów na widoku rysowane są odpowiednie linie wymiarowe, które ułatwiają rozpoznanie, który wymiar jest modyfikowany. Przekroje można przesunąć nie tylko myszką, ale również przez podanie z klawiatury współrzędnych wektora przesunięcia. Pola tekstowe do określenia wektora znajdują się w grupie **Edycja**. Wartości  $dx$  oraz  $dz$  oznaczają odpowiednio przesuw względny elementu w poziomie i w pionie. Wartości należy podawać w milimetrach.

Pozostałe funkcje edycyjne są dostępne z paska przycisków znajdującego się pod widokiem przekroju lub z menu kontekstowego pod prawym klawiszem myszki na ekranie graficznym okna. Są to następujące funkcje:



Dodanie nowego przekroju tablicowego.












Dodanie przekroju o kształcie zdefiniowanym w pliku DXF.





Usunięcie zaznaczonego przekroju (można użyć klawisza *Delete*).

## Przekroje elementów

-  Wstawianie kopii zaznaczonego profilu.
-  Obrót zaznaczonego przekroju w lewo o 45 stopni. W polu tekstowym znajdującym się w grupie Edycja można podać dokładną wartość kąta obrotu dla zaznaczonego przekroju.
-  Obrót zaznaczonego przekroju w prawo o 45 stopni (edycja obrotu jw.).
-  Lustrzane odbicie zaznaczonego przekroju względem osi pionowej.
-  Lustrzane odbicie zaznaczonego przekroju względem osi poziomej.
-  Funkcja docinania pojedynczego elementu w poziomie.
-  Funkcja docinania pojedynczego elementu w pionie.
-  Wyrównanie osi głównych przekroju do osi lokalnego układu współrzędnych – funkcja ta wykonuje taki obrót przekroju aż osie obu układów pokryją się.
-  Funkcja włączania lub wyłączania widoku rdzenia przekroju.

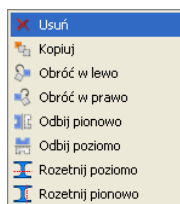
Poniżej opisanego paska narzędziowego znajdują się dwa dodatkowe przyciski pozwalające cofać i ponawiać operacje na geometrii przekroju w ramach jednego otwarcia okna **Edycji przekroju**. W skład operacji ponawiania i cofania nie wchodzi zmiany związane z materiałem przekroju.

-  Cofanie ostatniej operacji wykonanej na geometrii przekroju. (Ctrl+Z)
-  Ponawianie ostatnio cofniętej operacji na geometrii przekroju. (Ctrl+Y)

Funkcje docinania aktywne są tylko wówczas gdy edytowany jest pojedynczy profil. Wówczas na ekranie graficznym widoczny jest dodatkowo przerywany, czerwony krzyż nitkowy, który jest niczym innym, jak linią przecięcia przekroju (pionową lub poziomą). Funkcja cięcia uruchamiana jest naciśnięciem odpowiedniej ikony pod widokiem profilu lub przez wybór funkcji z menu kontekstowego prawego klawisza myszki. Aby precyzyjnie ustawić linię docięcia, należy ustawić środek przecięcia krzyża nitkowego na dowolnym punkcie charakterystycznym przekroju, a następnie zmodyfikować parametry tego ustawienia w grupie **Edycja** (dy, dz). Na skutek docięcia przekroju tablicowego, dostajemy dwa lub więcej osobnych elementów dla których nie mogą być już edytowane **Wymiary**. Proces przecięcia jest procesem nieodwracalnym.

Jeśli żaden przekrój nie jest zaznaczony to funkcje obrotu i lustrzanego odbicia działają na całym przekroju. Dodatkowo można wtedy też obracać cały przekrój o podany kąt – należy wpisać go w polu  $\beta$ . Przy lustrzanym odbiciu zaznaczonego elementu program spyta użytkownika, czy przy odbiciu ma być zachowany profil źródłowy.

**Menu kontekstowe** prawego klawisza myszki udostępnia część funkcji edycyjnych.



Rys. 4.9 Menu prawego klawisza myszki w oknie Edycji przekroju

## Przekroje elementów

W przypadku zaznaczenia elementu dostępne są w ten sposób funkcje: usuwania, kopiowania, obrotu, lustra i rozcinania (tylko przy edycji pojedynczego przekroju). W przypadku gdy żaden element nie jest zaznaczony, dostępne są jedynie funkcje: obrotu, lustra i rozcinania (również tylko przy edycji pojedynczego przekroju).

**Material** - W edytorze zdefiniowane są parametry podstawowych materiałów. Materiał przekroju można wybrać z rozwijanej listy znajdującej się w grupie **Material** lub samodzielnie zdefiniować jego parametry w polach tekstowych. Rodzaj materiału określa kolor przekroju. Przekroje metalowe są rysowane kolorem błękitnym, betonowe zielonym, a drewniane żółtym.

**Parametry geometryczne** - Wartości parametrów geometrycznych przekroju złożonego są aktualizowane po każdej operacji. W przekrojach złożonych parametry są obliczane dla części wspólnej przekrojów jednokrotnie. Oznacza to, że np. pola przekrojów, które pokrywają się, nie zostaną podwójnie zliczone. Oczywiście dotyczy to również wszystkich pozostałych parametrów.

W **Edytorze przekrojów** liczone są następujące charakterystyki geometryczne:

Pokazane na ekranie i w raporcie:

- Pole przekroju i momenty bezwładności na zginanie i skręcanie w osiach lokalnego układu współrzędnych pręta **LUW**. (Ewentualny moment dewiacyjny pokazany jest w oknie **Naprężenia normalnych w przekroju**)
- Momenty bezwładności na zginanie w osiach głównych i kąt obrotu osi głównych w stosunku do układu lokalnego.
- Wskaźniki bezwładności przekroju liczone w układzie osi **LUW**.
- Promienie bezwładności liczone w osiach **LUW** i osiach głównych przekroju.
- Położenie środka ciężkości przekroju.
- Momenty statyczne dowolnej części odciętej przekroju.

Pokazane dodatkowo tylko w raporcie wykonanym z **Edycji przekroju**:

- Moment dewiacyjny w osiach **LUW**.
- Wskaźniki bezwładności przekroju liczone w układzie osi głównych.
- Plastyczne wskaźniki bezwładności przekroju liczone w układzie osi **LUW**.
- Momenty statyczne części odciętych, liczone względem tych osi głównych.
- Pola powierzchni części odciętych jw.

Domyślnie na ekranie i w raporcie pokazywane są momenty statyczne części odciętych przez osie główne, liczone względem tych osi. Aby ustalić wartość momentów statycznych dowolnych części odciętych przekroju, liczonych względem osi głównych, należy zaznaczyć jeden ze znaczników umieszczonych przy momentach statycznych w sekcji **Parametry przekroju**. Wówczas na ekranie graficznym część odcięta zostanie wyświetlona na czerwono i będzie ją można ustawiać dowolnie za pomocą niebieskiego krzyża nitkowego. Aby precyzyjnie ustawić linię odcięcia, należy ustawić środek przecięcia krzyża nitkowego na dowolnym punkcie charakterystycznym przekroju, a następnie zmodyfikować parametry tego ustawienia w grupie **Edycja** (dy, dz).

W przypadku momentu skręcającego  $J_x$  dostępne są dwie metody wyznaczania jego wartości. Pierwsza to suma momentów skręcających poszczególnych przekrojów składowych przekroju złożonego. Momenty składowe obliczane są jak dla przekrojów cienkościennych otwartych według wzoru:

$$J_x = \frac{1}{3} \sum_{i=1}^n h * t^3 \quad (1)$$

gdzie:

$h$  – wysokość ścianki

$t$  – grubość ścianki

Drugą możliwością jest potraktowanie przekroju jako przekroju cienkościennego zamkniętego. Przykładem takiego przekroju są dwa ceowniki zespawane w rurę. Zaznaczając opcję **Cienk. Zamknięty** znajdującą się w grupie **Parametry geometryczne** uaktywniamy ten tryb obliczeń. Moment  $J_x$  jest wówczas obliczany ze wzoru:

$$J_x = \frac{4 * A_0^2 * \Delta_{\min}}{S} \quad (2)$$

gdzie:

$A_0$  - pole powierzchni wielokąta wypukłego opisanego na grupie przekrojów, ograniczone linią środkową najcieńszej ścianki,

$\Delta_{\min}$  - grubość najcieńszej ścianki,

$S$  - długość obwodu obliczona dla wielokąta jw. pocienionego o pół grubości najcieńszej ścianki.



## Przekroje elementów

$J_y$  oraz  $J_z$  to momenty bezwładności liczone odpowiednio względem osi poziomej oraz pionowej, zaczepionych w środku ciężkości przekroju.

$J_{yg}$  oraz  $J_{zg}$  to główne centralne momenty bezwładności przekroju. Kąt  $\mathbf{y-yg}$  to kąt między poziomą osią  $\mathbf{y}$  a osią główną  $\mathbf{yg}$ .

Wskaźniki wytrzymałości policzone są względem osi poziomej  $y$  oraz pionowej  $z$ . Podane są maksymalna i minimalna wartość obu wskaźników. Dalej podane są promienie bezwładności liczone w układzie lokalnym oraz w osiach głównych, a na samym końcu współrzędne położenia środka ciężkości.

Dla profili pojedynczych z pliku DXF użytkownik definiuje wartość  $J_x$  oraz podaje minimalną grubość ścianki dla tego profilu (dla pojedynczego profilu z pliku DXF dostępne są przełączniki zamknięty/otwarty oraz edycja wartości  $J_x$ ).

W przypadku profilu złożonego program może policzyć  $J_x$  jak dla profilu otwartego ze wzoru (1) jako sumę momentów bezwładności na skręcanie elementów składowych lub jak dla profilu zamkniętego ze wzoru (2) biorąc

pole i obwód figury wypukłej opisanej na przekroju i minimalną grubość ścianki elementów, na których opisywana jest figura. Wartość momentu dla całego przekroju złożonego może też użytkownik podać zamiennie bezpośrednio

w polu edycyjnym.

W przypadku rozcinania pojedynczego elementu wstępnie całkowity moment wyjściowy figury rozdzielany jest stosunkiem pól na poszczególne części rozcięte i do każdej z nich przypisywana jest minimalna grubość elementu wyjściowego (działanie podobne jak przy wczytywaniu DXF). Po rozcięciu  $J_x$  nie zmienia się (z wyjątkiem profili zamkniętych) aż do usunięcia jakiejś części, kiedy to spada o  $J_{xi}$  części usuniętej. Zaraz po rozcięciu profilu tablicowego pokazują się przełączniki otwarty/zamknięty – przy czym domyślnie zaznaczony jest otwarty ( $J_x$  jest sumą  $J_{xi}$  części). Można też wpisać wartość użytkownika – wówczas oba przełączniki są odznaczone. W przypadku rozcinania pojedynczych przekrojów zamkniętych (rury okrągłe, prostokątne, kwadratowe i skrzynki) powstaje przeważnie profil otwarty (lub rozcięty). Wówczas przed rozdziałem momentu  $J_x$  przeliczany jest on dla danego profilu jak dla profilu otwartego, a następnie rozdzielany na części stosunkiem pól.

Należy również pamiętać, że przy zapisie do biblioteki użytkownika wartości  $J_x$  (policzone przez program lub wpisane przez użytkownika), łącznie z grubością minimalną ścianki elementu, zapisują się w bibliotece i mogą być z niej odczytane. W bibliotece zapisują się wartości  $J_{xi}$  i grubości części składowych oraz  $J_x$  całego zapisywanego złożenia, niezależnie od tego, czy suma  $J_{xi}$  równa się  $J_x$ , czy nie.

W przypadku dokładania jednego profilu do drugiego moment  $J_x$  jest sumą momentów  $J_{xi}$  części składowych, a w przypadku odejmowania różnicą, przy czym odejmowanie ma miejsce aż do momentu, gdy na skutek odejmowania dostalibyśmy wartość ujemną – wówczas wartością końcową  $J_x$  jest ostatnia wartość dodatnia.

**Biblioteka użytkownika** - Podczas pracy w edytorze w każdej chwili można zapisać aktualny stan przekroju do biblioteki użytkownika. Każdorazowe wciśnięcie przycisku **Zapisz do biblioteki** spowoduje stworzenie nowego przekroju w bibliotece. Można również w każdej chwili wczytać tak zapisany profil z biblioteki funkcją **Wczytaj z biblioteki**.

Aby cofnąć wszystkie wykonane zmiany (usuwanie i edycje przekrojów), należy wcisnąć przycisk **Anuluj**.

Po zakończeniu edycji przekroju można wykonać naciskając przycisk **Raport**, dodatkowy jednostronicowy raport, zawierający wszystkie parametry i charakterystyki edytowanego przekroju. Przykład widoku takiego raportu pokazano poniżej:

**R3D3 RAMA3D - Parametry przekroju**

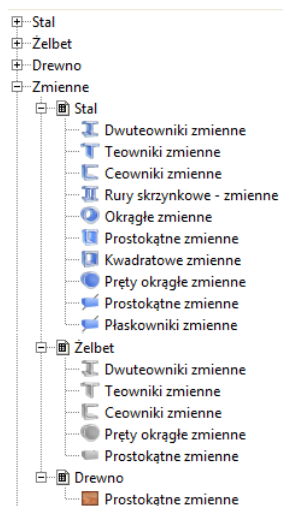
Nazwa przekroju: I160/90/120/4/5/6		Parametry geometryczne
		<b>Pole przekroju:</b> $A = 17,66 \text{ cm}^2$
		<b>Momenty bezwładności:</b> $J_y = 785,22 \text{ cm}^4$ $J_z = 784,50 \text{ cm}^4$ $J_{yz} = 116,85 \text{ cm}^4$ $J_{yz} = -0,00 \text{ cm}^4$
		<b>Momenty główne:</b> $J_{yy} = 784,50 \text{ cm}^4$ $J_{zz} = 116,85 \text{ cm}^4$ $K_{\text{skł-yy-zz}} = 0,00 \text{ cm}^4$
		<b>Wskaźniki:</b> $W_{y \text{ max}} = 114,49 \text{ cm}^3$ $W_{y \text{ min}} = 85,76 \text{ cm}^3$ $W_{z \text{ max}} = 19,48 \text{ cm}^3$ $W_{z \text{ min}} = 19,48 \text{ cm}^3$  $W_{yy \text{ max}} = 114,49 \text{ cm}^3$ $W_{yy \text{ min}} = 85,76 \text{ cm}^3$ $W_{zz \text{ max}} = 19,48 \text{ cm}^3$ $W_{zz \text{ min}} = 19,48 \text{ cm}^3$  $W_{yy \text{ st}} = 108,09 \text{ cm}^3$ $W_{zz \text{ st}} = 32,32 \text{ cm}^3$
		<b>Promienie bezwładności:</b> $i_y = 6,67 \text{ cm}$ $i_z = 2,57 \text{ cm}$ $i_{yy} = 6,67 \text{ cm}$ $i_{zz} = 2,57 \text{ cm}$
<b>Materiał:</b> Stal		<b>Srodek ciężkości:</b> $y_c = 6,00 \text{ cm}$ $z_c = 6,85 \text{ cm}$
<b>Moduł Younga:</b> $E = 205,00 \text{ GPa}$		
<b>Moduł Kirchhoffa:</b> $G = 80,00 \text{ GPa}$		
<b>Ciężar:</b> $C = 78,50 \text{ kN/m}^3$		
<b>Współczynnik rozszerzalności termicznej:</b> $\alpha = 1,20 \times 10^{-5} \text{ 1/}^\circ\text{C}$		
<b>Wymiary:</b> $h = 160,00 \text{ mm}$ $b_{f1} = 90,00 \text{ mm}$ $b_{f2} = 120,00 \text{ mm}$ $tw = 4,00 \text{ mm}$ $tf1 = 5,00 \text{ mm}$ $tf2 = 6,00 \text{ mm}$		<b>Momenty statyczne:</b> $S_{yy} = 51,31 \text{ cm}^3$ $S_{zz} = 16,16 \text{ cm}^3$
		<b>Pola części odciętej:</b> $A_{\text{ovk}} = 6,24 \text{ cm}^2$ $A_{\text{ost}} = 8,83 \text{ cm}^2$

Rys. 4.10 Przykładowy raport z Edycji przekroju

## 4.6 PRZEKROJE O ZMIENNEJ GEOMETRII

### 4.6.1 Definiowanie profili zmiennych, ich możliwości i ograniczenia

Przekroje o zmiennej geometrii definiujemy w programie tak, jak wszystkie pozostałe typy przekrojów, wybierając odpowiedni ich rodzaj z biblioteki przekrojów.



Rys. 4.11 Dostępne profile zmienne w podstawowej bibliotece programu

Dostępne w programie przekroje o zmiennej geometrii, w bibliotece profili podzielone zostały na trzy podstawowe grupy materiałowe, z których do każdej przypisano odpowiednie typy przekrojów. Choć formalnie zastosowano podział materiałowy, w programie nie ma przeszkód, aby wykonać np. przekrój zmienny, drewniany o kształcie dwuteownika. W tym celu wystarczy wybrać profil z grupy profili stalowych, a następnie zmienić przypisany do niego materiał na odpowiednią klasę drewna.

Stosowanie profili o zmiennej geometrii w programie podlega następującym ograniczeniom:



- z profili o zmiennej geometrii nie można budować profili złożonych – tzn. nie można do profilu o stałym przekroju dodać przekroju zmiennego i odwrotnie, do profilu zmiennego nie można dołożyć żadnego innego profilu stałego, zmiennego lub wczytanego z pliku DXF,
- dla prętów typu „ciągnio” nie można stosować profili o zmiennej geometrii i odwrotnie, pręty mające przekrój zmienny na długości nie mogą być prętami typu „ciągnio”,
- zmienność przekroju realizowana jest w programie zawsze jedynie po jednym wybranym przez użytkownika parametrze przekroju, np. wysokości przekroju albo szerokości półek.

Profile zmienne zawarte w ogólnej bibliotece profili zawierają po jednym edytowalnym przykładzie każdego typu przekroju, natomiast każdy profil zdefiniowany indywidualnie przez użytkownika może zostać zapisany w bibliotece użytkownika i w dowolnej chwili wykorzystany w innym projekcie.

Dla profili o zmiennej geometrii można (czasem jest to wręcz wskazane) stosować również mimośrodowo jedno lub dwustronne.

Definiowanie przekroju o zmiennej geometrii w programie realizowane jest przez przypisanie do początku i końca prętów dwóch różnych przekrojów, różniących się co najwyżej jednym parametrem. Zmienność wybranego parametru przekroju, przypisanego do określonego pręta, realizowana jest w programie liniowo względem jego długości, przy czym jako początek pręta rozpoznawany jest zawsze ten węzeł, który do układu został wprowadzony jako pierwszy.


#### 4.6.2 Edycja przekrojów o zmiennej geometrii



Edycja przekrojów o zmiennej geometrii odbywa się w oknie  **Edytora przekroju**, analogicznie jak w przypadku pozostałych przekrojów. Jednak sam wygląd okna  **Edycji przekrojów** różni się nieznacznie w przypadku profili zmiennych. Główną część okna zajmują dwa widoki przekroju, przedstawiające widok przekroju początku pręta (górny) i końca (dolny). Po lewej i prawej stronie widoków przekroju umieszczono **Wymiary** przekroju i jego **Parametry geometryczne**, które zawsze jednocześnie wyświetlane są dla początku albo końca pręta. O tym, które parametry aktualnie są wyświetlane, decyduje to, który z profili jest w danej chwili zaznaczony. Zaznaczenie to sygnalizowane jest pociemnionym podświetleniem przekroju pręta i pogrubionym napisem **Początek** lub **Koniec pręta**. Pod listą wymiarów przekroju widoczną z lewej strony okna umieszczony jest wybór aktualnego **Parametru zmienności**. Lista dostępnych parametrów zmienności przekroju dostosowana jest do aktualnie edytowanego typu przekroju. Wybór parametru zmienności, np. wysokości przekroju „h”, mówi o tym, że wartość tego parametru może być ustawiona inna dla początku i końca pręta (pozostałe parametry dla obu końców ustawione są zawsze tak samo). W przypadku niektórych typów przekrojów mamy do dyspozycji

## Przekroje elementów

twz. parametry synchroniczne, które zmieniają się jednocześnie według takiej samej proporcji. Chodzi tu o takie np. parametry, jak grubości lub szerokości obu półek dwuteownika. W przypadku gdy wyjściowo mamy np. do czynienia z dwuteownikiem o takiej samej szerokości obu półek oraz gdy parametr zmienności ustawimy na szerokość półek dwuteownika, zmiana jednej półki dwuteownika będzie skutkowała identyczną zmianą szerokości drugiej półki. W przypadku gdy wyjściowo półki są różnej szerokości i parametr zmienności ustawimy na szerokość półek dwuteownika, wówczas zmiana szerokości jednej półki będzie skutkowała zmianą szerokości drugiej w ten sposób, aby zostały zachowane takie same proporcje szerokości odpowiednich półek między początkiem i końcem pręta.

Poniżej pola wyboru **Parametru zmienności** znajduje się przycisk **Zamień końce pręta**, którego każdorazowe wciśnięcie powoduje zamianę przekrojów przypisanych odpowiednio do początku i końca pręta. Dostęp do tej

funkcji możliwy jest jeszcze z trzech miejsc w programie: z okna  **Managera przekrojów**, z drzewa projektu dla przekrojów zmiennych oraz z menu kontekstowego prawego klawisza myszy dla zaznaczonych prętów, do


których został przypisany przekrój zmienny. W przypadku  **Managera przekrojów** funkcja  **Zamień końce pręta** pojawia się tylko dla przekrojów o zmiennej geometrii i zamienia przekroje przypisane do końców pręta bez zmiany nazwy profilu. W menu podręcznym funkcja ta działa różnie na pręty, w zależności od tego czy w układzie zaznaczone są wszystkie pręty o danym przekroju zmiennym czy tylko ich część. W tym drugim przypadku tworzona jest kopia przekroju zmiennego o zmienionej nazwie i dla niej zamieniane są przekroje na końcach pręta.

Dla przekrojów o zmiennej geometrii niedostępne są niektóre funkcje edycyjne dostępne dla zwykłych przekrojów, takie jak:

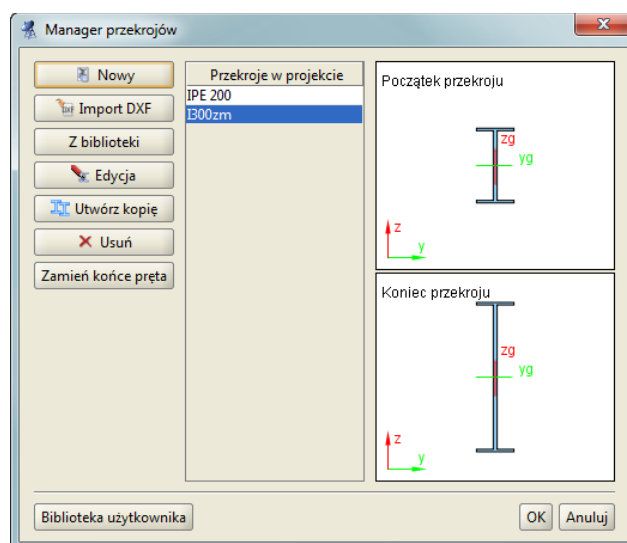
- dołączanie innego przekroju z biblioteki,
- dołączanie profili wczytywanych z pliku DXF,
- wstawianie kopii przekroju,
- obracanie przekroju względem układu lokalnego,
- docinanie przekroju,
- obracanie (wyrównywanie) przekroju o kąt między osiami lokalnego układu współrzędnych i osiami głównymi (w niektórych przypadkach może on być inny dla początku i końca przekroju zmiennego).

Dla przekrojów o zmiennej geometrii dostępne są funkcje:

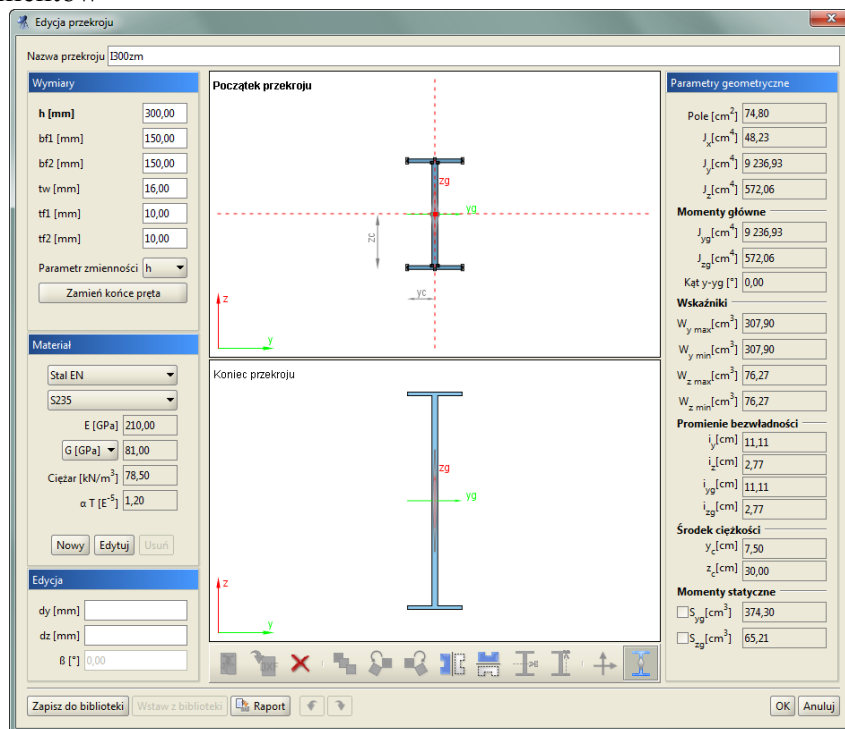
- obrotu początku i końca przekroju o taki sam dowolny kąt względem układu lokalnego,
- odbicia lustrzanego przekroju względem poziomej i pionowej osi lokalnej, bez pozostawiania wyjściowej kopii (brak możliwości wykonywania złoża).

Wykonanie raportu z okna  **Edycji przekroju** dla przekrojów o zmiennej geometrii sprowadza się do wykonania dwóch kartek raportu, zawierających osobno wymiary i parametry początku i końca pręta o zmiennej geometrii.

Widok i poprawność ułożenia przekroju zmiennego wprowadzonego do układu można zawsze sprawdzić na szczegółowym widoku 3D.



Rys. 4.12 Widok przekroju zmiennego w Managerze przekrojów



Rys. 4.13 Widok okna *Edycji przekroju* dla przekroju o zmiennej geometrii

#### Uwaga:

Dla przekrojów o zmiennej geometrii w Edytorze przekrojów niedostępna jest opcja obrotu przekroju względem układu lokalnego pręta (kąt  $\beta$ ).

### 4.6.3 Podział proporcjonalny prętów o zmiennej geometrii

W przypadku prętów o zmiennej geometrii można stosować podział proporcjonalny takiego pręta z zachowaniem kształtu i zmienności pręta wyjściowego z przed podziału. Funkcja ta może działać (lub nie) globalnie dla całego projektu przy wszelkich podziałach pręta o zmiennej geometrii realizowanych funkcją **Podziel pręty węzłami** lub dowolną inną funkcją, której działanie polega na dołożeniu węzła lub węzłów na długości pręta o zmiennej geometrii. Najczęstszym przykładem działania globalnego tej funkcji, jest podział proporcjonalny pręta o zmiennej geometrii przy dojściu do tego pręta innym prętem na jego długości i utworzeniu w tym miejscu węzła. Ustawienie globalne funkcji proporcjonalnego podziału prętów o zmiennej geometrii wykonuje się w oknie *Ustawień* programu (domyślnie jest ona włączona). Lokalnie działanie funkcji można włączyć lub nie analogicznym znacznikiem w oknie *Dzielenie zaznaczonych prętów* ukazującym się po uruchomieniu funkcji **Podziel pręty węzłami**. Domyślne ustawienie znacznika podziału proporcjonalnego w tym oknie jest takie samo jak ustawienie globalne w oknie *Ustawień* programu. Skutkiem użycia funkcji proporcjonalnego podziału prętów o zmiennej geometrii jest automatyczne pojawienie się w modelu dodatkowych przekrojów profili o zmiennej geometrii (widoczne w oknie *Menagera przekrojów*), których nazwa zawiera informacyjnie nowe zakresy danego parametru zmienności, powstałe po podziale pręta.

### 4.6.4 Obliczenia prętów o przekroju zmiennym

W rzeczywistości pręty o przekroju zmiennym, dla których jeden z parametrów zmienia się liniowo, mają przeważnie proste krawędzie. Tak też jest

w **Widoku 3D**, który powstaje przez liniowe połączenie odpowiednich punktów przekroju początkowego i końcowego pręta o zmiennej geometrii. Ponieważ dla przekrojów niesymetrycznych lub monosymetrycznych, przy liniowej zmienności dowolnego parametru przekroju, linia środków ciężkości nie jest linią prostą, w modelu obliczeniowym takiego pręta zmiennego zastosowano dopuszczalne przybliżenie polegające na tym, że to środki ciężkości przekroju zmiennego leżą na linii prostej, a jego krawędzie są minimalnie wygięte.

## Przekroje elementów


**Macierze sztywności elementów:** dla każdego pręta o zmiennej sztywności tworzona jest indywidualnie macierz sztywności poprzez poszukiwanie kątów obrotów węzłów wywołanych siłami przywęzłowymi.

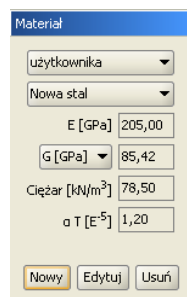
**Wektory sił węzłowych:** siły węzłowe od kolejnych obciążeń zewnętrznych obliczane są dla każdego pręta przy wykorzystaniu metody sił.

Tworzenie globalnej macierzy sztywności i określenie wektora przemieszczeń węzłowych wykonywane jest tak, jak dla ram z prętami o stałej sztywności.

Określenie końcowych sił wewnętrznych jest wykonywane z wykorzystaniem macierzy sztywności rozpatrywanego pręta. Macierz sztywności pręta i wyjściowe siły przywęzłowe określono bez podziału pręta na dodatkowe elementy przeprowadzając całkowanie na długości pręta. Całki oznaczone obliczono numerycznie korzystając z przybliżonej kwadratury Gaussa.

## 4.7 BIBLIOTEKA MATERIAŁÓW

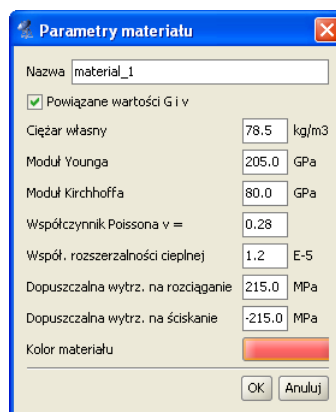
W programie zaimplementowano nową bazę parametrów materiałowych w postaci pliku XML zawierającą predefiniowane, podstawowe typy materiałów konstrukcyjnych podzielone na odpowiednie klasy i gatunki. Aktualnie są to: *Stal PN*, *Stal EN*, *Aluminium*, *Beton*, *Drewno*. Do każdej klasy materiałowej przypisano domyślne wartości granicznych wytrzymałości na ściskanie i rozciąganie, pozwalające w niektórych przypadkach oszacować przekroczenie sprężystych naprężeń normalnych. Wartości te wykorzystywane są jako ustawienia domyślne (użytkownik może je później zmienić) wartości granicznych w oknie *Grup prętów i elementów wymiarowych*, natomiast nie są one w żadnym razie wykorzystywane przy pełnym wymiarowaniu prętów i elementów wymiarowych. Poza materiałami predefiniowanymi, nowa biblioteka umożliwi wprowadzenie do programu nowych materiałów użytkownika. W odróżnieniu od materiałów predefiniowanych, materiały użytkownika mogą podlegać pełnej edycji (mogą być usuwane i modyfikowane). Definiowanie materiałów użytkownika realizowane jest w programie w oknie  *Edycja przekroju* w grupie *Materiał*:



Rys. 4.14 Definicja materiału widoczna w oknie Edycji przekroju

W dolnej części ramki grupy *Materiał* znajdują się przyciski: *Nowy*, *Edytuj*, *Usuń*:

- Opcja *Nowy* otwiera nowe okno pozwalające zdefiniować parametry nowego materiału użytkownika, takie jak: nazwa, ciężar własny, moduł Younga i Kirchhoffa, współczynnik Poissona i rozszerzalności termicznej oraz dopuszczalną wytrzymałość na ściskanie, rozciąganie i kolor materiału.



Rys. 4.15 Okno definicji i edycji Parametrów materiału

### Przekroje elementów

- Opcja **Edytuj** otwiera to samo okno co powyżej, pozwalając edytować wprowadzone wcześniej parametry materiału użytkownika (dla materiału predefiniowanego opcja uruchamia powyższe okno w trybie podglądu bez możliwości edycji).
- Opcja **Usuń** – usuwa wcześniej wprowadzony materiał użytkownika z biblioteki materiałów (opcja ta nie jest aktywna dla materiałów predefiniowanych).

Zaznaczenie opcji powiązania wartości współczynnika Poissona i modułu Kirchhoffa spowoduje przeliczenie jednej wartości na podstawie wprowadzonej drugiej wartości. Oznaczenie tej opcji pozwoli na zapamiętanie oddzielnie obu wartości, takich jak je zdefiniował użytkownik. Przy definicji własnych materiałów należy pamiętać, że w żadnej sytuacji nie będzie dla nich przeprowadzone wymiarowanie, natomiast statyka przy poprawnie wprowadzonych parametrach powyżej będzie również przeliczona prawidłowo.

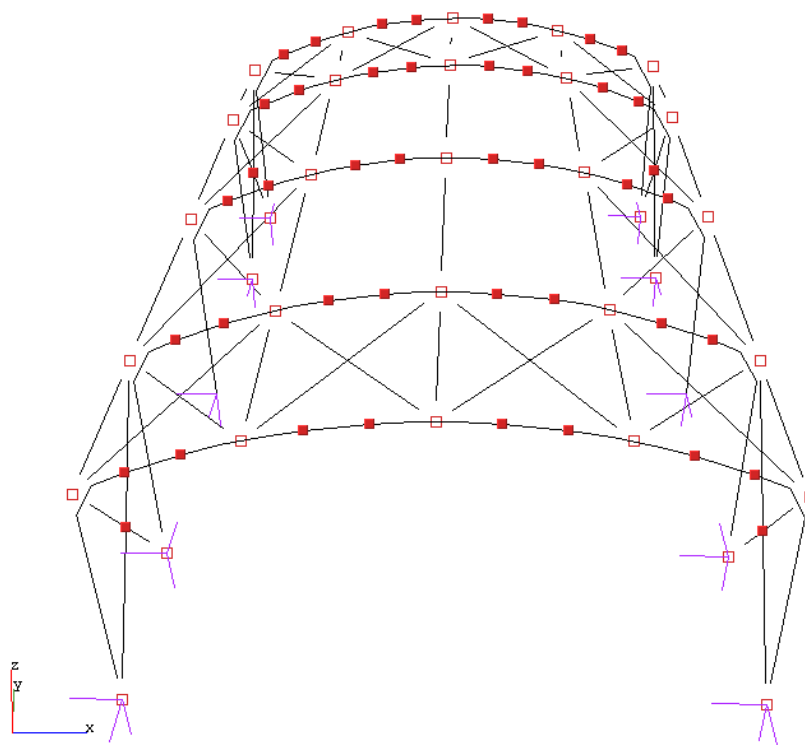
Tak zdefiniowane i zapisane w bibliotece programu materiały użytkownika mogą być używane we wszystkich projektach. W przypadku użycia w projekcie materiału użytkownika dane tego materiału również są zapisywane w projekcie i przeniesienie projektu na inny komputer z inną bazą materiałów nie powoduje utraty informacji o użytych materiałach. Praca z materiałami użytkownika przy przenoszeniu projektów między różnymi komputerami jest analogiczna do funkcjonalności opisanej przy pracy z definicjami typów wymiarowania.



# 5 TWORZENIE PRZYKŁADOWEJ KONSTRUKCJI

Wprowadzanie konstrukcji w programie można przeprowadzać na kilka sposobów. Dane można wprowadzać z klawiatury lub myszką. Można także użyć generatorów konstrukcji.

W tym rozdziale zostanie zaprezentowane utworzenie konstrukcji takiej, jak na rysunku 5.1.




Rys. 5.1 Przykładowa konstrukcja

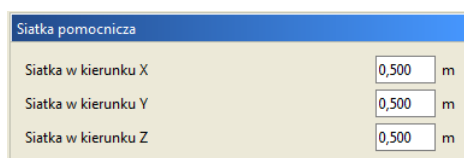
## 5.1 OPIS KONSTRUKCJI

Jest to hala stalowa o wymiarach 12 m x 20 m x 6,5 m. Strzałka łuku wynosi 1,5 m. Odległości pomiędzy kolejnymi dźwigarami wynoszą: 4 m, 6 m, 6 m, 4 m. Układ składa się ze sztywnych ram połączonych przegubowo płatwiami oraz stężeniami ścian i dachu. Podparcie układu stanowią podpory przegubowe.

## 5.2 PRZYGOTOWANIE

Przed rozpoczęciem rysowania wygodnie jest ustawić odpowiedni krok siatki w oknie  **Właściwości projektu** oraz zdefiniować potrzebne profile elementów.


W przypadku tej konstrukcji ustawiono siatkę o oczkach 0,5 m (rys. 5.2).

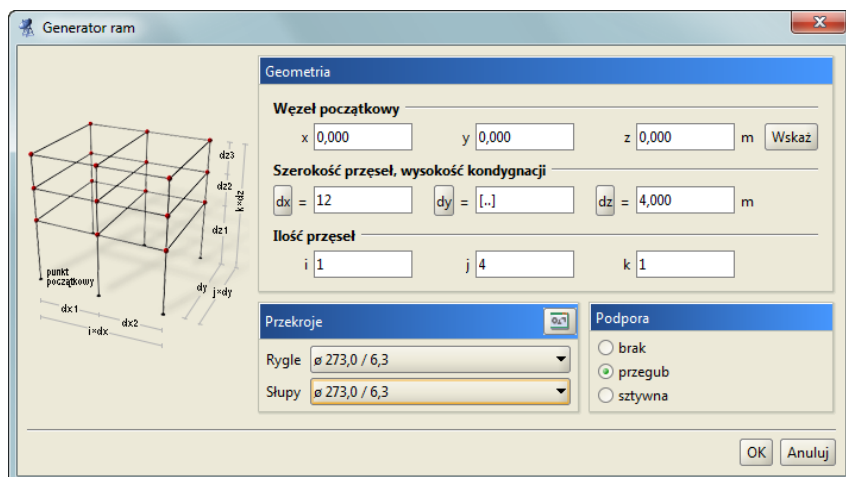


Rys. 5.2 Ustawienie siatki

W przykładzie wprowadzono pięć profili: słup, rygiel, płatew, stężenia dachu, stężenia ścian.

## 5.3 GENERATOR RAM PROSTOKĄTNYCH

W programie zawarty jest  **Generator ram prostokątnych** (rys. 5.3). Z jego pomocą będzie można szybko stworzyć część konstrukcji. Następnie trzeba będzie wprowadzić kilka modyfikacji: usunąć poziome rygle i wstawić łuki.



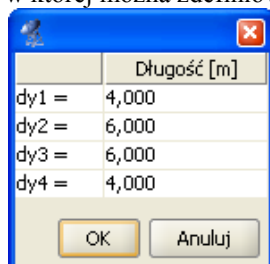
Rys. 5.3 Generator ram prostokątnych

### kątnych

Generator umożliwia generowanie ram prostokątnych w dowolnym miejscu przestrzeni. Punkt początkowy tworzonej ramy można określić przez wpisanie jego współrzędnych do odpowiednich pól tekstowych lub jego wskazanie na ekranie. Jeśli przed uruchomieniem generatora jeden węzeł układu będzie zaznaczony, to współrzędne tego węzła zostają potraktowane jako punkt początkowy.

Parametry  $i, j, k$  odpowiadają za ilość przęseł układu w kierunkach odpowiednio: szerokość, długość, wysokość. Niektóre ustawienia parametrów umożliwiają nie tylko generowanie ram prostokątnych. Ustawiając wartość parametru  $k$  równą zero można generować płaskie ruszty. Jeśli dwa z parametrów są równe zero, wynikiem działania generatora będzie belka wieloprzędłowa.

Szerokości wszystkich przęseł oraz wysokości wszystkich kondygnacji określa się w polach tekstowych opisanych jako  $dx, dy, dz$ . Istnieje również możliwość określenia różnych szerokości i wysokości dla poszczególnych przęseł i kondygnacji. W tym celu należy skorzystać z przycisków umieszczonych obok pól tekstowych. Klikając na przyciski, otworzy się okno z tabelą, w której można zdefiniować wymiary kolejnych przęseł (rys. 5.4).



Rys. 5.4 Wymiary kolejnych przęseł

Wpisane w tym oknie wartości zatwierdzane są po wcisnięciu klawisza **Enter** lub po przejściu do innej komórki tablicy.

Podczas dodawania nowych węzłów i prętów do układu generator sprawdza, czy nie pokrywają się one z istniejącymi elementami. Mogłoby to prowadzić do geometrycznej zmienności układu. Dla odnalezionych prętów modyfikowany jest ich profil, natomiast w węzłach wstawiana jest ewentualna podpora.

W naszym przykładzie nie ma jeszcze żadnych obiektów, więc nie trzeba określać punktu początkowego generowanej ramy. Można pozostawić wpisane wartości domyślne  $(0, 0, 0)$ .

Następnie określamy ilość przęseł. Na kierunkach  $i$  (szerokość) oraz  $k$  (wysokość) występuje po jednym przęśle. Na długości ( $j$ ) są cztery przęśla.

Szerokość ramy wynosi 12 m, więc w polu oznaczonym  $dx$  należy wpisać 12. Wysokość ramy (nie licząc łuku) to 5 m. Tę wartość wpisujemy w polu  $dz$ . Gdyby odległość pomiędzy kolejnymi dźwigarami była stała należało-

## Tworzenie przykładowej konstrukcji

by ją podać w polu *dy*. W tym przypadku jednak tak nie jest. Odległości między dźwigarami określamy w oknie które otworzy się po wciśnięciu przycisku *dy* (rys. 5.4). Wpisane wartości były różne (4 m, 6 m, 6 m, 4 m), co jest sygnalizowane przez pole tekstowe *dy* w następujący sposób: [..].

Teraz pozostało tylko określić profile elementów oraz typy podpór. Profile rygli i słupów wybieramy z listy uprzednio zdefiniowanych profili. W celu zmiany listy dostępnych w projekcie przekrojów należy wywołać okno

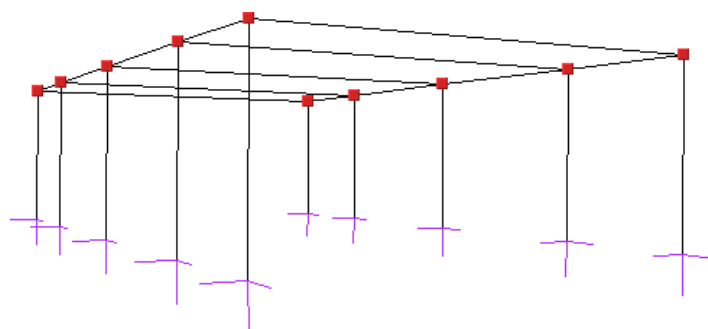


**Managera przekrojów** przyciskiem w nagłówku panelu **Przekroje** i uzupełnić listę projektu o odpowiednie przekroje.

Podpory mogą być przegubowe lub sztywne. Można również wyłączyć generowanie podpór. Określamy to, wybierając jedną z opcji w oknie generatora ram.

Wprowadzana rama będzie miała podpory przegubowe.

Po wciśnięciu przycisku *OK* rama zostaje wygenerowana (rys. 5.5).



Rys. 5.5 Rama z generatora ram prostokątnych

## 5.4 USUWANIE ZBĘDNYCH PRĘTÓW

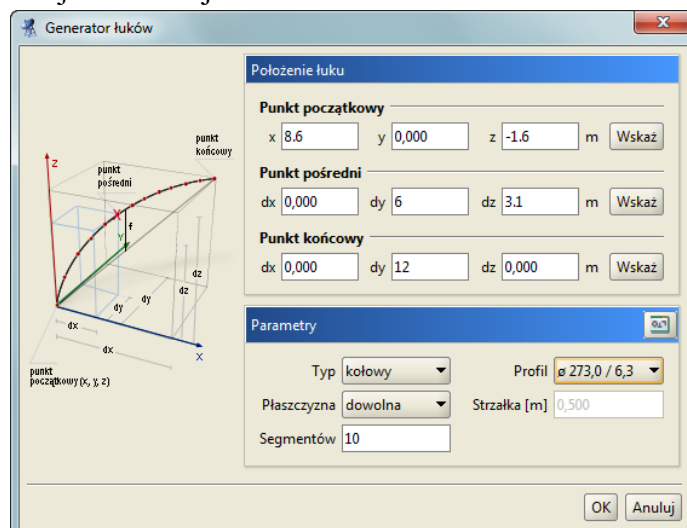
✘ Rama stworzona generatorem posiada poziome rygle. Należy je usunąć i zastąpić łukami.

Aby usunąć pręty, należy je najpierw zaznaczyć. Sposoby selekcji prętów są opisane w punkcie **Selekcja**. Po wciśnięciu ikony usuwania wszystkie zaznaczone pręty zostaną usunięte. Innym sposobem usuwania zaznaczonych prętów jest wybór funkcji ✘ **Usuń zaznaczone pręty** z menu prawego klawisza myszki lub naciśnięcie klawisza *Delete*.



## 5.5 GENERATOR ŁUKÓW

Okno **Generatora łuków** przestawione jest na rys. 5.6.



Rys. 5.6 Generator łuków

Umożliwia on tworzenie łuków kołowych oraz parabolicznych, składających się z zadanej ilości segmentów.

Do jednoznacznego określenia położenia łuku w przestrzeni potrzebne są współrzędne trzech jego punktów. Generator pozwala tworzyć łuki po określeniu trzech oraz także po podaniu tylko dwóch punktów. W tym przypadku należy dostarczyć jednak dodatkowych informacji o strzałce łuku oraz jego położeniu. Dwa podane punkty określają punkt początkowy i końcowy łuku. Położenie określamy wybierając płaszczyznę łuku: pionową lub poziomą.

Współrzędne punktów można wpisać w polach tekstowych lub wskazać je na ekranie graficznym. Znacznie wygodniejsze jest jednak wcześniejsze wskazanie (zaznaczenie) węzłów, przez które ma być poprowadzony łuk. Przed uruchomieniem generatora należy zaznaczyć dwa lub trzy węzły. Na podstawie ich wzajemnego położenia zostaną one potraktowane jako węzeł początkowy i końcowy lub początkowy, pośredni i końcowy łuku. Jako węzły początkowy i końcowy wybierane są dwa najodleglejsze spośród trzech zaznaczonych węzłów. Należy zaznaczyć, że punkt pośredni nie zawsze staje się jednym

z węzłów łuku. Jest on używany do wyznaczenia matematycznego równania łuku. Łuk przybliżany jest linią łamaną o zadanej ilości segmentów.

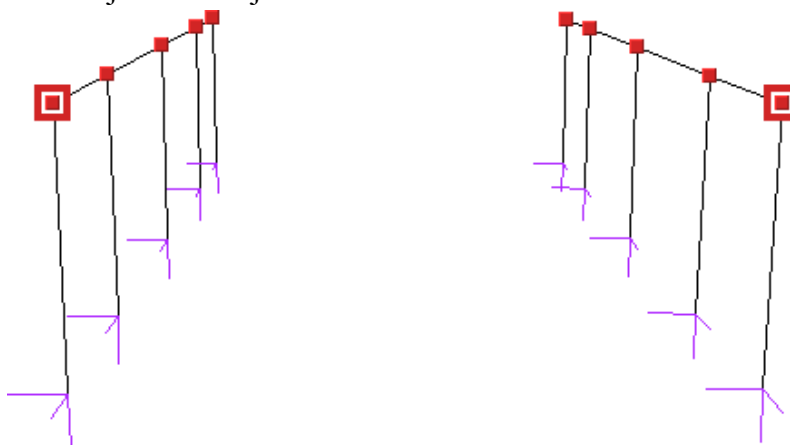
Możliwe jest, że żaden z węzłów wyliczonych z równania łuku nie pokryje się z węzłem pośrednim. W przypadku łuku kołowego kolejne jego węzły umieszczane są w równych odległościach. Jeśli odległość punktu pośredniego (mierzona po łuku) od punktu początkowego łuku nie jest wielokrotnością zadanej długości kroku, to żaden z tworzonych węzłów łuku nie pokryje się z punktem pośrednim.

Podobnie jest w przypadku łuku parabolicznego. Tam stałe są jednak odległości między rzutami węzłów łuku na odcinek łączący punkt początkowy i końcowy łuku.


Aby poprowadzić łuk przez węzeł pośredni, najprościej wybrać na niego węzeł położony w równych odległościach od punktu początkowego i końcowego łuku oraz ustawić parzystą ilość segmentów. Taki węzeł będzie znajdował się w punkcie, przez który przechodzi oś symetrii łuku.

W przykładzie strzałka łuku ma 1,5 m. Łuk składa się z dwunastu segmentów.

Przed uruchomieniem generatora wskazujemy punkty, przez które zostanie poprowadzony łuk (rys. 5.7).



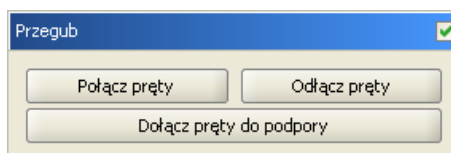
Rys. 5.7 Przed uruchomieniem generatora łuków

W oknie generatora ustawiamy odpowiednie parametry: łuk kołowy, płaszczyzna pionowa, ilość segmentów (12), strzałka łuku (1,5 m) oraz odpowiedni profil przekroju. W celu zmiany listy dostępnych w projekcie przekrojów należy wywołać okno  **Managera przekrojów** przyciskiem w nagłówku panelu **Parametry** i uzupełnić listę projektu o odpowiednie przekroje. Po wciśnięciu przycisku **OK** łuk zostanie wygenerowany. Czynność tę powtarzamy dla pozostałych dźwigarów.

## 5.6 WPROWADZANIE PRZEGUBÓW

Płatwie oraz pręty stężające konstrukcję mają być zamocowane przegubowo. Wynikiem pracy generatora jest jednak konstrukcja, której wszystkie węzły są sztywne. Zmodyfikujemy teraz konstrukcję tak, aby płatwie łączące kolejne dźwigary były zamocowane przegubowo.

Modyfikacja będzie polegała na utworzeniu przegubów w węzłach płatwi skrajnych. Słup oraz rygiel łączące się w tych węzłach powinny być połączone sztywno. Narzędzia służące do wykonania tych operacji znajdują się w grupie **Przegub** zakładki **Geometria** (rys. 5.8).



Rys. 5.8 Narzędzia do operacji w przegubach

Narzędzia te operują na uprzednio zaznaczonych węzłach i prętach.

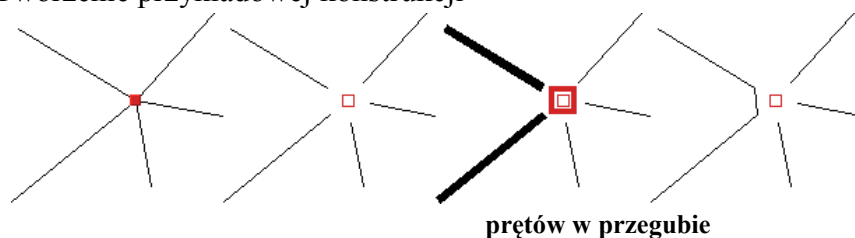
W polu wyboru znajdującym się na pasku grupy **Przegub** można określić, czy zaznaczone węzły mają być przegubami.

### 5.6.1 Połącz pręty

Ta opcja służy do zeszywniania grup prętów w węźle. Jej działanie polega na tym, że dla wszystkich zaznaczonych przegubów i prętów zeszywnia **zaznaczone** pręty łączące się w nich.

Rysunek 5.9 przedstawia typowe użycie tej funkcji.

## Tworzenie przykładowej konstrukcji



Rys. 5.9 Zeszytnianie grup

prętów w przegubie

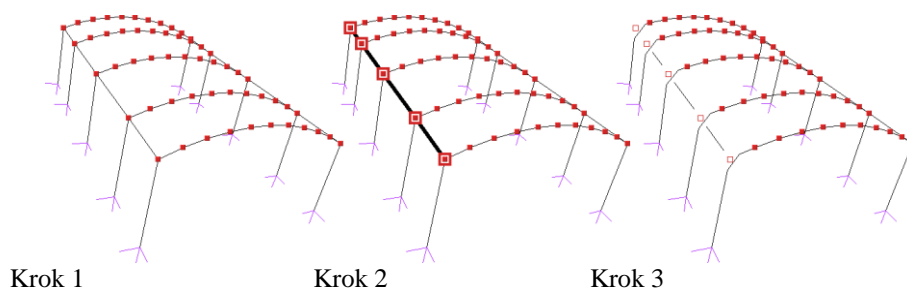
Na początku pręty w węźle są sztywno połączone. W kolejnym kroku na rysunku wstawiany jest przegub. Następnie należy wskazać modyfikowany przegub oraz pręty do połączenia. Po uruchomieniu funkcji wybrane pręty zostaną połączone.

### 5.6.2 Odlącz pręty

Działanie tej funkcji jest przeciwieństwem działania funkcji **Połącz pręty**. Służy ona do rozłączania zeszytnionych prętów. Przed jej uruchomieniem należy również wskazać węzły oraz pręty do modyfikacji.

Jeśli wskazany węzeł nie jest przegubem, to zostanie on automatycznie zamieniony na przegub. Pręty, które nie były zaznaczone, zostaną w tym przegubie sztywno połączone.

Ta funkcja została użyta do wprowadzenia przegubów w płatwiach. Rysunek 5.10 ilustruje kolejne kroki postępowania.



Rys. 5.10 Wprowadzanie przegubów w płatwiach

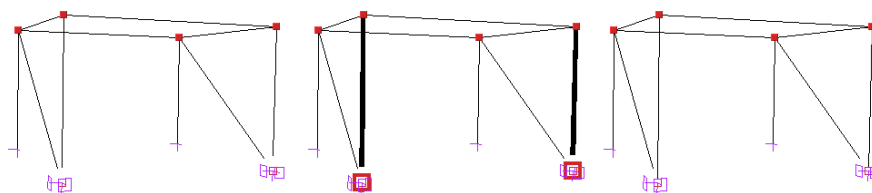
Po zaznaczeniu odpowiednich elementów: węzłów i prętów (krok 2 na rysunku) płatwie zostały połączone przegubowo ze sztywnymi ramami. Jak widać na rysunku, jedno uruchomienie funkcji wystarczyło do wprowadzenia kilku przegubów jednocześnie. Należy jeszcze podobną czynność wykonać dla płatwi znajdującej się po prawej stronie. Oczywiście można było zaznaczyć od razu wszystkie elementy do modyfikacji i wprowadzić przeguby za jednym uruchomieniem funkcji **Odlącz pręty**.

### 5.6.3 Dołącz pręty do podpory

Przy podporach sztywnych, tzn. nie przegubowych, istnieje możliwość określenia, które z prętów mają być połączone z podporami sztywno, a które przegubowo.

Użycie tej funkcji jest analogiczne do powyższych - przed jej uruchomieniem należy wskazać węzły podporowe oraz pręty, które mają zostać sztywno do nich dołączone. Pręty sztywno połączone z podporą można odłączać od niej za pomocą funkcji **Odlącz pręty**.

Na rysunku 5.11 pokazane są kolejne etapy sztywnego łączenia słupów z podporami. Pręty ukośne nie zostają połączone sztywno z podporą - pozostają połączone przegubowo.




Rys. 5.11 Sztywne łączenie prętów z podporą

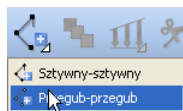


Użycie tej funkcji nie jest potrzebne w przedstawionym przykładzie.

## 5.7 RYSOWANIE PRĘTÓW POŁĄCZONYCH PRZEGUBAMI

 Funkcja rysowania układu pracuje w dwóch trybach, umożliwiając rysowanie prętów połączonych sztywno lub przegubami. W praktyce działa jak połączenie funkcji rysowania układu z funkcją **Odlącz pręty**.

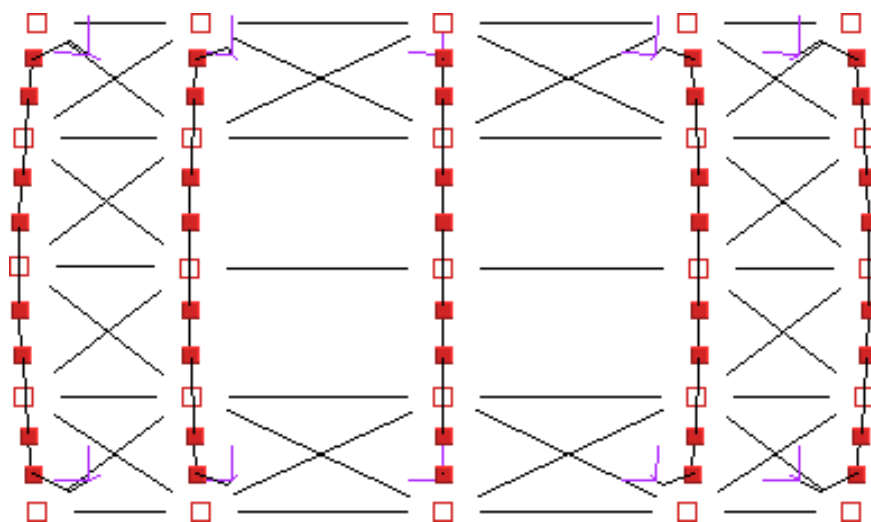
Tryb rysowania zmienia się, klikając lewym przyciskiem myszy na ikonie wprowadzania elementów prętowych, następnie wybierając z menu tryb (rys. 5.12).



Rys. 5.12 Zmiana trybu rysowania


Tryb rysowania można zmieniać także podczas rysowania układu.

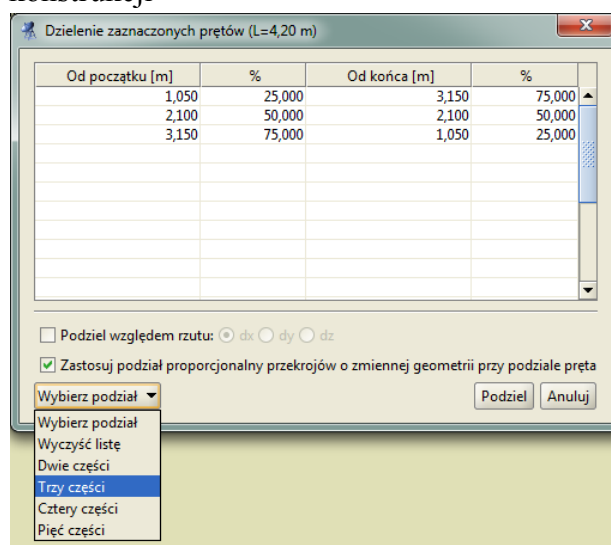
W przykładowej konstrukcji ten tryb rysowania zostanie użyty podczas rysowania płatwi dachowych oraz stężeń. Konstrukcja z wprowadzonymi płatwiami i stężeniami dachu przedstawiona jest na rysunku 5.13.



Rys. 5.13 Płatwie dachowe i stężenia - widok z góry

## 5.8 DZIELENIE PRĘTÓW WĘZŁAMI

 Okno funkcji dzielenia prętów węzłami przedstawione jest na rysunku 5.14.



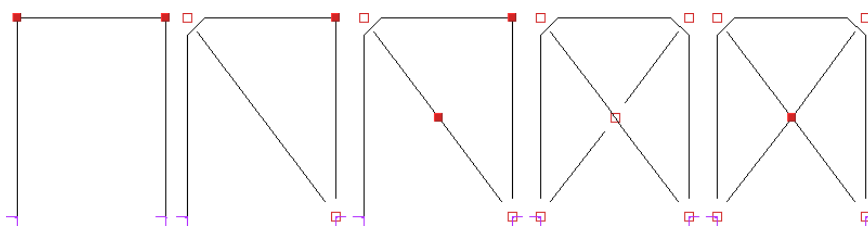
Rys. 5.14 Podział prętów węzłami

Przed uruchomieniem tej funkcji należy zaznaczyć pręty, na których zostaną wprowadzone dodatkowe węzły. Położenie nowych węzłów należy podać w tabeli. Jeśli długości zaznaczonych prętów nie są równe, wówczas można podawać jedynie odległości procentowe nowych węzłów od początkowego lub końcowego węzła pręta. Jeśli wszystkie zaznaczone pręty mają jednakową długość (lub gdy wybrany jest tylko jeden pręt) można określać odległości węzłów w metrach.


Przy prostym dzieleniu na dwie, trzy, cztery czy pięć części nie trzeba samodzielnie określać położenia węzłów - wystarczy wybrać z listy typ podziału, a program sam ustali położenie węzłów.

Podczas dzielenia prętów, na których występują obciążenia, po podziale pręta wcześniej zadane obciążenia znajdują się w przestrzeni dokładnie w tej samej lokalizacji co przed podziałem. Zachowana zostanie również wartość obciążeń i ich kierunek. Zachowanie obciążeń ciągłych przy podziale pręta, zadanych w grupie typu „*multi*” opisano wcześniej, przy omawianiu grup tego typu.

Funkcja dzielenia prętów zostanie użyta podczas wprowadzania stężeń ścian. Stężenia mają postać dwóch krzyżujących się prętów połączonych sztywno ze sobą. Kolejne kroki wykonywane podczas tworzenia stężeń ścian pokazane są na rysunku 5.15.



Rys. 5.15 Wprowadzanie stężeń ścian

Najpierw należy wprowadzić pierwszy ukośny pręt, następnie zaznaczyć go i uruchomić funkcję  **Dzielenie prętów węzłami**. Z listy należy wybrać podział na dwie części i wcisnąć przycisk **Podziel**. Następnym krokiem jest narysowanie dwóch ukośnych prętów. Na koniec trzeba tylko zaznaczyć węzeł, w którym łączą się stężenia i usunąć przegub.

Należy pamiętać, że funkcja dzielenia pręta zachowuje również jego własności takie jak np. przekrój, ustawienie lokalnego układu współrzędnych itp.

Opcja dzielenia pręta na dowolne odcinki względem jednego z jego rzutów jest rozbudowaną opcją dotychczasowego podziału pręta węzłami względem jego długości. Może być ona wykorzystywana np. przy nierównomiernym podziale prętów krokwi narożnych dachów, gdy znana jest wymagana odległość pozioma krokwi dochodzących, bez konieczności przestrzennego przeliczania tych odległości na odpowiednie odcinki liczone po długości dzielonej krokwi narożnej.

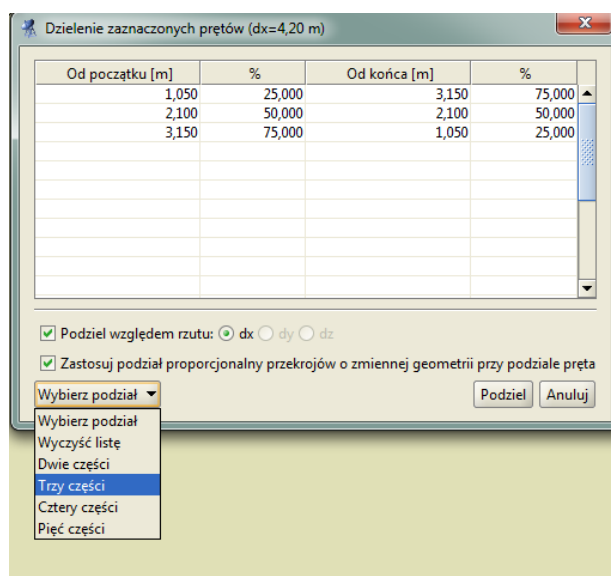
Dla pojedynczego pręta lub kilku prętów o dokładnie takiej samej długości dostępna jest opcja podziału względem jego długości w jednostkach metrycznych lub w procentach.

## Tworzenie przykładowej konstrukcji

Dla pojedynczego pręta lub kilku prętów o dokładnie takiej samej długości i takim samym kierunku dostępna jest opcja podziału względem wybranego rzutu prostopadłego tego pręta na jedną z osi układu globalnego, w jednostkach metrycznych lub w procentach.

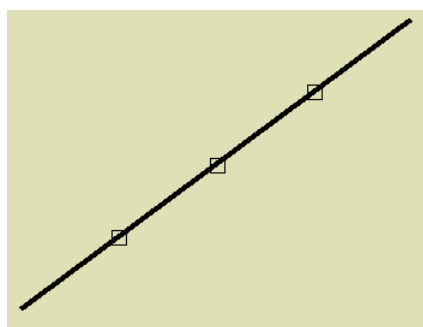
We wszystkich pozostałych przypadkach możliwy jest jedynie procentowy podział kilku prętów na raz względem długości lub jednego z trzech rzutów (co oczywiście daje dokładnie ten sam rezultat).

W aktualnej wersji programu wprowadzono również dowolność w podawaniu kolejnych podziałów. Nie muszą one być obecnie podawane w kolejności od najmniejszego do największego lub odwrotnie. Zachowana jest również zasada, że pomyłkowe podziały, wychodzące poza wymiar długości pręta, pomijane są przy użyciu tej funkcji oraz że nie można wprowadzić podziału pręta w dwóch tak samo opisanych lokalizacjach w ramach każdej sesji działania funkcji. Pozostawiono także dotychczasowe typy predefiniowanych podziałów równomiernych na 2, 3, 4 i 5 części. Nowe okno podziału pręta węzłami pokazano poniżej:

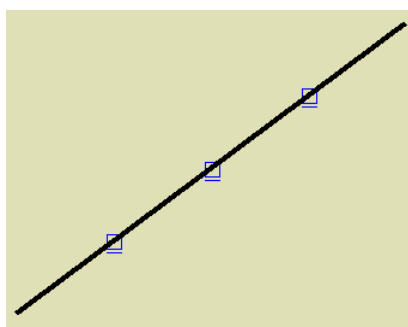


Rys. 5.16 Podział pręta względem jego rzutu

W trakcie definiowania podziału pręta lub prętów na ekranie graficznym pokazywane są przewidywane położenia nowych węzłów, pozwalające na orientacyjną kontrolę poprawności wprowadzanego podziału. Symbole wskazujące położenie nowych węzłów różnią się w zależności od tego, czy podział wykonywany jest względem długości, czy względem jednego z trzech rzutów prostopadłych na osie układu globalnego.



Rys. 5.17 Symbole punktów podziału pręta względem jego długości



Rys. 5.18 Symbole punktów podziału pręta względem jego rzutu dx

## 5.9 SCALANIE PRĘTÓW

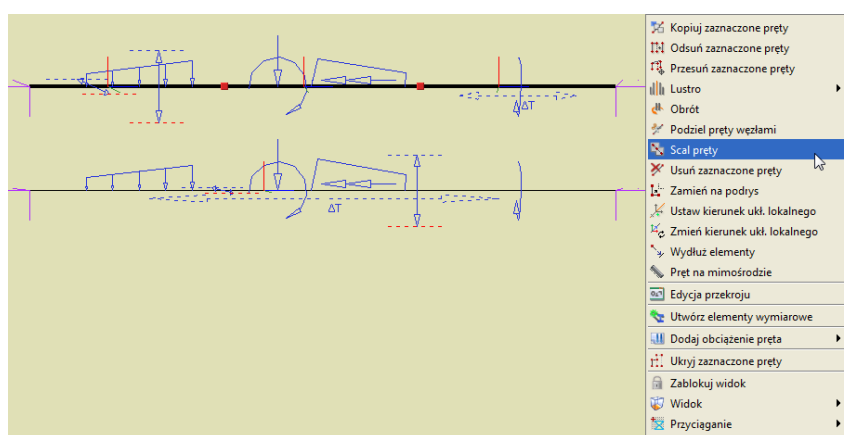
Funkcją odwrotną do podziału pręta węzłami jest operacja scalania prętów w jeden pręt. Dostępna jest ona z menu kontekstowego prawego klawisza myszy jedynie w przypadku zaznaczenia kilku kolejnych, połączonych ze sobą współliniowych prętów, z menu kontekstowego prawego klawi-

## Tworzenie przykładowej konstrukcji

szą myszki. Aby operacja ta była możliwa do realizacji, pręty, które mają być scalone, muszą jednocześnie spełniać kilka warunków:

- Wszystkie kolejne pręty muszą być współliniowe.
- Wszystkie pręty muszą mieć taki sam przekrój.
- Wszystkie pręty muszą należeć do jednej grupy prętów.
- Wszystkie pręty muszą mieć jednakowo zlokalizowany układ współrzędnych.

Skutkiem działania tej funkcji jest zamiana kilku kolejnych, współliniowych prętów w jeden pręt o początku i końcu pokrywającym się z węzłem początkowym i końcowym scalanych prętów skrajnych. Tak otrzymany element przejmuje wszystkie cechy (przekrój, grupę, LUW) łączonych prętów. W przypadku występowania obciążeń na prętach scalanych, po operacji scalania są one dodawane w taki sposób, że nadal pozostają na swoich miejscach w przestrzeni (jak przed scaleniem). Wyjątek stanowią tu obciążenia termiczne które zawsze przyłożone są do całego pręta po scaleniu. W przypadku gdy do węzłów pośrednich scalanych prętów dochodzą inne, niewspółliniowe pręty, po operacji scalania pozostają one nadal w pierwotnej lokalizacji a jedynie pręty scalane są od nich odłączone. Po przypadkowym podziale pręta węzłem (np. na skutek włączonej opcji przyciągania do punktu bliskiego pręta), funkcja ta pozwala na ponowne jego scalenie bez potrzeby wykorzystania funkcji Cofnij.



**Rys. 5.19** Wywołanie funkcji scalania i widok obciążeń przed i po scaleniu

Zachowanie obciążeń przy scalaniu pręta, zadanych w grupie typu „*multi*”, opisano wcześniej, przy omawianiu grup tego typu.

# 6 MODYFIKOWANIE WPROWADZONEGO UKŁADU

Po skończeniu wprowadzania układu możliwa jest modyfikacja wszystkich jego elementów: geometrii, obciążeń oraz podparcia. Funkcje modyfikujące powyższe elementy mają podobną zasadę działania: najpierw należy wybrać elementy (węzły, pręty, obciążenia), które mają być modyfikowane, a następnie uruchomić odpowiednią funkcję.

## 6.1 INFORMACJE O GEOMETRII I OBCIĄŻENIACH

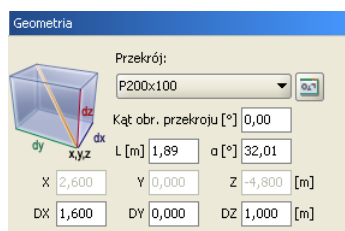
Modyfikacje geometrii oraz obciążeń układu dokonuje się za pomocą pól tekstowych opisanych w kolejnych punktach tego oraz następnego rozdziału. Pola te są wykorzystywane także do prezentacji informacji o geometrii oraz obciążeniach prętów i węzłów. Zaznaczenie pręta (węzła) powoduje wyświetlenie informacji o nim na zakładce **Geometria**, a przy zaznaczeniu obciążenia jego parametry pojawią się na zakładce **Obciążenia**. Wartości w odpowiednich polach można modyfikować. W przypadku gdy zaznaczonych jest kilka prętów, węzłów lub obciążeń, parametry dla nich wspólne wyświetlane są na odpowiednich zakładkach. W przypadku gdy dla zaznaczonych obiektów parametry są różne, wyświetlany jest znak [..], a w przypadku list wyboru puste pole. Inną możliwością uzyskania informacji o elementach projektu są tzw. **chmurki pomocy (tooltipy)**. Są to niewielkie pola tekstowe, wyświetlane po zatrzymaniu wskaźnika myszy nad obiektem przez kilka sekund.

Pręt: 334 (L=6,00m)		
Profil: IPE500	Obciążenie ciągłe	
$J_y = 48\,204,57\text{ cm}^4$	$P_1=3\text{ kN/m}$ $P_2=3\text{ kN/m}$	Węzeł: 220
$J_z = 2\,141,71\text{ cm}^4$	$x_1=0\text{m}$ $x_2=6\text{m}$	(14,600 ; 12,000 ; 1,500)
$J_x = 89,29\text{ cm}^4$	Grupa: Obc,Stałe	
$A = 115,53\text{ cm}^2$		

Rys. 6.1 Chmurki pomocy (tooltipy)

## 6.2 MODYFIKACJE PRĘTÓW

Po zakończeniu rysowania układu możliwości modyfikacji geometrii układu w programie są następujące: zmiana profili prętów, ich kąta obrotu, zmiana położenia węzłów układu, ich usuwanie i wyrównanie, usuwanie, przesuwanie, kopiowanie, odsuwanie prętów, dzielenie prętów węzłami oraz wprowadzanie przegubów, usuwanie i modyfikacja obciążeń.



Rys. 6.2 Modyfikacje geometrii

Wybór profilu oraz kąta obrotu dla zaznaczonych prętów dokonuje się w grupie **Geometria** na pierwszej zakładce. Pozostałe operacje edycyjne zostały omówione we wcześniejszych rozdziałach podręcznika (m.in. w punkcie **Menu kontekstowe**).

### 6.3 MODYFIKACJE PODPARCIA

Dla zaznaczonych węzłów można definiować podpory – określać, które przemieszczenia i obroty mają być zablokowane. Modyfikacje te wykonuje się, korzystając z pól znajdujących się w grupie **Podpory** w zakładce **Geometria**. Zaznaczając odpowiednie pola ( $r_x$ ,  $r_y$ ,  $r_z$ ,  $\phi_x$ ,  $\phi_y$ ,  $\phi_z$ ), włącza się blokady przemieszczeń i obrotów na poszczególnych kierunkach globalnego układu współrzędnych.

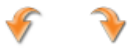
Dla każdej blokady można dodatkowo określić wartość jej sprężystości (pola  $k_x$ ,  $k_y$ ,  $k_z$ ,  $f_x$ ,  $f_y$ ,  $f_z$ ).

Rys. 6.3 Podpory

W programie nie jest możliwe wykonanie obliczeń dla układu, w którym występuje obciążenie osiadaniem lub obrotem na podporze sprężystej. Można wprowadzić takie dane w edytorze, jednak przy próbie uruchomienia obliczeń zostanie wyświetlony komunikat. Do wyboru mamy wtedy automatyczną poprawę danych (przez usunięcie obciążeń lub sprężystości podpory) lub przerwanie obliczeń. Funkcja automatycznej poprawy danych działa tylko dla podpór, w których występują błędy. Wybranie usunięcia osiadań spowoduje usunięcie ich tylko dla podpór sprężystych. Pozostałe osiadania nie zostaną zmodyfikowane. Analogicznie jest dla sprężystości.

Wprowadzanie i modyfikacje obciążeń omówiono w następnym rozdziale podręcznika.

### 6.4 FUNKCJA COFNIJ I PRZYWRÓĆ

 W ramach każdej otwartej sesji programu użytkownik może dowolną ilość razy wykorzystać funkcję Cofnij i Przywróć. Pozwala to na wycofanie się w każdej chwili z błędnie wykonanej operacji lub przywrócenie stanu projektu sprzed operacji Cofnij. Należy tu pamiętać, że program zapamiętuje listę zmian jedynie w ramach jednej sesji jego działania. Po zapisaniu projektu, zamknięciu programu i ponownym uruchomieniu tego samego projektu, lista wcześniejszych zmian nie będzie pamiętana.

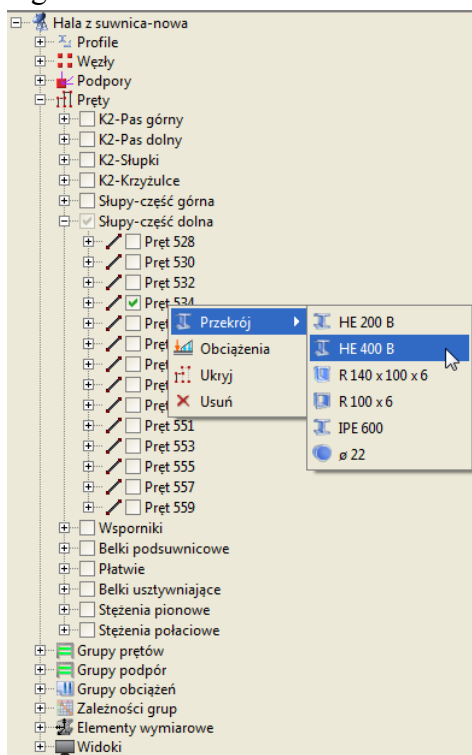
### 6.5 EDYCJA ELEMENTÓW Z POZIOMU „DRZEWA PROJEKTU”

W aktualnej wersji programu wprowadzono możliwość edycji z poziomu „drzewa” projektu, parametrów większości elementów zdefiniowanego układu. Poszczególne funkcje edycyjne dostępne są z menu kontekstowego prawego klawisza myszki w momencie, gdy jej kursor ustawiony jest nad odpowiednim elementem „drzewa projektu”. Rozbudowano również zakres informacji dostępnych w „drzewie projektu” o:

- W gałęzi **Profile** – informacje dotyczące większości charakterystyk geometrycznych przekroju (łącznie ze wskaźnikami plastycznymi), dla przekrojów zmiennych podane osobno dla początku i końca pręta.
- W gałęzi **Pręty** – informacje dotyczące sposobu dojścia pręta w węzle początkowym i końcowym.
- W gałęzi **Pręty** umożliwiono zaznaczanie w „drzewie” całej grupy prętów, analogicznie jak w gałęzi **Grupy prętów**.
- W gałęzi **Grupy obciążeń** dodano parametr **Widoczna/Niewidoczna** (niewidocznej grupy nie można zaznaczyć w „drzewie projektu”).

Przykład wywołania menu podręcznego edycji z poziomu „drzewa projektu” przedstawiono poniżej:

## Modyfikowanie wprowadzonego układu



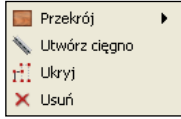
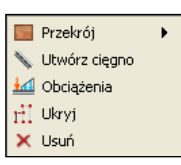
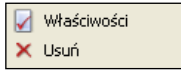
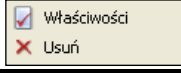
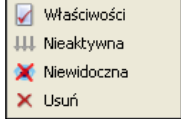
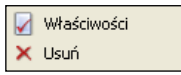
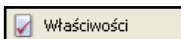
Rys. 6.4 Edycja elementów z poziomu „drzewa projektu”

Z poziomu „drzewa projektu” można edytować następujące elementy: profile przekroju, węzły i podpory, niektóre parametry prętów, grupy prętów, grupy obciążeń, kombinacje użytkownika, zależności grup obciążeń zmiennych, elementy wymiarowe, widoki i wymiary. W większości przypadków tak wywołane funkcje edycyjne wykonują bezpośrednie działanie lub przełączają użytkownika do odpowiedniego, istniejącego okna, odpowiedzialnego za ustawienie parametrów wskazanego elementu. W przypadku edycji właściwości węzłów i podpór, która dotychczas była możliwa jedynie na zakładce **Geometria**, dodano odpowiednie okno edycyjne. Poniżej w tabeli przedstawiono poszczególne elementy i przypisane do nich dostępne funkcje edycyjne wraz z opisem działania funkcji:

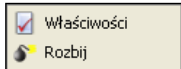
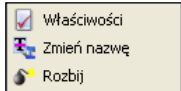
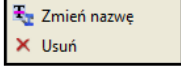

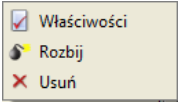
Gałąz drzewka (menu)	Dostępne pozycje menu	Opis działania funkcji
Profile → (konkretny profil) 	Właściwości	Otwiera okno <b>Edycji profilu</b> na wybranym profilu.
	Usuń	Usuwa profil z projektu.
	Zamień końce pręta (opcjonalnie)	Zamienia początkowy i końcowy przekrój pręta dla przekrojów o zmiennej geometrii.
Węzły → (konkretny węzeł) 	Właściwości	Otwiera nowe okno umożliwiające edycję współrzędnych węzła.
	Usuń	Usuwa węzeł z projektu (wraz ze schodzącymi się w nim prętami).
Podpory → (konkretna podpora) 	Właściwości	Otwiera nowe okno umożliwiające edycję współrzędnych i parametrów podpory: $r_x, r_y, r_z, \varphi_x, \varphi_y, \varphi_z, k_x, k_y, k_z, f_x, f_y, f_z$ .
	Obciążenia (opcja)	Otwiera okno edycyjne <b>Obciążenia węzła podporowego</b> dla danej podpory.
	Usuń	Likwiduje podporę w danym



## Modyfikowanie wprowadzonego układu

		węzle (bez jego usunięcia).
Pręty → (konkretna grupa prętów) 	Przekrój > (rozwijalna lista)	Pozwala na przypisanie do wszystkich prętów w grupie wybranego profilu z listy.
	Utwórz ciągnio/Usuń ciągnio (opcja) (przełącznik)	Ustawia lub usuwa dla wszystkich prętów w grupie typ ciągnio (dostępna, jeśli wszystkie są tego samego typu).
	Ukryj/Pokaż (przełącznik)	Ukrywa lub pokazuje grupę prętów w układzie.
	Usuń	Usuwa z projektu wszystkie pręty zawarte w danej grupie prętów bez usuwania nazwy grupy.
Pręty → (konkretna grupa prętów) → (konkretny pręt) 	Przekrój > (rozwijalna lista)	Pozwala na przypisanie do pręta innego profilu z listy.
	Utwórz ciągnio/Usuń ciągnio (opcja) (przełącznik)	Ustawia lub usuwa dla danego pręta typ ciągnio (dostępna jeśli pręt jest dwuprzegubowy).
	Obciążenia (opcja)	Otwiera okno edycyjne <b>Obciążenia pręta</b> dla danego pręta.
	Wymiarowanie > (opcjonalna lista)	Pozwala na przejście do wymiarowania danego pręta.
	Ukryj/Pokaż (przełącznik)	Ukrywa lub pokazuje pręt w układzie.
	Usuń	Usuwa pręt z projektu.
Grupy prętów → (konkretna grupa prętów) 	Właściwości	Otwiera okno edycyjne <b>Grup prętów i elementów wymiarowych</b> na danej grupie prętów.
	Usuń	Usuwa zdefiniowaną grupę prętów z układu (bez usuwania samych prętów).
Grupy podpór → (konkretna grupa podpór) 	Właściwości	Otwiera okno edycyjne <b>Grup podpór</b> na danej grupie podpór.
	Usuń	Usuwa zdefiniowaną grupę podpór z układu (bez usuwania samych podpór).
Grupy obciążeń → (konkretna grupa obciążeń) 	Właściwości	Otwiera okno edycyjne <b>Grupy obciążeń</b> na zaznaczonej grupie obciążeń.
	Aktywna/Nieaktywna (przełącznik)	Ustawia grupę obciążeń jako aktywną lub nieaktywną.
	Widoczna/Niewidoczna (przełącznik)	Ustawia grupę obciążeń jako widoczną lub niewidoczną.
	Usuń	Usuwa grupę obciążeń wraz ze wszystkimi obciążeniami zdefiniowanymi w tej grupie.
Kombinacje użytkownika → (konkretna kombinacja) 	Właściwości	Otwiera do edycji okno <b>Kombinacji użytkownika</b> .
	Usuń	Usuwa daną kombinację z projektu.
Zależności grup 	Właściwości	Otwiera do edycji okno <b>Zależności grup obciążeń</b> .

## Modyfikowanie wprowadzonego układu

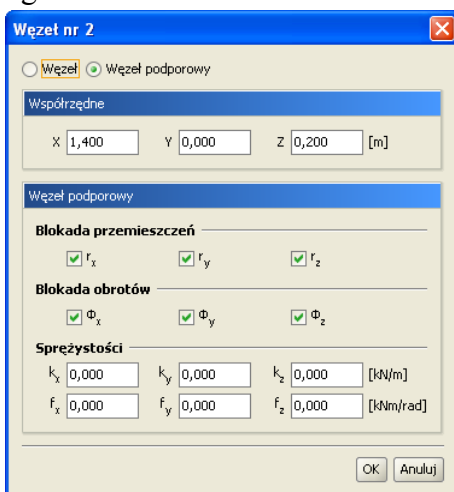
Elementy wymiarowe → (konkretna grupa prętów)  	Właściwości	Otwiera okno edycyjne <b>Listy złożonych elementów wymiarowych</b> .
	Rozbij	Rozbija elementy wymiarowe na pręty w danej grupie prętów (usuwa element z projektu).
Elementy wymiarowe → (konkretna grupa prętów) → (konkretny element wymiarowy)  	Właściwości	Otwiera okno edycyjne <b>Listy złożonych elementów wymiarowych</b> na danym elemencie.
	Zmień nazwę	Otwiera okienko edycji <b>Zmień nazwę</b> elementu wymiarowego.
	Rozbij	Rozbija element wymiarowy na pręty (usuwa element z projektu).
Widoki → (konkretny widok użytkownika)  	Usuń	Likwiduje wszystkie widoki (dla gałęzi głównej) lub zaznaczony widok
	Zmień nazwę	Otwiera okienko edycji <b>Zmień nazwę</b> widoku użytkownika.
Wymiary → (konkretny typ wymiarów: poziome, pionowe, równoległe)  	Usuń	Likwiduje wszystkie wymiary (dla gałęzi głównej) lub zaznaczonego typu.
Obciążenia powierzchniowe → (konkretna obciążenie powierzchniowe w podziale na grupy obciążeń)  	Właściwości	Otwiera okno edycyjne <b>Obciążenia powierzchniowe</b> dla wybranego obciążenia.
	Rozbij	Rozbija dane obciążenie powierzchniowe na odpowiadające mu zwykle obciążenia prętowe i węzłowe.
	Usuń	Usuwa z modelu dane obciążenie powierzchniowe wraz z przypisanymi do niego obciążeniami powstałymi na skutek jego rozkładu.

Podczas edycji elementów z „drzewa projektu” należy zwrócić uwagę, w jakiej głównej gałęzi „drzewa” jesteśmy, bo właśnie tych elementów będzie zawsze dotyczyła edycja, niezależnie od tego dla jakiej podgałęzi czy elementu wywołano edycję. I tak na przykład będąc w gałęzi **Pręty**, klikając prawym klawiszem na wybranej **Grupie prętów** i wybierając opcję **Usuń** będziemy usuwać z układu wszystkie pręty znajdujące się w danej grupie, natomiast sama grupa nie ulegnie usunięciu (pozostanie pusta). Zupełnie inny efekt otrzymamy, będąc w gałęzi głównej **Grupy prętów** lub **Grupy podpór**, klikając tu prawym klawiszem na wybranej **Grupie prętów/podpór** i wybierając opcję **Usuń** - będziemy usuwać z układu wskazaną grupę prętów/podpór, bez usuwania samych prętów/podpór z układu (pręty i podpory zostaną przydzielone do domyślnej grupy **Niepogrupowane**).

Przed zastosowaniem funkcji **Usuń** dla prętów i węzłów pojawi się komunikat proszący użytkownika o potwierdzenie operacji, a po jego wykonaniu układ zostanie przenumerowany. Opcja usuwania prętów i węzłów dostępna jest jedynie dla elementów widocznych (nieukrytych).

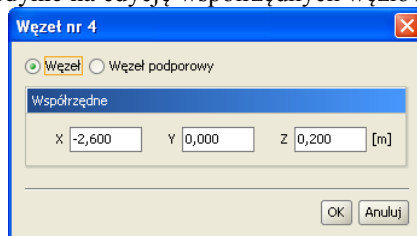
Poniżej pokazano nowe okno edycji własności dla węzłów i podpór dostępne z menu kontekstowego prawego klawisza myszki w „drzewie projektu”:

Modyfikowanie wprowadzonego układu



Rys. 6.5 Edycja węzłów podporowych

W przypadku edycji każdego z tych elementów wywoływane jest to samo okno, które posiada dwa widoki. Jeden, widoczny powyżej, pozwala na edycję współrzędnych oraz innych parametrów węzłów podporowych. Drugi, widoczny poniżej, pozwala jedynie na edycję współrzędnych węzłów niebędących podporami.

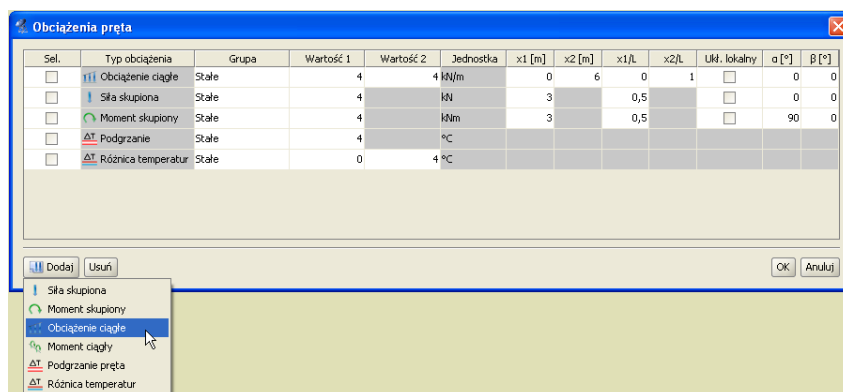


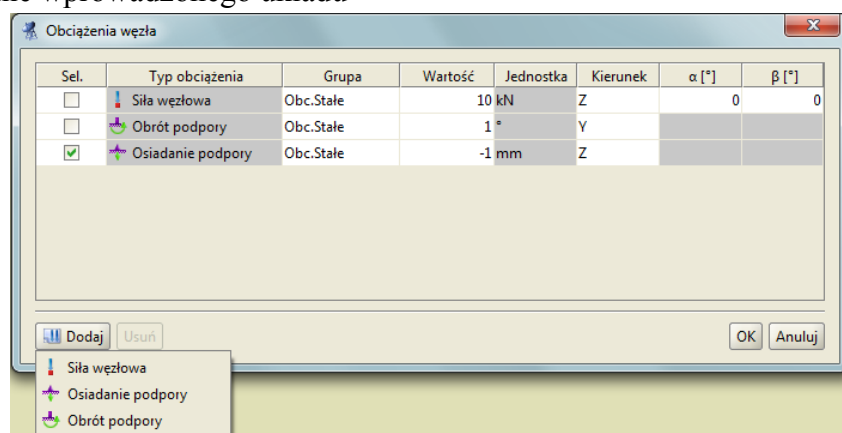
Rys. 6.6 Edycja węzłów

Zmianę widoku może użytkownik wywołać w każdej chwili, przełączając odpowiednio górny znacznik: **Węzeł** lub **Węzeł podporowy**. Takie rozwiązanie umożliwia w każdym momencie utworzenie w dowolnym węźle podpory

i odwrotnie, każdą podporę można zamienić w zwykły węzeł układu.

Poza oknem edycji parametrów węzłów i podpór, o parametry edycji rozbudowane są również okna **Obciążenia** dla pręta i węzła podporowego. Widok okien przedstawiono poniżej:



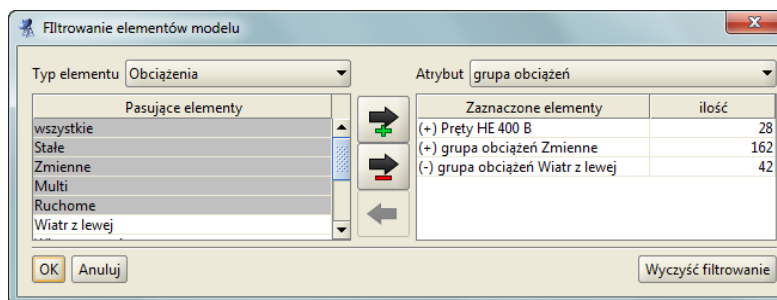


Rys. 6.7 Okna edycji obciążeń prętowych i węzłowych dla pojedynczego pręta, węzła lub węzła podporowego

Okna te, jak już wcześniej opisano służą do selekcji pojedynczego obciążenia na pręcie lub w węźle. Opcja ta jest istotna wówczas gdy obciążenia na pręcie lub w węźle pokrywają się i trudno jest je wyselekcjonować graficznie. Okna te wyposażono w możliwości edycji parametrów **Obciążeń**, łącznie z funkcją dodawania i usuwania nowych obciążeń dla pojedynczego pręta, węzła lub podpory z poziomu okna dialogowego. Znaczenie parametrów zawartych w poszczególnych kolumnach okien jest analogiczne do odpowiednich danych definiowanych na zakładce **Obciążenia**, zależnie od typu dodawanego oddziaływania.

## 6.6 FUNKCJA FILTROWANIA ELEMENTÓW PROJEKTU

Dla dużych projektów, zawierających znaczne ilości elementów modelu układu statycznego, do ich prostej selekcji można wykorzystać wbudowane do programu filtry. Okno funkcji filtrowania projektu można wywołać z menu głównego **Narzędzia** opcją **Filtruj** lub odpowiednim przyciskiem z głównego paska narzędziowego. Widok okna filtrowania pokazano poniżej:



Rys. 6.8 Okno funkcji filtrowania

Funkcja filtrowania elementów modelu dostępna jest dla trzech podstawowych typów obiektów: prętów, węzłów i obciążeń. W ramach każdego z tych elementów dostępnych jest kilka atrybutów (do wyboru), po których przeprowadzone będzie filtrowanie. W ramach każdego z wybranych atrybutów można wybrać jedną z dostępnych dla niego wartości logicznych lub zakres wartości liczbowych, po których filtrowana będzie baza projektu. W ramach jednego filtrowania można jednocześnie wyselekcjonować odpowiednią grupę: prętów, węzłów i obciążeń.

W przypadku filtrowania węzłów po ich typie:

- za **węzły przegubowe** uważa się takie węzły, w których wszystkie schodzące się w nich pręty dochodzą do węzła przegubowo, wszystkie węzły swobodne niepodparte oraz węzły swobodne podparte przegubowo lub przegubowo-przesuwnie,
- za **węzły sztywne** uważa się takie węzły, w których wszystkie schodzące się w nich pręty dochodzą do węzła sztywno oraz węzły swobodne, zamocowane,
- za **węzły zeszlizwane** uważa się wszystkie pozostałe węzły niespełniające jednego z dwóch powyższych warunków,

## Modyfikowanie wprowadzonego układu

- za **węzły swobodne** uważa się takie węzły, do których dochodzi co najwyżej jeden pręt i węzeł nie jest podparty.

W przypadku filtrowania węzłów podporowych po typie podpory:

- za **wszystkie węzły podporowe** uważa się te węzły, w których odebrano minimum jedną z sześciu więzi (3 przesuwu i 3 obroty),
- za **podpory przegubowe** uważa się takie węzły podporowe, dla których zablokowano wszystkie przesuwu i nie zablokowano żadnego obrotu,
- za **podpory sztywne** uważa się takie węzły podporowe, dla których zablokowano wszystkie przesuwu i wszystkie obroty,
- za **podpory przegubowo-przesuwne** uważa się takie węzły podporowe, dla których zablokowano jeden lub dwa przesuwu i odblokowano wszystkie obroty,
- za **inne podpory** uważa się wszystkie węzły podporowe nie spełniające jednego z trzech powyższych warunków.

Poniżej w tabeli przedstawiono wszystkie dostępne poszczególnym elementom atrybuty filtrowania i ich wartości:

Tabela dostępnych możliwości filtrowania projektu:

Typ elementu do filtrowania:	Podstawowe atrybuty filtrowania:	Dostępny zakres wartości atrybutu do filtrowania:
<b>Pręty:</b>	- wszystkie pręty	- wszystkie pręty
	- po grupach prętów	- wszystkie grupy prętów - lista grup prętów projektu
	- po typach prętów	- wszystkie typy prętów - pręty pionowe - pręty poziome - pręty typu ciągnio - pręty na mimośrodzie
	- po przekrojach prętów	- wszystkie typy przekrojów - lista przekrojów projektu
	- po typach materiału	- wszystkie typy materiałów - lista materiałów projektu
	- po klasach materiału	- wszystkie klasy materiałów - lista klas mat. projektu
	- po długości pręta	- określony zakres długości (od-do) [m]
	- po kącie obrotu przekroju pręta	- określony zakres kąta obrotu pręta
<b>Węzły:</b>	- wszystkie węzły	- wszystkie węzły
	- po typie węzła	- wszystkie węzły - węzły przegubowe - węzły sztywne - węzły zeszywniane - węzły swobodne
	- po typie podpory	- wszystkie węzły podporowe - podpory przegubowe - podpory sztywne - podpory przegubowo-przesuwne - inne podpory
	- po współrzędnej „x”	- węzły o wsp. „x” (od-do) [m]
	- po współrzędnej „y”	- węzły o wsp. „y” (od-do) [m]
	- po współrzędnej „z”	- węzły o wsp. „z” (od-do) [m]
	- po grupach podpór	- wszystkie grupy podpór - lista grup podpór projektu
<b>Obciążenia:</b>	- wszystkie obciążenia	- wszystkie obciążenia
	- po grupach obciążeń	- wszystkie grupy obciążeń - stałe - zmienne

## Modyfikowanie wprowadzonego układu


		<ul style="list-style-type: none"> <li>- multi</li> <li>- ruchome</li> <li>- lista grup obc. projektu</li> </ul>
	- po typie i wartości obciążenia	<ul style="list-style-type: none"> <li>- wszystkie typy obciążeń (od-do) [-]</li> <li>- obc. równomierne (od-do) [kN/m]</li> <li>- obc. ciągłe (od-do) [kN/m]</li> <li>- siła skupiona (od-do)[kN]</li> <li>- moment ciągły (od-do)[kNm/m]</li> <li>- moment skupiony (od-do)[kNm]</li> <li>- podgrzanie pręta (od-do)[°C]</li> <li>- różnica temp na przecie (od-do) [°C]</li> <li>- osiadanie podpory (od-do)[mm]</li> <li>- obrót podpory (od-do) [°]</li> </ul>

Po wybraniu na górnych listach i w lewym panelu okna definicji filtra, opcją Dodaj dodajemy wybrane elementy do zaznaczonych elementów (pokazują się na prawym panelu okna z plusem), a opcją Odejmij odejmujemy wybrane elementy z sumy zaznaczonych obiektów (pokazują się na prawym panelu z minusem). Opcja Usuń pozwala na usunięcie wybranej w prawym panelu okna selekcji (dodawanej lub odejmowanej). Przy każdej z tych operacji ilość elementów wyselekcjonowanych jest na bieżąco aktualizowana. W prawym panelu okna wyświetlane są zawsze wszystkie zastosowane reguły filtracji, dla wszystkich elementów, a także wyświetlana jest informacja o ilości wybranych elementów w ramach każdej selekcji. Elementy wyselekcjonowane na bieżąco zaznaczane są na ekranie graficznym, a wciśnięcie przycisku OK akceptuje zapamiętanie aktualnej selekcji. W trakcie działania funkcji filtracji całkowicie wygaszana jest aktualna selekcja elementów projektu przed procesem filtracji i przywracana jest ona powtórnie przy zamknięciu okna filtracji w inny sposób niż przyciskiem OK. Po wybraniu w oknie filtracji przycisku OK dotychczasowa selekcja elementów projektu zastępowana jest selekcją wykonaną

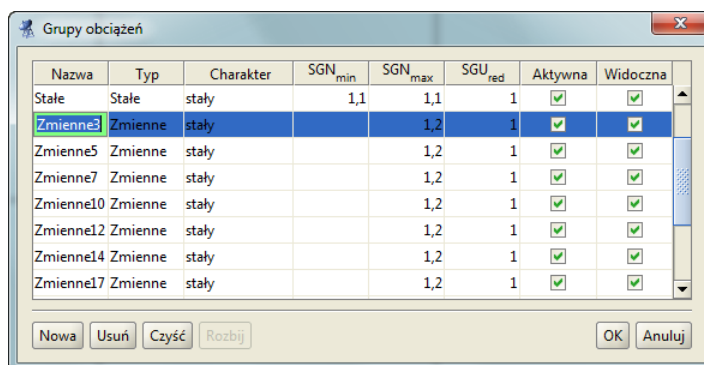
w oknie filtracji. Ustawiona funkcja filtrowania pamiętana jest w ramach każdej sesji programu i po ponownym jej uruchomieniu na bieżąco aktualizowana jest do aktualnego stanu modelu układu. Wszystkie ustawione opcje filtrowania można w każdej chwili usunąć, wciskając przycisk **Wyczyść filtrowanie**, znajdujący się w dole okna, po prawej stronie. Każde filtrowanie (dodawane lub odejmowane) po dowolnie wybranym atrybucie za każdym razem odbywa się po wszystkich elementach zdefiniowanych w modelu, a nie tylko po elementach już wcześniej wyfiltrowanych.

# 7 OBCIĄŻENIA UKŁADU

## 7.1 GRUPY OBCIĄŻEŃ

 Każde obciążenie zdefiniowane w projekcie musi być przypisane do odpowiedniej grupy obciążeń stałych lub zmiennych. Wyjątek stanowi grupa obciążeń stałych **Ciążar własny**, która definiowana jest przez program automatycznie i jej nazwa nie może być modyfikowana. Nie jest ona wizualizowana na ekranie, natomiast może być uwzględniona w procesie obliczeń.

Obciążenia zdefiniowane w projektach wykonanych w poprzednich wersjach programu są odczytywane w kolejnych wersjach programu. Podczas otwierania starego projektu (do wersji 2.0 włącznie) obciążenia zostaną przypisane do jednej stałej grupy obciążeń. Następnie użytkownik może zdefiniować nowe grupy obciążeń i zmienić przypisanie poszczególnych (wybranych) obciążeń do odpowiednich grup. Zmiana przypisania obciążeń do poszczególnych grup odbywa się przez zaznaczenie (wskazanie dla wielu z klawiszem *Shift*) obciążeń i wyborze właściwej grupy na zakładce **Obciążenia**.



Nazwa	Typ	Charakter	SGN <sub>min</sub>	SGN <sub>max</sub>	SGU <sub>red</sub>	Aktywna	Widoczna
Stale	Stale	stały	1,1	1,1	1	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>
Zmienne3	Zmienne	stały		1,2	1	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>
Zmienne5	Zmienne	stały		1,2	1	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>
Zmienne7	Zmienne	stały		1,2	1	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>
Zmienne10	Zmienne	stały		1,2	1	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>
Zmienne12	Zmienne	stały		1,2	1	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>
Zmienne14	Zmienne	stały		1,2	1	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>
Zmienne17	Zmienne	stały		1,2	1	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>

Rys. 7.1 Okno definicji grup obciążeń

Nową grupę obciążeń definiuje się w projekcie przez naciśnięcie przycisku **Nowa**. Pojawia się ona w oknie grup obciążeń jako kolejny wiersz tabeli.

W pierwszej kolumnie tabeli użytkownik może zdefiniować nazwę wprowadzanej grupy. W drugiej kolumnie definiowany jest (przez wybór z listy) typ obciążeń działających w danej grupie (stały, zmienny lub multi), a w kolejnej jej charakter. Następne trzy kolumny (w przypadku obliczeń wg Norm Polskich) definiują współczynniki obciążenia osobno dla SGN i SGU: minimalny dla obciążeń stałych i zmiennych oraz maksymalny tylko dla obciążeń stałych (w przypadku SGU jest to jeden współczynnik redukcyjny). Domyślne wartości wszystkich współczynników są ustawione na 1,0. Zakresy wartości poszczególnych współczynników wynoszą 0..99, przy czym współczynnik minimalny musi być mniejszy od maksymalnego. Przy próbie wpisania złej wartości program automatycznie skoryguje wartości współczynników.

Współczynniki obciążenia są uwzględniane przy budowaniu obwiedni sił wewnętrznych, naprężeń i reakcji. Ostatnie dwie kolumny ustalają chwilowe parametry grupy w projekcie. Grupa, dla której wyłączona jest opcja aktywności, istnieje w projekcie, ale nie jest uwzględniana w obliczeniach i przy tworzeniu raportów. Parametr widoczności grupy steruje wyświetlaniem obciążeń z danej grupy na ekranie. Nie ma on żadnego wpływu na obliczenia. Grupa niewidoczna, ale aktywna jest uwzględniana w obliczeniach.

Aby usunąć grupę obciążeń, należy zaznaczyć odpowiedni wiersz i nacisnąć przycisk **Usuń**. Jeśli usuwana grupa zawiera obciążenia, to wyświetlone zostanie okno z prośbą o potwierdzenie, a wraz z grupą usunięte zostaną wszystkie obciążenia do niej przypisane. Nie można usuwać grupy ciężaru własnego. Gdy chcemy wykonać obliczenia bez uwzględniania ciężaru własnego ustawiamy tę grupę jako nieaktywną.

W oknie definicji grup dostępna jest także funkcja usunięcia wszystkich pustych grup obciążeń. Po naciśnięciu przycisku **Czyść** zostaną usunięte wszystkie grupy niezawierające obciążeń. Do tego celu może być również użyta funkcja oczyszczania projektu.

Pozostałe elementy dotyczące grup obciążeń np. specyfika grup Multi, a zwłaszcza różnice w budowie okna dla wymiarowania wg norm eurokodowych, zostały omówione w poprzednich rozdziałach podręcznika.

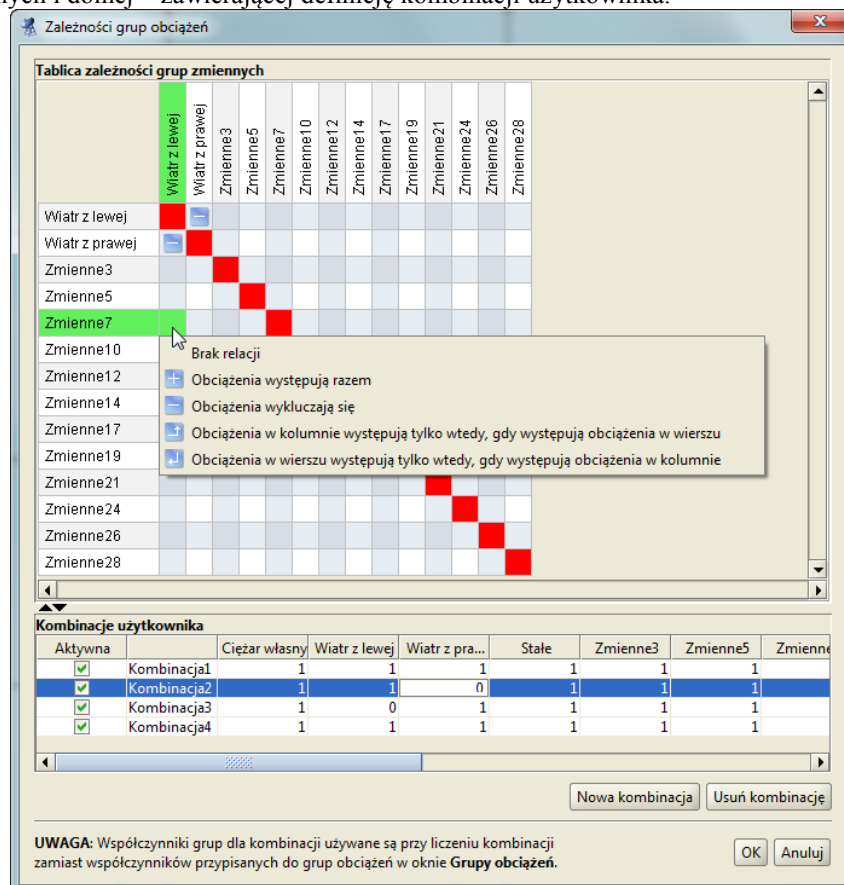


## Obciążenia układu

## 7.2 ZALEŻNOŚCI GRUP OBCIĄŻEŃ



W programie istnieje możliwość określania wzajemnych zależności grup obciążeń zmiennych. Zależności te są uwzględniane przy budowaniu obwiedni sił wewnętrznych i reakcji. Zależności określa się w oknie **Zależności grup obciążeń**. Składa się ono z dwóch części: górnej – zawierającej zależności grup obciążeń zmiennych i dolnej – zawierającej definicję kombinacji użytkownika.



Rys. 7.2 Okno zależności grup obciążeń

Stanowi ono kwadratową tabelę, w której wierszach i kolumnach wypisane są kolejno wszystkie grupy obciążeń zmiennych zdefiniowane w projekcie. Domyślnie wszystkie grupy obciążeń zmiennych są obciążeniami niezależnymi (Brak relacji). Kliknięcie myszką na polu przecięcia odpowiedniej kolumny i wiersza pozwala ustalić relację między dwiema różnymi grupami obciążeń zmiennych. Do wyboru mamy wówczas następujące opcje:

- Brak relacji (opcja domyślna).
- Obciążenia występują razem (oba obciążenia mogą wystąpić tylko łącznie).
- Obciążenia wykluczają się (jeśli jedno, to nie drugie).
- Obciążenia w kolumnie występują tylko wtedy, gdy występują obciążenia w wierszu.
- Obciążenia w wierszu występują tylko wtedy, gdy występują obciążenia w kolumnie.
- Synchronizacja grup obciążenia ruchomego (opcja dostępna jedynie dla grup obciążenia ruchomego).

Przy wprowadzaniu relacji istnieje potencjalnie możliwość takiego ich zadania, że tworzą układ relacji wzajemnie sprzecznych. Aby do tego nie dopuścić, program sprawdza logikę wprowadzonych relacji i uniemożliwia zadanie relacji sprzecznej z pozostałymi.

W oknie zależności grup obciążeń definiowane są również dodatkowe kombinacje użytkownika, które omówione były szczegółowo w poprzednich rozdziałach podręcznika.

## 7.3 WPROWADZENIE OBCIĄŻEŃ



Aby zdefiniować obciążenia w projekcie, należy zaznaczyć jeden lub wiele elementów (prętów lub węzłów), na których ma być wprowadzone jednakowe obciążenie. Obciążenia węzłów to osiadanie i obrót

## Obciążenia układu

podpory. Obciążenia te można wprowadzać tylko w węzłach, w których istnieją podpory. Pozostałe typy obciążeń są dostępne tylko dla prętów i mogą one być następujące: siła skupiona, moment skupiony, obciążenie ciągłe, moment ciągły, różnica temperatur i podgrzanie pręta.

Przez naciśnięcie przycisku obciążeń na górnym pasku narzędziowym należy wybrać rodzaj zadawanego obciążenia. Przycisk ten dostępny jest tylko wówczas, gdy wcześniej zaznaczony został przynajmniej jeden pręt układu lub węzeł podporowy. Innym sposobem zadania obciążenia jest wybór odpowiedniej opcji z menu kontekstowego prawego klawisza myszki, dla wcześniej zaznaczonej grupy prętów lub węzłów podporowych.

Po wybraniu właściwego obciążenia następuje automatyczne przełączenie na zakładkę definicji obciążeń. Należy tam podać wszystkie niezbędne parametry wprowadzanego obciążenia. Jednocześnie na głównym ekranie roboczym, na zaznaczonych prętach lub węzłach dynamicznie wyświetlana jest reprezentacja graficzna wprowadzanego obciążenia.

W trakcie wprowadzania nowych obciążeń w polu **Grupa** na zakładce **Obciążenia** dostępna jest zawsze lista wszystkich grup ustawionych jako widoczne w projekcie (poza specyficzną grupą ciężaru własnego, która nigdy nie jest widoczna w liście wyboru). W przypadku definiowania nowego obciążenia domyślnie ustawiana jest pierwsza widoczna grupa z listy. Aby przypisać obciążenie do grupy niewidocznej, należy zmienić jej ustawienie na widoczną i wówczas grupa ta będzie dostępna na liście wyboru **Grupy**. W skrajnym przypadku gdy wszystkie grupy ustawione są jako niewidoczne lub widoczna jest tylko grupa ciężaru własnego, nie będzie można wprowadzić obciążenia do zaznaczonych prętów i węzłów. Do grupy ciężaru własnego, która tworzona jest automatycznie, nie można w programie przypisać żadnego obciążenia użytkownika.

### Obciążenia skupione prętów:

↓ **Rys. 7.3 Siły skupione**

↻ **Rys. 7.4 Momenty skupione**

Przy wprowadzaniu sił skupionych lub momentów skupionych należy na zakładce Obciążenia zdefiniować następujące parametry:

- Wybrać z listy **Grupa** właściwą dla wprowadzanego obciążenia skupionego grupę obciążeń.
- Odpowiednio w polu **P** [kN] lub **M** [kNm] podać wartość obciążenia w odpowiednich jednostkach.
- Za pomocą wartości bezwzględnej  $x_1$  [m], względnej  $x_1/L$  lub suwaka należy ustawić miejsce przyłożenia obciążenia na pręcie (prętach).
- Przełączając przyciski **X**, **Y**, **Z** oraz wybierając układ lokalny pręta lub globalny całego układu można ustawić kierunek obciążenia zgodny z zaznaczoną osią.
- Wybierając układ lokalny pręta lub globalny całego układu oraz ustawiając odpowiednio kąty  $\alpha$  oraz  $\beta$  [°], można ustawić dowolny kierunek obciążenia względem pręta lub całości układu. Dla układu lokalnego kąt  $\alpha$  jest kątem obrotu obciążenia wokół pręta, a kąt  $\beta$  kątem obrotu obciążenia w płaszczyźnie pręta. Strzałkami przy polach tekstowych  $\alpha$  oraz  $\beta$  można zmieniać wartości kątów skokowo co 45°.

### Obciążenia ciągłe prętów:

## Obciążenia układu



Rys. 7.5 Obciążenia ciągłe



Rys. 7.6 Momenty ciągłe

Przy wprowadzaniu obciążeń ciągłych lub momentów ciągłych należy na zakładce Obciążenia zdefiniować następujące parametry:

- Wybrać z listy **Grupa** właściwą dla wprowadzanego obciążenia ciągłego grupę obciążeń.
- Odpowiednio w polach  $P_1$  [kN] i  $P_2$  [kN] lub  $M_1$  [kNm] i  $M_2$  [kNm] podać wartość początkową i końcową obciążenia ciągłego w odpowiednich jednostkach.
- Za pomocą wartości bezwzględnych  $x_1$  [m] i  $x_2$  [m], względnych  $x_1/L$  i  $x_2/L$  lub suwaków należy ustawić miejsca początku i końca obciążenia ciągłego na pręcie (prętach). Przy obciążeniach ciągłych początek obciążenia nie może wypadać dalej niż jego koniec. Obciążenie ciągłe o początku i końcu zlokalizowanym w tym samym punkcie oznaczane jest na ekranie graficznym etykietą z wykrzyknikiem.
- Przelączając przyciski **X**, **Y**, **Z** oraz wybierając układ lokalny pręta lub globalny całego układu można ustawić kierunek obciążenia ciągłego zgodny z zaznaczoną osią.
- Wybierając układ lokalny pręta lub globalny całego układu oraz ustawiając odpowiednio kąty  $\alpha$  oraz  $\beta$  [°], można ustawić dowolny kierunek obciążenia ciągłego względem pręta lub całości układu. Dla układu lokalnego kąt  $\alpha$  jest kątem obrotu obciążenia wokół pręta, a kąt  $\beta$  kątem obrotu obciążenia w płaszczyźnie pręta. Strzałkami przy polach tekstowych  $\alpha$  oraz  $\beta$  można zmieniać wartości kątów skokowo co 45°.

Obciążenie momentem ciągłym jest zdefiniowane w układzie lokalnym pręta – jest to moment skręcający. Dlatego nie ma możliwości zmiany kątów nachylenia tego obciążenia.



**Obciążenie równomierne** jest to często wykorzystywana uproszczona wersja obciążeń ciągłych o stałej wartości obciążenia. Przy wyborze obciążenia równomiernego użytkownik podaje tylko jedną wartość obciążenia. Po wprowadzeniu obciążeń równomiernych (np. przy ich edycji) każde obciążenie wprowadzone jako równomierne traktowane jest przez program jak zwykle obciążenie ciągłe (można osobno zmieniać wartości na początku i końcu obciążenia).

#### Obciążenia termiczne prętów:



Podgrzanie pręta. Obowiązuje dla całości pręta, nie może być podgrzana jedynie część pręta.

Rys. 7.7 Podgrzanie

Przy wprowadzaniu obciążeń termicznych polegających na podgrzaniu całości pręta należy na zakładce Obciążenia zdefiniować następujące parametry:

## Obciążenia układu

- Wybrać z listy **Grupa** właściwą dla wprowadzanego obciążenia termicznego grupę obciążeń.
- W polu  $\Delta T$  [°C] należy podać w stopniach Celsjusza różnicę temperatur, o jaką podgrzano wybrane pręty.



Różnica temperatur dla pręta. Obowiązuje dla całości pręta.

Rys. 7.8 Różnica temperatur

Przy wprowadzaniu obciążeń różnicą temperatur należy na zakładce Obciążenia zdefiniować następujące parametry:

- Wybrać z listy **Grupa** właściwą dla wprowadzanego obciążenia termicznego grupę obciążeń.
- W polu  $\Delta T_y$  i  $\Delta T_z$  [°C] należy podać w stopniach Celsjusza różnicę temperatur między cieplejszą a chłodniejszą stroną pręta. Kierunki  $y$  oraz  $z$  pokrywają się z kierunkami lokalnych układów współrzędnych prętów.

W strukturze tworzonego projektu wszystkie zadane obciążenia prętowe widoczne w „drzewie projektu” przypisane są do odpowiednich prętów.

## Obciążenia skupione węzłów – siły skupione:



Rys. 7.9 Siły skupione węzłowe

Przy wprowadzaniu sił skupionych w zaznaczonych węzłach układu należy na zakładce **Obciążenia** zdefiniować następujące parametry:

- Wybrać z listy **Grupa** właściwą dla wprowadzanego obciążenia skupionego grupę obciążeń.
- W polu  $P$  [kN] podać wartość obciążenia w odpowiednich jednostkach.
- Przelączając przyciski **X**, **Y**, **Z** ustawić kierunek obciążenia zgodny z zaznaczoną osią układu globalnego całego układu.
- Ustawiając odpowiednio kąty  $\alpha$  oraz  $\beta$  [°], można ustawić dowolny kierunek obciążenia względem osi układu globalnego. Strzałkami przy polach tekstowych  $\alpha$  oraz  $\beta$  można zmieniać wartości kątów skokowo co 45°.

W strukturze tworzonego projektu wszystkie zadane siły węzłowe, widoczne w „drzewie projektu”, przypisane są do odpowiednich węzłów układu.

## Obciążenia węzłów podporowych:

## Obciążenia układu

Przy wprowadzaniu obciążeń: osiadania i obrotu podpory, należy na zakładce Obciążenia zdefiniować następujące parametry:

- Wybrać z listy **Grupa** właściwą grupę obciążeń.
- Podać wartość osiadania podpory w mm (**O**) lub kąt (**K**) jej obrotu w stopniach.
- Zdefiniować kierunek obciążenia przez zaznaczenie odpowiedniego znacznika (kąt obrotu podpory określony jest względem zaznaczonej osi). W dolnych polach tekstowych nie można wpisywać wartości kątów nachylenia obciążenia, a w pamięci zostaną zapisane te, które pokrywają się z zaznaczonymi kierunkami podpory.



Rys. 7.10 Osiadanie podpory



Rys. 7.11 Obrót podpory

W strukturze tworzonego projektu wszystkie zadane obciążenia kinematyczne podpór, widoczne w „drzewie projektu”, przypisane są do odpowiednich węzłów podporowych układu.

### Uwaga:

Ze względu na nieprzewidywalność działania nie zaleca się definiowania obciążeń węzłowych, termicznych i kinematycznych w grupach obciążeń typu „multi”.

## 7.4 MODYFIKACJE WPROWADZONYCH OBCIĄŻEŃ

Przed modyfikacją obciążeń należy je najpierw zaznaczyć. Selekcja obciążeń jest możliwa na kilka sposobów:

- Można wybrać pojedyncze obciążenie przez jego wskazanie na ekranie monitora.
- Gdy na jednym pręcie występuje wiele obciążeń, co powoduje problem z graficznym zaznaczeniem obciążeń, można zaznaczyć ten pręt, a następnie z menu **Edycja** wybrać opcję **Obciążenia pręta**. Wyświetli się wtedy okno dialogowe z listą widocznych obciążeń pręta. Można w nim określić selekcję poszczególnych obciążeń. Funkcja ta działa jedynie dla jednego wybranego pręta. Analogiczna funkcja istnieje również dla obciążeń węzłowych.
- W oknie dialogowym **Grupy obciążeń** można chwilowo ograniczyć widoczność poszczególnych grup na ekranie, co w skrajnym przypadku pozwala na selekcję obciążeń tylko w ramach jednej grupy obciążeń.
- Analogicznie przy dużym stopniu skomplikowania układu zaleca się chwilowe ukrycie części prętów i edycję obciążeń tylko dla widocznych prętów.
- Można wybrać kilka obciążeń przez wskazanie kolejnych obciążeń przy jednocześnie wciśniętym klawiszu **Shift**.
- Można wybrać kilka obciążeń (wraz z prętami i węzłami) oknem obejmującym lub przecinającym (jak w programach CAD) z wciśniętym klawiszem **Ctrl**.


W przypadku selekcji jedynie obciążeń program automatycznie przełącza się na zakładkę **Obciążenia**. W przypadku gdy oprócz obciążeń wybrane są jeszcze inne elementy, takie jak pręty lub węzły, użytkownik w celu edycji obciążeń sam musi przełączyć się na zakładkę **Obciążenia**.

## Obciążenia układu

Po zaznaczeniu kilku obciążeń, na zakładce **Obciążenia** wyświetlane są wartości sił, odległości i przypisanie do grupy obciążeń wspólne dla wybranych obciążeń. W przypadku, gdy dla zaznaczonych obciążeń wartości te są różne, sygnalizowane jest to następującym symbolem *[..]*, a w przypadku list wyboru pustym polem.

Przy grupowej zmianie parametrów obciążenia należy pamiętać, że zmieniany parametr zostanie zmieniony na taki sam dla wszystkich zaznaczonych obciążeń. I tak np. przy jednoczesnym zaznaczeniu siły skupionej i momentu skupionego oraz zmianie wartości obciążenia na 100 oba obciążenia otrzymają taką samą wartość równą 100. Ta sama filozofia dotyczy zmiany położenia oraz przypisania do odpowiedniej grupy obciążeń i kierunku.

### Usuwanie wprowadzonych obciążeń:

Po selekcji (zaznaczeniu) odpowiedniego zestawu obciążeń przeznaczonego do usunięcia, prawym klawiszem myszki wywołujemy menu podręczne i wybieramy opcję:  **Usuń zaznaczone obciążenia** lub używamy przycisku


*Delete* bezpośrednio z klawiatury.

## 7.5 ZMIANY W OBCIĄŻENIACH WYWOŁANE ZMIANĄ GEOMETRII UKŁADU

- Usunięcie pręta lub węzła powoduje usunięcie obciążeń przypisanych do nich.
- Kopiowanie pręta powoduje powstanie jego kopii wraz z przypisanymi do niego obciążeniami.
- Przesunięcie i odsunięcie pręta nie zmienia przypisanych do niego obciążeń.
- Wydłużenie pręta powstałe przy przesunięciu węzła początkowego lub końcowego powoduje zmianę lokalizacji obciążenia. Zostają zachowane względne położenia początku i końca obciążenia ( $\mathbf{x}_1/L$  oraz  $\mathbf{x}_2/L$ ), natomiast zmieniają się odległości bezwzględne  $\mathbf{x}_1$  oraz  $\mathbf{x}_2$ . Pozostałe parametry obciążenia pozostają bez zmian.
- Podział pręta obciążonego obciążeniem ciągłym na kilka prętów powoduje odpowiedni podział tego obciążenia na poszczególne pręty. Zostaje zachowany charakter i działanie obciążenia pierwotnego (wypadkowe obciążeń dla pręta przed podziałem są takie same jak dla sumy prętów po podziale).
- W przypadku podziału pręta, na którym występuje obciążenie ciągłe, przyłożone w grupie „*multi*” odpowiednio dzielone jest obciążenie (zgodnie z podziałem pręta) i każde z nich przydzielane jest do osobnej podgrupy grupy „*multi*”.
- W przypadku scalania prętów, na których występują obciążenia ciągłe, przyłożone w tej samej grupie „*multi*”, obciążenie odpowiednio przenoszone jest na jeden scalony pręt i przydzielone jest do jednej podgrupy grupy „*multi*”. Charakter zachowania obciążeń w grupie „*multi*” przy scalaniu i podziale pręta wyraźnie widać po rozbiciu grupy „*multi*”.

## 7.6 OBCIĄŻENIA RUCHOME

### 7.6.1 Opis ogólny

Obciążenie ruchome zdefiniowane jest w programie jako odrębna i specyficzna grupa obciążeń zmiennych, składająca się z wewnętrznych, wzajemnie wykluczających się podgrup, odpowiadających kolejnym położeniom przemieszczającego się obciążenia. Grupa obciążenia ruchomego jest grupą inną od wszystkich pozostałych, które można zdefiniować w programie. Podstawowa różnica polega na tym, że po zdefiniowaniu grupy obciążenia ruchomego nie można do tej grupy dodać żadnego obciążenia oraz nie można z tej grupy żadnego obciążenia usunąć. Jedynym działaniem jakie można wykonać na grupie obciążenia ruchomego, jest jej usunięcie lub zmiana wartości sił wchodzących w skład obciążenia ruchomego we wszystkich położeniach jednocześnie. Po zdefiniowaniu w programie grupy obciążeń ruchomych, w przypadku gdy chcemy zmienić relacje między obciążeniami wchodzącymi w skład obciążenia ruchomego, ich typ lub wektor przemieszczenia i liczbę jego podziałów, należy dotychczasową grupę usunąć i wprowadzić odpowiednio obciążenie ruchome od nowa. Zdefiniowana grupa obciążeń ruchomych widoczna jest na ekranie graficznym w postaci pierwszej pełnej lokalizacji sił opatrzonych dodatkowo symbolem graficznym wektora przemieszczenia oraz w oknie grup obciążeń, ale bez możliwości zmiany jej typu. Dla zdefiniowanej grupy obciążeń ruchomych w oknie  **Grup obciążeń** dostępne są jedynie następujące operacje: usunięcie grupy, zmiana nazwy grupy, zmiana współczynników obciążenia i rozbicie grupy obciążenia ruchomego na odpowiadający jej zestaw zwykłych, wzajemnie wykluczających się grup



## Obciążenia układu

obciążeń zmiennych. Na ekranie graficznym grupa obciążenia ruchomego zawsze traktowana jest jako całość (i tak się zaznacza), niezależnie od tego ile sił powiązanych relacjami wchodzi w skład obciążenia ruchomego.


Obciążenie ruchome może być zadane w programie jedynie na grupie ciągłych, współliniowych prętów, przy czym pręty z przesuniętym mimośrodem traktowane są jako nadal współliniowe. Chcąc zadać obciążenie ruchome ciągle (jeden pojazd) o załamanym kierunku, zadajemy na każdym kierunku odrębne grupy obciążeń ruchomych i ustawiamy między nimi relację wzajemnego wykluczenia w tabeli relacji. Gdy pominiemy relację wykluczenia między grupami obciążeń ruchomych, będą one w czasie obliczeń traktowane przez program jak dwa niezależne pojazdy. Przy przykładaniu kolejnych położenia obciążenia ruchomego na prętach ciągłych i współliniowych, w przypadku gdy któreś z obciążeń nie trafi na pręt współliniowy z wcześniejszymi (wyjdzie poza układ), obciążenie takie zostanie częściowo lub całkowicie pominięte w obliczeniach. Sytuacja taka może się zdarzyć na początku lub na końcu wektora przemieszczenia, w zależności od ustawienia punktu bazowego wstawiania.

W skład prawidłowo zdefiniowanej grupy obciążeń ruchomych wchodzi następujące elementy:

- **„Zespół pojazdu”** składający się z wybranych kilku sił (obciążeń) w ustalonym rozstawie, przyłożonych na pręcie lub grupie prętów ciągłych i współliniowych z określonym na tych prętach punktem bazowym wstawiania. W rzeczywistości odpowiadają one obciążeniom od kół pojazdu.
- **Wektor przemieszczenia** zdefiniowany przez podanie początku i końca wektora określonego na pręcie lub grupie prętów ciągłych i współliniowych. Przy tym tak określona grupa prętów może być inną grupą niż ta, na której definiowany był „zespół pojazdu”. W rzeczywistości odpowiada on trasie poruszającego się pojazdu.
- **Liczba podziałów wektora przemieszczenia**, która odpowiada za ilość równomiernych, kolejnych położenia „zespołu pojazdu” na wektorze przemieszczenia. Kolejne położenia realizowane są zawsze od węzła początkowego w kierunku węzła końcowego wektora przemieszczenia. Im gęstszy podział wektora przemieszczenia, tym dokładniejszy będzie model ruchu pojazdu, ale jednocześnie znacznie wydłuży się czas obliczeń statycznych.

W skład zestawu sił „zespołu pojazdu” mogą wchodzić dowolne obciążenia o określonej lokalizacji na pręcie z wyjątkiem obciążeń termicznych i kinematycznych.

Po zdefiniowaniu „zespołu pojazdu” i określeniu wektora przemieszczenia układ sił wchodzących w skład zespołu usuwany jest z miejsca, w którym był definiowany i przykładany jest w pierwszym położeniu na wektorze przemieszczenia (punkt wstawiania pokrywa się z węzłem początkowym wektora przemieszczenia). Ta metoda pozwala na definiowanie „zespołu pojazdu” na wyodrębnionym pręcie lub grupie prętów, a następnie przyłożenie go we właściwej lokalizacji w układzie statycznym. W przypadku gdy w pierwszym położeniu obciążenia ruchomego na wektorze przemieszczenia wszystkie siły zespołu pojazdu nie mieszczą się na grupie prętów ciągłych, współliniowych, na ekranie graficznym pokazywane jest pierwsze kolejne, pełne położenie obciążenia (takie w którym widać cały „zespół pojazdu”).

Po zdefiniowaniu grupy obciążenia ruchomego poszczególne położenia „zespołu pojazdu” nie są widoczne w układzie statycznym na ekranie graficznym. Zamiast tego widoczny jest jedynie symbol graficzny wektora przemieszczenia i pierwsze pełne położenie „zespołu pojazdu”. Analogicznie wszystkie obciążenia wchodzące w skład niewidocznych podgrup obciążenia ruchomego nie są również widoczne jako własności poszczególnych prętów układu w „drzewie projektu”. Aby zostały one uzewnętrznione wizualnie na ekranie graficznym i jako własności prętów w „drzewie projektu”, należy grupę obciążenia ruchomego rozbić w oknie  **Grup obciążeń**. Przy wykorzystaniu w projekcie grup obciążeń ruchomych należy pamiętać, że czas obliczeń statycznych znacząco rośnie wraz z ilością grup obciążeń ruchomych w tym projekcie i z gęstością podziału wektora przemieszczenia.

### 7.6.2 Definiowanie grupy obciążenia ruchomego

Wprowadzanie grupy obciążenia ruchomego rozpoczynamy od zdefiniowania „zespołu pojazdu”. W tym celu na dowolnym pręcie lub grupie prętów ciągłych i współliniowych wprowadzamy zwykłe obciążenia o zdefiniowanych wartościach i w zadanych położeniach względem siebie. Do „zespołu pojazdu” mogą należeć dowolne obciążenia ciągle i skupione z pominięciem obciążeń termicznych i kinematycznych. Układ sił „zespołu pojazdu” można wprowadzać na dowolnym ciągu prętów współliniowych, zarówno tych, po których będzie później przemieszczał się zespół, jak i dowolnych innych. W wielu przypadkach wygodnie będzie narysować luźny pręt niezwiązany z wprowadzonym układem statycznym i na nim zdefiniować „zespół pojazdu” (wówczas należy pamiętać o usunięciu tego luźnego pręta przed obliczeniami). W czasie definiowania obciążeń należy zastanowić się, w jakim układzie (lokalnym czy globalnym) będziemy wprowadzać obciążenia, gdyż od tego będzie zależał




## Obciążenia układu

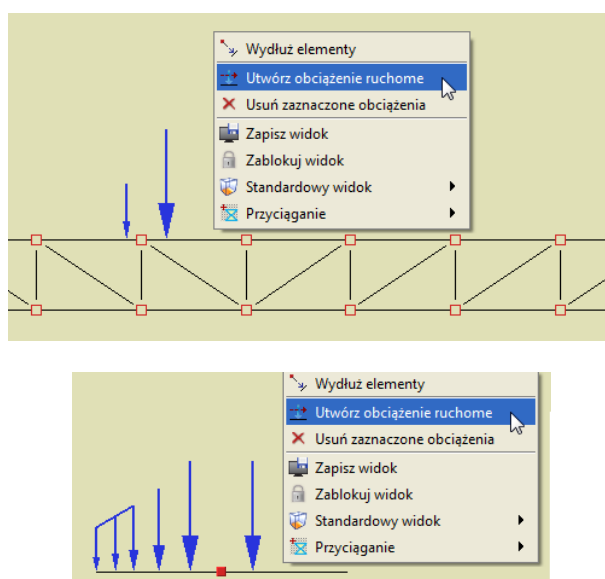
kształt obciążenia przyłożonego do wektora przemieszczenia. W większości przypadków zaleca się wprowadzanie obciążeń od razu w układzie globalnym.

Obciążenia zdefiniowane wyjściowo w układzie globalnym, w pierwszym i każdym następnym położeniu na wektorze przemieszczenia definiowane są również w układzie globalnym.


Obciążenia zdefiniowane wyjściowo w układzie lokalnym, w pierwszym położeniu na wektorze przemieszczenia ustawiane są również w układzie lokalnym pręta (lub prętów), na którym są przykładane, a następnie przeliczane są na układ globalny bez zmiany ich dotychczasowego kierunku. W każdym następnym położeniu tak przyłożone obciążenia odbijane są już w układzie globalnym.

Generalnie docelowo wszystkie obciążenia wchodzące w skład podgrup obciążenia ruchomego są zadane w układzie globalnym.

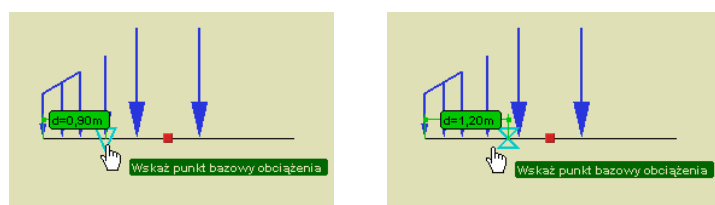
Po zdefiniowaniu i zaznaczeniu obciążeń, które mają wchodzić w skład „zespołu pojazdu” (wszystkie te obciążenia muszą znajdować się na ciągu prętów współliniowych), z menu kontekstowego prawego klawisza myszki wybieramy opcję  **Utwórz obciążenie ruchome**.



Rys. 7.12 Przykłady „zespołu pojazdu”, z których można utworzyć obciążenie ruchome

Gdy zaznaczymy kilka obciążeń zlokalizowanych na różnych prętach lub ciągach prętów i w przypadku gdy jedno z zaznaczonych obciążeń będzie typu kinematycznego lub termicznego, funkcja  **Utwórz obciążenie ruchome** nie będzie dostępna w menu prawego klawisza myszki.

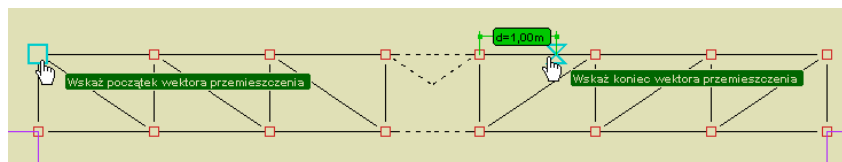
Następnie program prosi użytkownika o podanie punktu bazowego wstawiania obciążenia przez wyświetlenie przy kursorze polecenia: **Wskaż punkt bazowy obciążenia**. Punkt ten powinien być wskazany na tym samym ciągu prętów, na którym występują zaznaczone obciążenia. Dla jego precyzyjnej lokalizacji mamy dostęp do wszystkich dostępnych dla pręta punktów przyciągania, łącznie z możliwością precyzyjnego ustawienia domiaru do węzła początkowego lub końcowego pręta.



Rys. 7.13 Punkt bazowy obciążenia

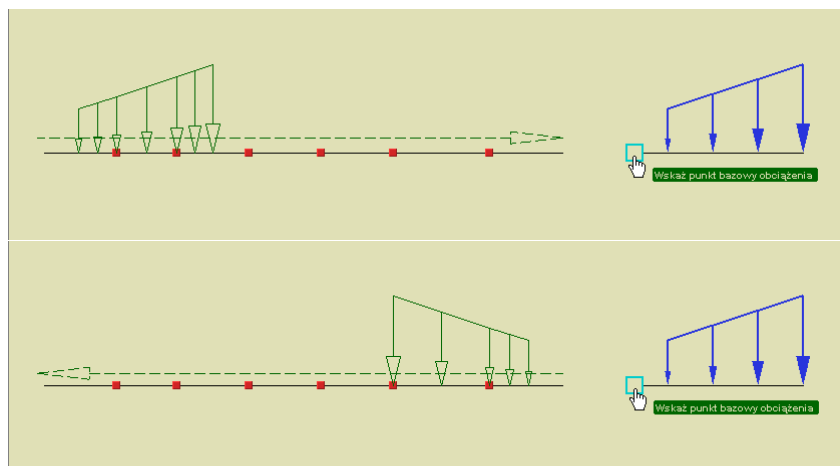
Kolejną operacją, jaką musimy wykonać, jest zdefiniowanie wektora przemieszczenia. Operacja ta sygnalizowana jest przez program kolejnymi poleceniami umieszczonymi przy kursorze myszki: **Wstaw początek wektora przemieszczenia** i **Wstaw koniec wektora przemieszczenia**. Oba punkty muszą być wskazane na tym samym ciągu prętów współliniowych, z których żaden element nie jest ciągnem, ale niekoniecznie na tym samym ciągu, na którym wskazywaliśmy punkt bazowy obciążenia przy definiowaniu „zespołu pojazdu”. Również w tym przypadku działają punkty przyciągania i domiary precyzyjne.

## Obciążenia układu



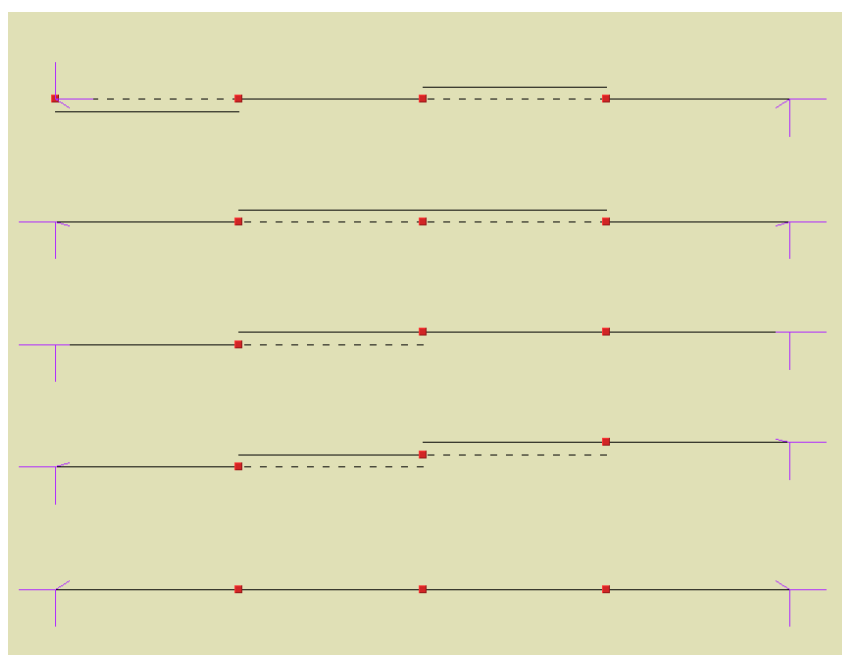
Rys. 7.14 Definiowanie wektora przemieszczenia

Dla każdego z obciążeń wchodzących w skład obciążenia wyjściowego ustalany jest jego kierunek względem wskazanego punktu bazowego, a następnie zgodnie z tym kierunkiem obciążenia wyjściowe odkładane są na podanym wektorze przemieszczenia. Jeśli wektor kierunku obciążenia wyjściowego względem punktu bazowego jest zgodny z wektorem przemieszczenia, obciążenie odkłada się tak, jak je widać, natomiast jeśli wektory te są przeciwne, wówczas obciążenie wyjściowe odkładane jest jako odwrócone.



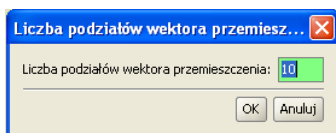
Rys. 7.15 Przykład obciążenia wyjściowego i jego widok na wektorze przemieszczenia

W przypadku gdy w ramach ciągu prętów, na których wskazano wektor przemieszczenia, występują pręty na mimośrodku jedno- lub dwustronnym, układ taki będzie traktowany jako ciągły i współliniowy, na którym można wprowadzić obciążenie ruchome. Poniżej przedstawiono przykłady ciągów prętów z mimośrodkami, na których można wprowadzić obciążenie ruchome:



Rys. 7.16 Układy prętów z mimośrodkami, na których można wprowadzić obciążenie ruchome

Po zdefiniowaniu wektora przemieszczenia program wyświetla dodatkowe okienko, w którym użytkownik powinien podać *Liczbę podziałów wektora przemieszczenia*:

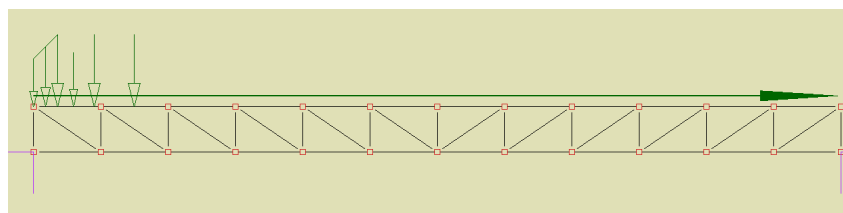


Rys. 7.17 Definiowanie liczby podziałów wektora przemieszczenia

Jeśli odległość między początkiem i końcem wektora przemieszczenia pozwoli na ustawienie przynajmniej jednego częściowego położenia „zespołu pojazdu”, obciążenie ruchome zostanie zdefiniowane. W innym przypadku grupa obciążenia ruchomego nie zostanie wstawiona do projektu. Prawidłowe wstawienie obciążenia ruchomego sygnalizowane jest na ekranie graficznym przeniesieniem obciążeń „zespołu pojazdu” z miejsca jego definiowania w pierwsze pełne położenie na wektorze przemieszczenia oraz strzałką kierunku ruchu prowadzoną od węzła początkowego do węzła końcowego wektora.



Należy pamiętać, że liczba rzeczywistych położenia zespołu pojazdu na wektorze przemieszczenia nie zawsze będzie odpowiadała zadanej liczbie podziałów wektora przemieszczenia. Może być ona mniejsza, gdyż pierwsze i ostatnie położenia mogą, w zależności od sytuacji, wychodzić poza ciąg prętów współliniowych, do którego przykładane jest obciążenie ruchome.

Liczba rzeczywistych położenia zespołu pojazdu na wektorze przemieszczenia dla danej grupy obciążeń ruchomych widoczna jest zawsze w „chmurce” wyświetlanej przy najechaniu kursorem na daną grupę obciążeń ruchomych na ekranie graficznym lub we własnościach grupy obciążeń ruchomych w „drzewie projektu”.



Rys. 7.18 Widok wprowadzonego obciążenia ruchomego



W przypadku gdy przy definiowaniu „zespołu pojazdu” wskażemy punkt bazowy na innym ciągu prętów niż zaznaczone obciążenia lub gdy przy wskazywaniu wektora przemieszczenia początek i koniec wektora będą leżały na różnych ciągach prętów, operacje takie nie zostaną przez program wykonane. Taki stan będzie sygnalizowany ponawianiem aż do skutku (lub przerwania funkcji klawiszem *Esc*) poprzedniego polecenia wyświetlanego przy kursorze myszki.

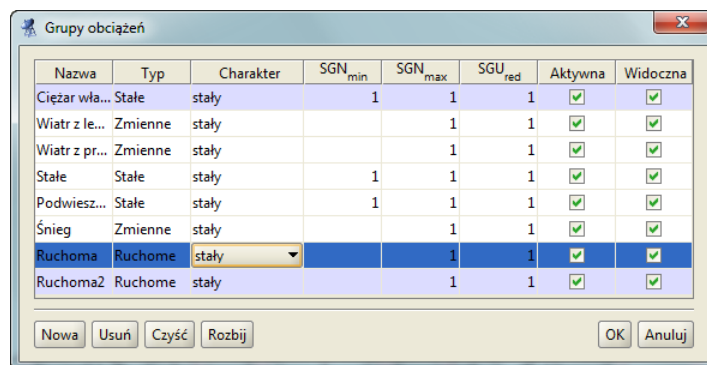
Wprowadzanie grupy obciążenia ruchomego możliwe jest w trybie  *Plaskim – swobodnym* lub  *Przestrzennym - Między węzłami* w dowolnym ustawieniu przestrzennym układu.

### 7.6.3 Edycja obciążenia ruchomego

Na dostępną w programie edycję obciążenia ruchomego składają się dwa odrębne elementy:

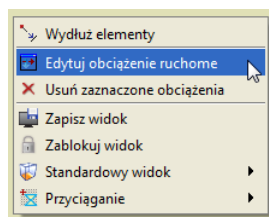
- Edycja parametrów grupy obciążenia ruchomego.
- Edycja wartości obciążeń wchodzących w skład obciążenia ruchomego.

Edycja parametrów grupy obciążenia ruchomego dostępna jest w oknie  *Grup obciążeń*, gdzie można zmienić nazwę grupy obciążenia ruchomego, jej charakter, współczynnik obciążenia oraz ustawić, czy grupa ta jest w projekcie aktywna i widoczna. Dla grupy obciążenia ruchomego nie można natomiast zmienić typu obciążenia, którym jest zawsze w tym przypadku obciążenie ruchome. Poza opisanymi powyżej elementami edycji, w oknie  *Grup obciążeń* możliwe jest jeszcze całościowe (łącznie z podgrupami) usunięcie grupy obciążeń ruchomych lub jej rozbięcie na zestaw zwykłych grup obciążeń zmiennych wykluczających się, odpowiadających grupie obciążenia ruchomego.



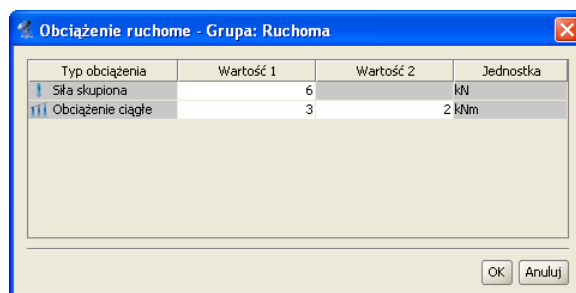
Rys. 7.19 Grupa obciążenia ruchomego

Zaznaczenie grupy obciążenia ruchomego na ekranie graficznym możliwe jest przez kliknięcie na strzałkę wektora przemieszczenia lub na dowolnym obciążeniu składowym w pierwszym jego położeniu (zaznacza się tylko symbol wektora przemieszczenia). Po zaznaczeniu pojedynczej grupy obciążenia ruchomego w menu kontekstowym prawego klawisza myszki mamy dostęp do dwóch funkcji: **Usuń zaznaczone obciążenie** (usuwa w tym przypadku grupę obciążenia ruchomego analogicznie jak funkcja **Usuń** w oknie **Grup obciążeń**), oraz **Edytuj obciążenie ruchome**.



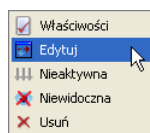
Rys. 7.20 Wywołanie edycji wartości obciążenia ruchomego

Edycja wartości obciążeń wchodzących w skład obciążenia ruchomego dostępna jest dla zaznaczonego na ekranie graficznym pojedynczego obciążenia ruchomego z menu kontekstowego prawego klawisza myszki **Edytuj obciążenie ruchome**. Funkcja ta pozwala tylko na zmianę wartości obciążeń wchodzących w skład „zespołu pojazdu”, natomiast zmianie nie może podlegać charakter obciążeń i ich położenie. Należy pamiętać, że przy wpisaniu wartości z przeciwnym znakiem możemy również zmienić zwrot obciążenia w ramach danego kierunku. Po wywołaniu funkcji otwarte zostanie okno **Obciążenie ruchome**, w którym pojedynczo możemy edytować wartości obciążeń „zespołu pojazdu” danej grupy obciążenia ruchomego.



Rys. 7.21 Okno edycji wartości obciążenia ruchomego

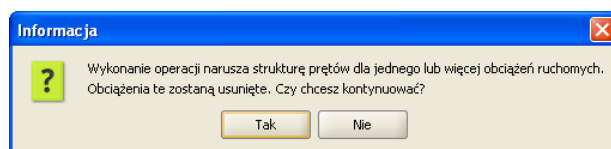
Przy edycji poszczególnych wartości na ekranie graficznym podświetlane jest obciążenie, którego edycja aktualnie dotyczy i na bieżąco zmieniana jest jego graficzna reprezentacja. Po wciśnięciu klawisza OK wszystkie wprowadzone zmiany zostaną uwzględnione w schemacie statycznym. Tak wprowadzona zmiana wartości obciążeń odnosi się do wszystkich położen „zespołu pojazdu”. Funkcja **Edycji** obciążenia ruchomego dostępna jest również w menu kontekstowym prawego klawisza myszki w „drzewie projektu” w gałęzi **Grupy obciążeń** dla grupy obciążenia ruchomego.



Rys. 7.22 Menu w „drzewie projektu” dla grupy obciążenia ruchomego

#### 7.6.4 Wpływ modyfikacji układu na obciążenia ruchome

Każda zmiana (usunięcie, przesunięcie lub odsunięcie pręta, zmiana położenia węzła) w układzie statycznym prowadząca do utraty ciągłości lub współliniowości ciągu prętów, na których przyłożono obciążenie ruchome, powoduje usunięcie grupy obciążenia ruchomego po zatwierdzeniu odpowiedniego komunikatu jak niżej:



Rys. 7.23 Komunikat o konieczności usunięcia grupy obciążenia ruchomego

Każda próba zamiany pręta na cięgno, do którego przyłożono obciążenie ruchome a także początek i koniec wektora przemieszczenia, prowadzi do usunięcia grupy obciążenia ruchomego po zatwierdzeniu odpowiedniego komunikatu.

Kopiowanie pojedynczego pręta z grupy prętów współliniowych obciążonych obciążeniem ruchomym wykonywane jest zawsze bez kopiowania obciążenia ruchomego, niezależnie od miejsca jego przyłożenia.

Dla jednocześnie zaznaczonej całej grupy prętów, do której przyłożone jest obciążenie ruchome, możliwa jest opcja przesuwania, odsuwania i kopiowania prętów z tym obciążeniem ruchomym, gdy jest ono również zaznaczone. Analogiczna możliwość dla tak zdefiniowanej grupy prętów występuje przy kopiowaniu wielokrotnym z zaznaczoną opcją **Kopiuj z obciążeniami**.

Funkcje modyfikujące odbicia lustrzanego i obrotu również mogą prowadzić do usunięcia obciążenia ruchomego, o ile na skutek ich działania dojdzie do utraty ciągłości lub współliniowości ciągu prętów, na których przyłożono obciążenie ruchome.

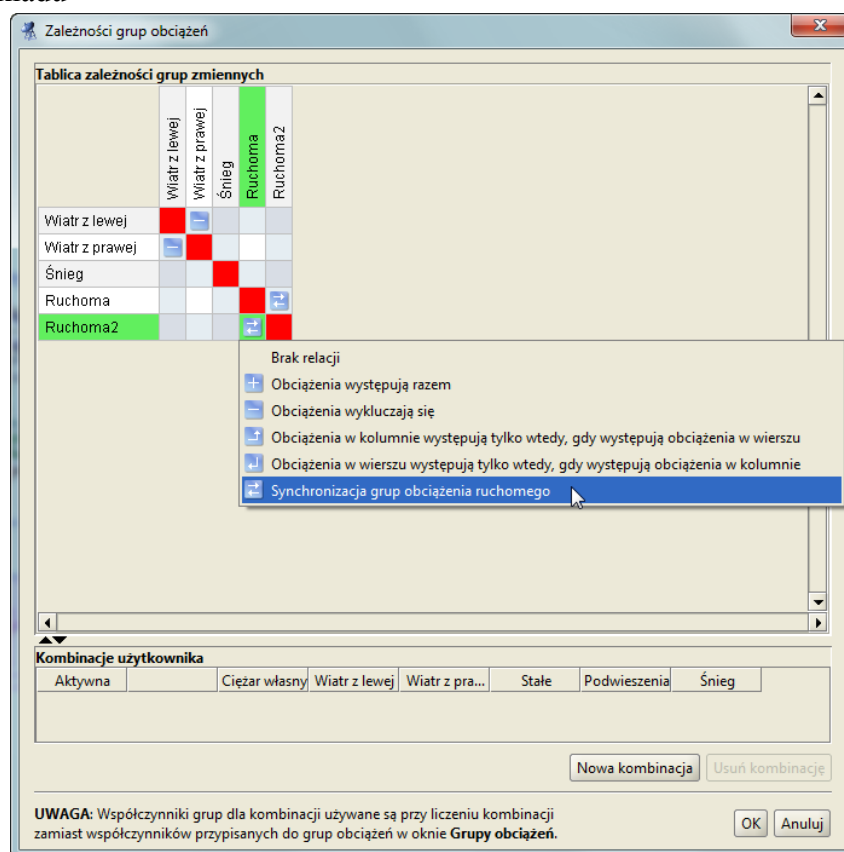
Ponieważ, jak widać, obciążenia ruchome są bardzo wrażliwe na wiele modyfikacji prętów, do których są przyłożone, wskazane jest definiowanie obciążeń ruchomych po ustaleniu ostatecznej struktury prętowej układu.

Funkcje dzielenia i scalania prętów, do których przyłożono obciążenie ruchome, nie zmieniają ciągłości i współliniowości prętów i w związku z tym nie mają wpływu na przyłożone obciążenie ruchome.

Zmiany pozostałych obciążeń, przekrojów prętów, położenia układu lokalnego oraz wprowadzenie w prętach mimośrodów, a także ukrywanie części układu nie wpływają na grupę obciążenia ruchomego.

#### 7.6.5 Synchronizacja grup obciążenia ruchomego

Dla dwóch lub więcej grup obciążenia ruchomego, w przypadku gdy zawierają one taką samą liczbę połączeń obciążenia na wektorze przemieszczenia, można zastosować funkcję ich synchronizacji. Opcja synchronizacji kilku grup obciążenia ruchomego w trakcie obliczeń statycznych wpływa jedynie na budowę obwiedni sił wewnętrznych i naprężeń. Funkcję tę wywołujemy w oknie **Zależności grup obciążeń** w **Tablicy zależności grup zmiennych**. Na przecięciu wiersza jednej grupy ruchomej z kolumną drugiej grupy ruchomej wybieramy relację **Synchronizacji grup obciążenia ruchomego**.



Rys. 7.24 Synchronizacja grup obciążenia ruchomego

Relacja ta jest dostępna tylko dla takich dwóch grup obciążenia ruchomego, które zawierają taką samą ilość rzeczywistych położeń obciążenia na wektorze przemieszczenia. Po ustawieniu takiej relacji program dalej kolejne położeń obciążenia ruchomego w ramach jednej grupy będzie widział jako wzajemnie wykluczające się, ale dodatkowo wewnątrz będzie zakładał, że pierwsze położenie jednej grupy występuje zawsze razem z pierwszym położeniem drugiej grupy obciążenia ruchomego i tak dalej. Funkcja ta może być wykorzystywana np. przy obciążeniu pojazdem, gdy jego prawa i lewa grupa kół poruszają się po innej grupie prętów współliniowych, jak w przypadku suwnicy. Przy jednoczesnym rozbiciu dwóch zsynchronizowanych grup obciążenia ruchomego, w tabeli relacji zachowane zostaną wszystkie wewnętrzne relacje podgrup, łącznie z relacjami synchronizacji.

W przypadku rozbicia jednej z grup obciążenia ruchomego, która ma ustawioną relację synchronizacji z inną grupą ruchomą, w tabeli relacji utracone zostaną tylko relacje synchronizacji obciążeń (relacje wykluczania pozostaną bez zmian). Synchronizacja grup obciążenia ruchomego nie wpływa na wyniki dla poszczególnych grup obciążeń ruchomych i ich prezentację na zakładce **Wyniki**. W tym przypadku synchronizację grup obciążenia ruchomego można przeprowadzić ręcznie, wybierając odpowiednie położenie w ramach danej grupy. Przy synchronizacji dwóch grup obciążenia ruchomego należy pamiętać, że sprawdzany warunek podziału wektora przemieszczenia na jednakową ilość położeń nie gwarantuje całkowitej równoległości zadanego obciążenia. Aby równoległość ta była zachowana, muszą być spełnione jeszcze dwa dodatkowe warunki, które zależą od działań użytkownika: długość i kierunek obu wektorów przemieszczenia muszą być takie same.

### 7.6.6 Obliczenia oraz prezentacja wyników dla grupy obciążenia ruchomego

Posługiwanie się w projekcie grupami obciążenia ruchomego, analogicznie jak w przypadku grup typu „multi”, ma sens tylko w przypadku, gdy chcemy analizować wyniki dla automatycznie budowanej obwiedni. Grupa obciążeń ruchomych podczas obliczeń statycznych widziana jest jako kilka (kilkanaście) wzajemnie wykluczających się podgrup, odpowiadających kolejnym położeniom „zespołu pojazdu” na wektorze przemieszczenia. Obwiednia sił wewnętrznych i naprężeń od tak zdefiniowanych podgrup i ich wzajemnych relacji wykonywana jest w programie automatycznie. W przypadku poszukiwania wyników dla konkretnej zdefiniowanej kombinacji lub przy obliczeniach dla układów z ciągami oraz przed wymiarowaniem grup i sumy grup obciążeń, zaleca się rozbicie wszystkich grup obciążenia ruchomego. W przypadku braku takiego

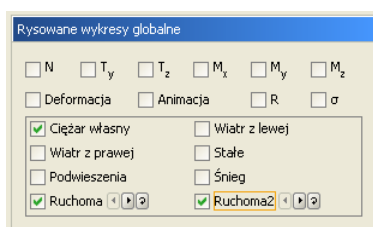


## Obciążenia układu

rozbicia należy pamiętać, że zarówno grupy „multi”, jak i grupy obciążeń ruchomych nie będą dostępne w oknie budowania kombinacji (nie mogą wchodzić w skład kombinacji) ani w oknie wyboru grup i sumy grup do wymiarowania. W przypadku obliczeń statycznych układów z ciągniami, grupy typu „multi” oraz grupy obciążeń ruchomych nie będą również dostępne w oknie wyboru do obliczeń statycznych. Grupy obciążeń ruchomych można wykorzystywać w programie do analizy wyników sił wewnętrznych i naprężeń dla obwiedni. Po rozbiciu grupy obciążenia ruchomego, utworzone w ten sposób grupy mogą zostać wykorzystane do analizy wyników dla kombinacji użytkownika oraz dowolnej sumy grup obciążeń. W przypadku zastosowania w projekcie grup obciążeń ruchomych wymiarowanie indywidualne lub zbiorcze należy zawsze prowadzić jedynie dla obwiedni. We wszystkich innych przypadkach należy się posługiwać rozbitymi grupami obciążeń ruchomych. Inaczej nie będą one dostępne do wymiarowania.

W raporcie ze statyki wyniki dla grupy obciążenia ruchomego można drukować jedynie dla wybranego na zakładce **Wyniki** w danej chwili położenia obciążenia ruchomego. Analogicznie w przypadku wydawania wyników dla sumy grup, w skład której wchodzi obciążenie ruchome, wyniki brane są dla aktualnego, konkretnego położenia tego obciążenia ruchomego. Gdyby użytkownik jednak chciał zobaczyć na raz wyniki statyki od wszystkich podgrup obciążenia ruchomego, należy przed wykonaniem raportu grupy te rozbić i przeliczyć ponownie projekt. W przypadku raportów z obwiedni dla projektów zawierających obciążenia ruchome, przy każdym ekstremum wyszczególnione są grupy, które to ekstremum budują. Jak pamiętamy, w przypadku grup „multi” był to numer tej grupy i w nawiasie podana lista prętów, na których występuje obciążenie zmienne. Analogicznie w przypadku grupy obciążenia ruchomego jest to numer tej grupy i w nawiasie podane wybrane położenie „zespołu pojazdu” na wektorze przemieszczenia (zawsze jedno, bo wszystkie podgrupy są wzajemnie wykluczające się).

Po obliczeniach statycznych, analizując wyniki dla grupy obciążeń ruchomych na zakładce **Wyniki**, mamy do dyspozycji dodatkową możliwość przeglądania wykresów sił wewnętrznych układu, uwzględniając zmienność położenia „zespołu pojazdu” w kolejnych położeniach na wektorze przemieszczenia. Aby taka analiza była możliwa, należy wybrać grupę obciążenia ruchomego, zaznaczając odpowiedni znacznik przed nazwą grupy na zakładce **Wyniki**. Wówczas funkcję wizualizacji można realizować na pomocą małych strzałek zlokalizowanych za nazwą każdej grupy obciążeń ruchomych, pozwalających przełączać kolejną lokalizację obciążenia ruchomego wraz z odpowiadającym jej wykresem sił wewnętrznych lub naprężeń (wstecz lub do przodu). Każde pojedyncze kliknięcie strzałeczki zmienia położenie pojazdu o jedną lokalizację w lewo lub w prawo. Za strzałkami przy grupie znajduje się jeszcze jeden dodatkowy przycisk, którego wciśnięcie powoduje automatyczne, płynne przełączanie kolejnych położen pojazdu, łącznie z zapętleniem ruchu w danej grupie.

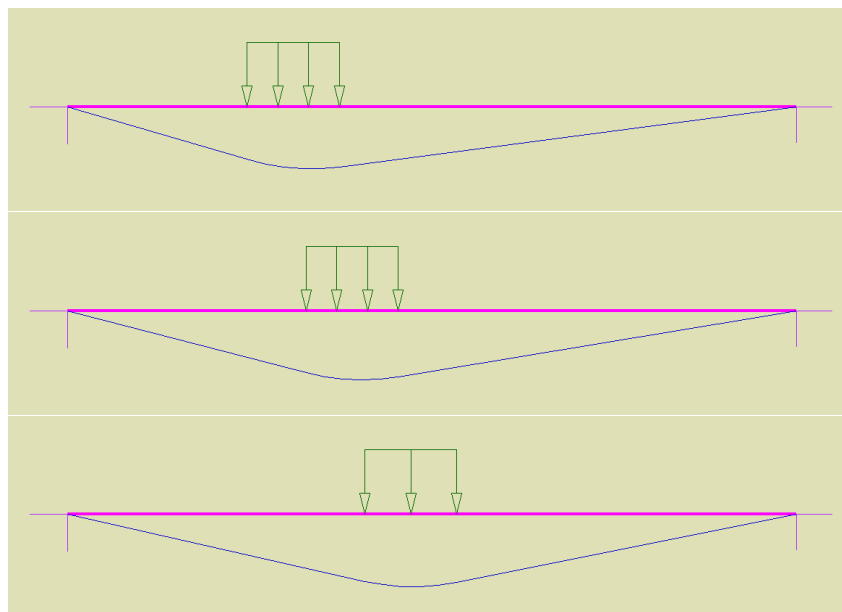


Rys. 7.25 Zakładka Wyniki – sterowanie grupą obciążenia ruchomego

Przy włączonym zapętleniu ruchu wskazane jest odczekanie do przynajmniej dwóch pełnych przebiegów obciążenia ruchomego, co pozwala programowi prawidłowo wyskalować wielkości zmieniających się wykresów (skalowanie odbywa się zawsze w pierwszym pełnym przebiegu obciążenia ruchomego). Na czas obracania, przesuwania i zoomowania układu ruch zapętlony obciążenia ruchomego jest wstrzymywany i ponownie uruchamiany po zakończeniu operacji.


W przypadku wykorzystania w projekcie kilku grup obciążeń ruchomych, przy zapętlenym ruchu wszystkich lub kilku pojazdów, za pomocą strzałek przy danej grupie (działających także w fazie zapętlenia) można odpowiednio synchronizować ruch pojazdów. Wizualizację zmienności położenia pojazdu, a w konsekwencji również zmienność wykresów sił wewnętrznych i naprężeń, można analizować dla pojedynczej grupy obciążeń ruchomych, kilku grup obciążeń ruchomych z odpowiednią synchronizacją lub dla dowolnej sumy zwykłych grup stałych i zmiennych oraz obciążenia ruchomego. Jedynym wyjątkiem jest zablokowanie możliwości obliczenia  $\sigma_{red\ max}$  w oknie naprężeń zredukowanych przy włączonym zapętleniu grupy obciążenia ruchomego. Na zakładce **Wyniki** grupa obciążeń ruchomych zawsze prezentowana jest w jednej lokalizacji, takiej której odpowiadają prezentowane wyniki sił wewnętrznych zarówno dla obwiedni sił wewnętrznych, jak i dla grup i sumy grup obciążeń.







Rys. 7.26 Widoki przemieszczającego się obciążenia ruchomego


Przy włączonej widoczności obciążeń i schematów statycznych w oknie *Ustawień* dla zakładki *Wyniki*, przy prezentacji wyników dla obwiedni, podczas zmieniania lokalizacji na wybranym przęcie, prezentowane są wyniki obwiedni sił wewnętrznych oraz odpowiadające im schematy obciążenia (tylko te, które budują aktualnie prezentowaną wartość). Także w tym przypadku, gdy w skład prezentowanej obwiedni wchodzi grupa obciążenia ruchomego, obciążenie to pokazywane jest tylko w lokalizacji która dokładnie odpowiada wartościom prezentowanych sił wewnętrznych. Różnica w stosunku do zwykłych grup obciążeń jest taka, że przy prezentacji schematów dla obwiedni obciążenia ją budujące są podświetlane, a pozostałe wyszarzone, natomiast dla grupy obciążenia ruchomego wyświetlane jest zawsze tylko jedno właściwe położenie a pozostałe położenia są niewidoczne. W przypadku gdy schematy statyczne

w oknie  *Ustawień* są wyłączone, grupa obciążeń ruchomych zawsze prezentowana jest w położeniu wyjściowym, niezależnie od tego, które jej rzeczywiste położenie buduje aktualnie wyświetlane wyniki obwiedni.


## 7.7 IDENTYFIKACJA OBCIĄŻEŃ POWIELONYCH

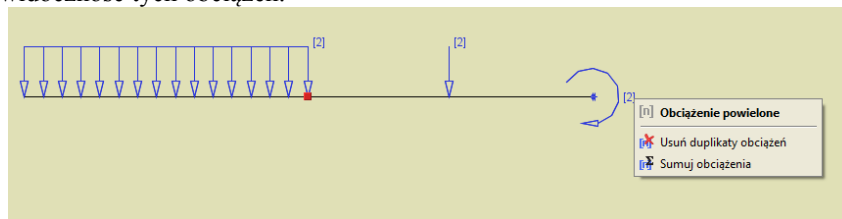
Ponieważ w programie łatwo jest wprowadzić na jednym przęcie kilka takich samych obciążeń, program identyfikuje taką sytuację jako potencjalny błąd użytkownika przy wprowadzaniu danych. Błąd ten nie skutkuje żadnymi konsekwencjami obliczeniowymi, oczywiście poza tym, że wyniki będą wyświetlone od tak zadanych obciążeń powielonych. Dodatkowym utrudnieniem przy identyfikacji tego typu obciążeń jest fakt, że ich reprezentacja graficzna na ekranie programu idealnie się pokrywa. Przez obciążenia powielone program rozumie zadane na tym samym przęcie i w tej samej grupie obciążeń, obciążenia tego samego typu, tak samo zlokalizowane, zadane w tym samym kierunku i o tej samej wartości. Obciążenia tego samego typu zadane w różnych grupach obciążeń, o różnej wartości lub różnym kierunku nie są rozpoznawane jako zduplikowane. W przypadku zadania tak zdefiniowanych obciążeń powielonych, przy oznaczeniu graficznym danego obciążenia, na widoku modelu wyświetlana jest ilość powieleń obciążenia zapisana w nawiasie kwadratowym np. [3], co oznacza, że na danym przęcie trzykrotnie powielono dany typ obciążenia. Kliknięcie prawym klawiszem myszki na tym oznaczeniu powoduje pojawienie się dodatkowego krótkiego menu, zawierającego dwie funkcje:

-  **Usuń duplikaty obc.** – powoduje usunięcie wszystkich duplikatów i pozostawienie jednego obciążenia tego typu na przęcie.
-  **Sumuj obciążenia** – powoduje sumowanie wszystkich duplikatów w jedno obciążenie o nowych wartościach, powstałych przez wymnożenie dotychczasowych przez ilość duplikatów.

Dodatkowo, w przypadku gdy na minimum jednym przęcie w modelu wystąpi obciążenie powielone, w prawym górnym narożniku ekranu graficznego pojawi się symbol , również oznaczający występowanie obciążeń powielonych, tym razem w całym modelu. Przy kliknięciu prawym klawiszem myszki na tym symbolu pojawi się dodatkowe menu (jak opisane powyżej), przy czym tym razem operacje usuwania lub sumowania duplikatów będą dotyczyły wszystkich prętów układu, na których wystąpiło obciążenie powielone. Symbole obciążeń po-





## Obciążenia układu

wielonych wyświetlane są tylko wówczas, gdy na widoku danej zakładki programu, w oknie  **Ustawień** zaznaczona jest widoczność tych obciążeń.



Rys. 7.27 Oznaczenia duplikatów dla obciążeń powielonych

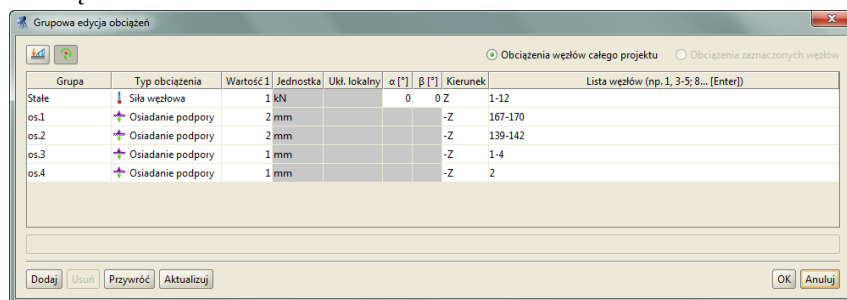
## 7.8 GRUPOWA EDYCJA OBCIĄŻEŃ PRĘTOWYCH I WĘZŁOWYCH

Funkcję grupowej edycji obciążeń wywołujemy z menu górnego **Edycja** –  **Grupowa edycja obciążeń**. Jeśli w układzie przed wywołaniem funkcji nie były zaznaczone żadne obiekty projektu (pręty lub węzły), wówczas edycja będzie dotyczyła wszystkich obciążeń zadanych w modelu (prętowych i węzłowych), z wyjątkiem obciążeń ruchomych, niezależnie od tego, czy pręty i węzły są widoczne czy też częściowo ukryte. Nie ma tu też znaczenia, czy dana grupa obciążeń jest widoczna czy też ukryta. Gdy przed wywołaniem funkcji były zaznaczone jakieś elementy modelu (pręty lub węzły), wówczas domyślnie edycja będzie dostępna jedynie dla wybranych elementów, z możliwością przełączenia się w każdej chwili na edycję wszystkich obciążeń prętowych lub węzłowych. Wówczas elementy wcześniej nie zaznaczone zostaną dodane do selekcji. Ponieważ w trakcie edycji obciążeń użytkownik może na bieżąco śledzić skutki zmian wprowadzanych na głównym ekranie graficznym, zalecane jest takie ustawienie widoku, by można było swobodnie obserwować skutki zmian wprowadzonych do układu. Ze względu na przyjęty model  **Grupowej edycji obciążeń**, przed przystąpieniem do edycji użytkownik musi pozbyć się z modelu wprowadzonych obciążeń powielonych (o ile one występują). Obciążenia powielone to takie, które są identyczne co do typu, wartości i kierunku oraz zadane zostały w tej samej grupie i na tych samych prętach. W przypadku gdy w modelu występują obciążenia powielone i użytkownik wywoła funkcję  **Grupowej edycji obciążeń**, przed jej uruchomieniem zostanie poproszony o scalenie lub usunięcie tego typu obciążeń. Po wywołaniu funkcji  **Grupowej edycji obciążeń** otwarte zostanie okno edycyjne jak niżej:



Grupa	Typ obciążenia	Wartość 1	Wartość 2	Jednostka	x1/L	x2/L	Ukt. lokalny	$\alpha$ [°]	$\beta$ [°]	Kierunek	Lista prętów (np. 1, 3-5; 8... [Enter])
Stale	Obciążenie ciągłe	1	1	kN/m	0	1	<input type="checkbox"/>	0	0	0 Z	11-12, 83, 93, 109, 112, 131, 133, 140, 143
Stale	Obciążenie ciągłe	1	1	kN/m	0	1	<input type="checkbox"/>	0	0	0 Z	86, 94, 110-111
Stale	Obciążenie ciągłe	1	1	kN/m	0	1	<input type="checkbox"/>	0	0	0 Z	139, 142
Stale	Siła skupiona	0,17		kN	0		<input type="checkbox"/>	0	0	0 Z	352
Stale	Siła skupiona	0,17		kN	1		<input type="checkbox"/>	0	0	0 Z	352
Stale	Siła skupiona	20		kN	0		<input type="checkbox"/>	0	0	0 Z	144
Stale	Siła skupiona	20		kN	1		<input type="checkbox"/>	0	0	0 Z	146
lod	Siła skupiona	0,17		kN	0		<input type="checkbox"/>	0	0	0 Z	161, 163, 167, 173, 192, 201, 207, 211, 217, 222, 22...
lod	Siła skupiona	0,17		kN	1		<input type="checkbox"/>	0	0	0 Z	161, 163
lod	Siła skupiona	0,17		kN	1		<input type="checkbox"/>	0	0	0 Z	162, 167, 173, 192, 201, 207, 211, 217, 222, 228, 23...
lod	Siła skupiona	0,17		kN	1		<input type="checkbox"/>	0	0	0 Z	252-253, 255, 258, 269, 271-272
lod	Siła skupiona	0,17		kN	1		<input type="checkbox"/>	0	0	0 Z	260
lod	Siła skupiona	0,45		kN	0		<input type="checkbox"/>	0	0	0 Z	1-2, 4, 6, 8, 10
lod	Siła skupiona	0,45		kN	1		<input type="checkbox"/>	0	0	0 Z	1-2, 4, 6, 8, 10
oziebn.	Podgrzanie pręta	-42		°C							1-14, 16-18, 20-21, 23-25, 27-32, 35-36, 39-43, 46-...
podgr.	Podgrzanie pręta	40		°C							1-14, 16-18, 20-21, 23-25, 27-32, 35-36, 39-43, 46-...
wiatr z przodu 1	Siła skupiona	-5		kN	1		<input type="checkbox"/>	270	90		132
wiatr z przodu 1	Siła skupiona	-5		kN	0		<input type="checkbox"/>	450	90		134
wiatr z przodu 1	Siła skupiona	0,5		kN	0		<input checked="" type="checkbox"/>	270	0-Y		5, 9, 147
wiatr z przodu 1	Siła skupiona	0,5		kN	1		<input checked="" type="checkbox"/>	270	0-Y		5, 9, 147
wiatr z lewej 1	Siła skupiona	-6		kN	0		<input type="checkbox"/>	90	0-Y		96, 134
wiatr z lewej 1	Siła skupiona	0,5		kN	0		<input checked="" type="checkbox"/>	270	0-Y		1, 4, 8
wiatr z lewej 1	Siła skupiona	0,5		kN	1		<input checked="" type="checkbox"/>	270	0-Y		1, 4, 8
wiatr z lewej 2	Siła skupiona	-0,33		kN	0		<input checked="" type="checkbox"/>	0	0 Z		261

Rys. 7.28 Okno Grupowej edycji obciążeń dla obciążeń prętowych

## Obciążenia układu




Rys. 7.29 Okno Grupowej edycji obciążeń dla obciążeń węzłowych

Z lewej strony, w górnej części okna znajdują się dwa przyciski   przełączające edycję obciążeń prętowych lub węzłowych układu. Na głównym ekranie graficznym przy edycji obciążeń prętowych widok automatycznie przełącza się na zakładkę **Obciążenia** i automatycznie włączana jest numeracja prętów. Analogicznie przy edycji obciążeń węzłowych, również zostaniemy przełączeni na zakładkę **Obciążenia**, ale tym razem włączona zostanie automatycznie numeracja węzłów. W obu przypadkach numeracja prętów i węzłów zostanie zawsze włączona na czas działania funkcji edycji, niezależnie od ustawień użytkownika w zakresie widoczności numeracji w oknie **Ustawień**. W górnej części okna, po prawej stronie, znajdują się przełączniki pozwalające w każdej chwili rozszerzyć zakres aktualnie edytowanych obciążeń, odpowiednio do wszystkich prętów lub węzłów układu. Po wybraniu tej opcji nie ma już powrotu do edycji obciążeń dla wcześniej zaznaczonych prętów lub węzłów, gdyż selekcja została już poszerzona na wszystkie elementy układu. W dolnej części okna po lewej stronie znajdują się cztery przyciski:

- **Dodaj** – pozwala na dodanie kolejnego wiersza w tabeli, umożliwiającego wprowadzenie dowolnych, nowych obciążeń na odpowiednio zdefiniowanej przez użytkownika liście prętów lub węzłów.
- **Usuń** – opcja pozwalająca usunąć zaznaczony wiersz tabeli, a wraz z nim wybrane obciążenie, z przypisanej do niego listy prętów lub węzłów.
- **Przywróć** – opcja przywracająca stan wyjściowy (taki jak zaraz po wywołaniu funkcji) bez potrzeby wychodzenia z okna opcją **Anuluj**.
- **Aktualizuj** – opcja porządkująca wprowadzone dotychczas zmiany edycyjne w oknie, polegająca na uszeregowaniu listy obciążeń wg przyjętych reguł, scalająca wiersze opisujące takie same obciążenia i porządkująca listy prętów lub węzłów z maksymalnym wykorzystaniem ich agregacji.

W prawym dolnym narożniku okna znajdują się dwa przyciski:

- **OK** – akceptujący wszystkie zmiany wprowadzone w oknie  **Grupowej edycji obciążeń** (pod warunkiem, że funkcja nie sygnalizuje błędów edycyjnych).
- **Anuluj** – funkcja pozwalająca na wyjście z okna dialogowego bez akceptacji jakichkolwiek zmian wprowadzonych w tym oknie przez użytkownika.

Nad dolnymi przyciskami znajduje się pojedynczy wiersz, w którym wyświetlane są komunikaty o ewentualnych błędach w edycji i zadawaniu obciążeń. W przypadku wystąpienia takiego błędu zostanie wyświetlony odpowiedni komunikat, a wiersz, którego on dotyczy zostanie wyświetlony na czerwono. Po poprawieniu błędu edycji wyświetlony zostanie kolejny komunikat błędu itd., do momentu aż wszystkie błędy w oknie edycji nie zostaną poprawione. W przypadku wyświetlania przez program komunikatu błędu użytkownik nie może opuścić okna edycji, z uwzględnieniem akceptacji wprowadzonych zmian, do momentu usunięcia wszystkich problemów w oknie edycji (można zawsze przerwać działanie funkcji bez wprowadzania zmian opcją **Anuluj**).

W głównej części okna znajduje się tabela z kolejno wyświetlonymi w wierszach obciążeniami prętów. Domyślnie wszystkie obciążenia są posortowane kolejno, względem trzech pierwszych kolumn, czyli grupy: obciążenia, typu obciążenia i jego wartości. Ułatwia to szukanie danego obciążenia na liście. Przy dołożeniu przez użytkownika kolejnych obciążeń lub modyfikacji istniejących, wcześniejsze przycisku **Aktualizuj** spowoduje ponowne posortowanie tabeli. W pozostałych kolumnach tabeli użytkownik może dowolnie modyfikować pozostałe parametry obciążenia, takie jak: wartość, położenie, układ współrzędnych i kierunek. Zakres dostępnych do modyfikacji parametrów, zależy od typu obciążenia i aktualnie uruchomionej wersji programu (2D lub 3D), a także od tego czy na liście prętów w danym wierszu znajdują się pręty typu ciągnio (mają znacznie ograniczoną liczbę możliwych obciążeń i ich lokalizacji).


W ostatniej kolumnie tabeli znajduje się w pełni edytowalna lista prętów lub węzłów, do których przyłożone jest dane obciążenie. Kolejne numery prętów na liście muszą być oddzielone od siebie przecinkiem lub średnikiem (spacje są bez znaczenia, gdyż program pomija je w analizie numerów). Numerację prętów lub węzłów można również podawać w formie zagregowanej, wówczas zapis typu: 8-15; oznacza, że obciążenie zostanie wprowadzone na wszystkich prętach lub węzłach od numeru 8 do 15. Przy wprowadzaniu i modyfikacji listy prętów nie mają znaczenia takie elementy, jak kolejność wprowadzonej numeracji czy podwójne użycie tego samego numeru w ramach jednego wiersza (wówczas obciążenie i tak zostanie przyłożone jednokrotnie). Po użyciu funkcji

## Obciążenia układu

**Aktualizuj** program automatycznie przebuduje listy, porządkując ich kolejność z ewentualnym wykorzystaniem agregacji i pozbywając się ewentualnych powtórzeń.

## 7.9 OBCIĄŻENIA POWIERZCHNIOWE

### 7.9.1 Informacje ogólne

W programie  **R3D3 Rama 3D** umożliwiono zadawanie obciążeń powierzchniowych na dowolną konstrukcję prętowo - szkieletową. Funkcja ta jest dostępna jedynie dla przestrzennej odmiany programu **R3D3**. Dla założonych w modelu obciążeń powierzchniowych program sam dokonuje rozkładu zdefiniowanego obciążenia powierzchniowego na najbardziej odpowiadające mu obciążenia ciągłe prętowe (równomierne lub trapezowe) i skupione siły węzłowe. Funkcja w szczególności przeznaczona jest do modelowania następujących typów obciążeń:

- Obciążenia śniegiem i wiatrem połaci dachowych oraz prętowych struktur płaskich i przestrzennych, np. stropodachów i kopuł.
- Obciążenia wiatrem konstrukcji prętowych konstrukcji ścian.
- Obciążenia ciężarem własnym pokrycia: połaci dachowych, dachów, stropów o konstrukcji prętowej oraz prętowych struktur przestrzennych.
- Obciążeń użytkowych równomiernych stropów o konstrukcji prętowej (pojedynczo o konstrukcji indywidualnej lub zbiorczo o konstrukcji powtarzalnej).
- Obciążeń trapezowych lub trójkątnych od parcia gruntu na konstrukcję szkieletową.
- Obciążenia pojedynczych prętów lub elementów (dowolnego pochodzenia) zbierane z obszaru o typowym lub nieregularnym kształcie.

Jak widać z powyższego wykazu, zakres stosowania funkcji obciążenia powierzchniowego jest bardzo szeroki i obejmuje praktycznie wszystkie główne obciążenia występujące w typowych konstrukcjach budowlanych.

Na obciążenie powierzchniowe w programie składają się następujące, podstawowe elementy:

- **Pręty obciążenia powierzchniowego** – wyselekcjonowana przez użytkownika lista prętów, do której będzie przypisane zadawane obciążenie powierzchniowe (do tego samego pręta może być przypisanych kilka obciążeń powierzchniowych w modelu). Pręty takie przeważnie dla większości obciążeń i konstrukcji powinny znajdować się na jednej płaszczyźnie równoległej do płaszczyzny obciążenia (np. na jednej połaci dachu lub ścianie budynku). Algorytm rozkładu obciążeń powierzchniowych jest na tyle ogólny, że będzie działał również dla prętów obciążenia powierzchniowego usytuowanych dowolnie w przestrzeni. Wówczas przed rozkładem zostaną one zrzutowane prostokątnie na zdefiniowaną płaszczyznę obciążenia, np. pozioma płaszczyzna obciążenia i pręty szkieletu kopuły. Stąd wniosek, że w rozkładzie zostaną zawsze pominięte pręty (niezależnie od ich selekcji), które będą dokładnie prostopadłe do płaszczyzny obciążenia (nie będą miały liniowego rzutu na tę płaszczyznę). Analogicznie będzie w przypadku prętów typu ciągnio, które z założenia nie mogą być obciążone prostopadłe do osi pręta na ich długości. Pręty tego typu zostaną pominięte w rozkładzie.
- **Płaszczyzna obciążenia** – zdefiniowana przez użytkownika płaszczyzna, na której zadane będzie obciążenie powierzchniowe. Płaszczyzna obciążenia może być zdefiniowana w trybie płaskim przez wskazanie dwóch punktów (będzie ona wówczas zawsze prostopadła do powierzchni ekranu monitora) lub w trybie przestrzennym przez wskazanie trzech dowolnych punktów płaszczyzny na elementach układu. Ponieważ płaszczyzna obciążenia jest praktycznie dowolna, w programie można zadawać np. zarówno obciążenia połączeniowe, jak i na rzut połaci. Stąd np.:
  - **obciążenie wiatrem** – będzie obciążeniem połączeniowym prostopadłym do połaci.
  - **obciążenie ciężarem własnym pokrycia** – będzie obciążeniem połączeniowym pionowym,
  - **obciążenie śniegiem** – będzie obciążeniem pionowym zadanym na rzut połaci.

Dla wszystkich tego typu obciążeń, zadanych zgodnie z fizyką ich działania, nie jest wymagane przeliczanie ich wartości (pobranych bezpośrednio z norm obciążeniowych) przez współczynniki funkcji trygonometrycznych, wynikających z nachylenia połaci i kierunku rozkładu. W przypadku obciążeń powierzchniowych dachów zaleca się zachować następującą kolejność działania: pierwsze zadajemy (odsunięte od układu) obciążenie powierzchniowe śniegiem na wszystkie połacie na raz, następnie obciążenie powierzchniowe ciężarem własnym pokrycia dla każdej połaci osobno, a na końcu wszystkie te obciążenia odsuwamy pionowo. Na samym końcu zadajemy na każdej połaci osobno obciążenie wiatrem. Zachowanie takiej kolejności zadawania obciążeń powierzchniowych dla dachów zapewni największą przejrzystość modelu w trakcie definiowania tych obciążeń.




## Obciążenia układu



- **Obszar obciążenia** – określony i wydzielony przez użytkownika obszar jednospójny leżący w płaszczyźnie obciążenia, na którym przyłożone będzie obciążenie powierzchniowe. Domyślnie jest to otoczka wypukła opisana na wszystkich rzutowanych na płaszczyznę obciążenia prętach.
- **Wartość, kierunek i zwrot obciążenia powierzchniowego** - wartość obciążenia w  $\text{kN/m}^2$ , kierunek działania obciążenia powierzchniowego (jeden z kierunków osi globalnego układu współrzędnych lub kierunek prostopadły do płaszczyzny obciążenia) oraz jego zwrot określony znakiem plus lub minus wartości obciążenia.

W modelu układu statycznego może być zdefiniowanych wiele obciążeń powierzchniowych, przypisanych do tych samych lub różnych prętów. Obciążenie powierzchniowe pamiętane jest w modelu oraz zapisane jest w pliku projektu wraz z przypisanym do niego rozkładem na poszczególne, wybrane pręty układu. Każda modyfikacja wprowadzona do tego obciążenia odpowiednio modyfikuje również rozkład obciążeń na odpowiednich prętach przypisanych do tego obciążenia.

Ponieważ w trakcie rozkładu obciążenia powierzchniowego na wybrane pręty i węzły układu, przed wykonaniem rozkładu program rzutuje prostokątnie wszystkie wybrane pręty na płaszczyznę obciążenia, należy pamiętać o konsekwencjach takiego działania w niektórych przypadkach szczególnych. Pierwszy z nich to taki, w którym po rzutowaniu na płaszczyznę obciążenia rzuty dwóch prętów znajdujących się jeden za drugim w części lub w całości pokrywają się. W takim przypadku obciążenie po rozkładzie przypadnie po połowie na oba pręty, których rzuty się pokrywają. Tego przypadku należy przeważnie unikać, wybierając zawsze właściwe pręty do rozkładu. Jedyny wyjątek stanowią tu mogą elementy prętowe kolejnych stropów budynku o dokładnie takim samym układzie konstrukcyjnym i takich samych obciążeniach. W takim przypadku dla np. 3 kondygnacji można zadać dla elementów stropowych każdej z nich trzy odrębne obciążenia powierzchniowe lub zadać jedno obciążenie powierzchniowe o wartości 3 razy większej, działające jednocześnie na elementy stropowe wszystkich trzech kondygnacji na raz. Efekt obliczeniowy w obu przypadkach będzie dokładnie taki sam. Drugi przypadek to taki, w którym wybrane zostały pręty, których rzuty wprawdzie się nie pokrywają, ale w rzeczywistej konstrukcji część prętów i rozpiętych między nimi osłon zasłania pręty pozostałe. Jak widać, dla prawidłowego działania funkcji rozkładu obciążenia powierzchniowego na pręty bardzo istotny jest prawidłowy wybór przez użytkownika, na jakie pręty ma być to obciążenie rozłożone. Dla ilustracji problemu wróćmy do przykładu szkieletu kopuły. Dla pionowego obciążenia śniegiem możemy wybrać wszystkie pręty kopuły, gdyż żaden z nich po rzutowaniu na płaszczyznę obciążenia nie powinien się pokryć i nie będzie zasłaniał pozostałych prętów. Natomiast dla poziomego obciążenia wiatrem powinna być bezwzględnie wybrana jedynie połowa prętów kopuły, gdyż pozostałe pręty są przesłonięte (ewentualne ssanie zakładamy dla pozostałych prętów jako odrębne obciążenia powierzchniowe zadane w tej samej grupie obciążeń).

### 7.9.2 Zadawanie obciążeń powierzchniowych


Funkcję zadawania obciążenia powierzchniowego wywołujemy z głównego paska narzędziowego tak jak pozostałe typy obciążeń. Jeśli użytkownik chce określić elementy (współpłaszczyznowe lub nie), na których ma być przyłożone obciążenie powierzchniowe, przed wywołaniem funkcji należy koniecznie wyselekcjonować pręty, na które będzie działać zadawane obciążenie powierzchniowe. Jeśli nie zostały wybrane żadne pręty, aktywna jest tylko funkcja zadawania  (3 pkt. pł. obc.) obciążenia powierzchniowego przez wskazanie trzech punktów definiujących płaszczyznę obciążenia i wówczas automatycznie obciążenie zadawane jest na wszystkie pręty leżące we wskazanej płaszczyźnie obciążenia. Funkcja zadawania obciążenia powierzchniowego dla wybranej grupy prętów ma dwa podstawowe tryby, zależne od sposobu wyznaczenia płaszczyzny obciążenia. W jednym z nich  (3 pkt. pł. obc.) płaszczyzna obciążenia definiowana jest przez wskazanie trzech dowolnych i niewspółliniowych punktów na elementach struktury. W drugim  (2 pkt. pł. obc.) płaszczyzna obciążenia definiowana jest tylko w trybie płaskim (gdy płaszczyzna ekranu monitora pokrywa się z jedną z płaszczyzn głównych głównego układu współrzędnych), gdy wskazane zostaną dodatkowo dwa punkty (nieleżące jeden za drugim) na ekranie, należące do tej płaszczyzny (na elementach układu lub poza nim). W tym przypadku płaszczyzna obciążenia wyznaczona jest przez te dwa punkty i dodatkowo jest ona zawsze prostopadła do płaszczyzny ekranu w danym widoku płaskim. W przypadku nieprawidłowego wskazania trzech punktów współliniowych lub dwóch punktów leżących jeden za drugim przy definiowaniu płaszczyzny, program będzie nadal oczekiwał wskazania ostatniego prawidłowego punktu, jednoznacznie określającego płaszczyznę obciążenia.

Po wybraniu jednej z dwóch powyżej opisanych funkcji zadawania obciążenia powierzchniowego oraz zdefiniowaniu jej przez 2  lub 3  punkty płaszczyzny obciążenia, program otworzy dodatkowe okno graficzno-dialogowe,

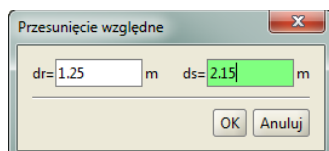
w którym użytkownik powinien określić: nazwę obciążenia, przypisanie do grupy obciążeń, obszar działania



## Obciążenia układu

obciążenia, jego wartość, kierunek i zwrot. Po otwarciu dodatkowego okna na jego płaskim widoku graficznym widoczna będzie płaszczyzna obciążenia widziana w rzucie prostokątnym, ze zrzutowanymi na nią (prostokątnie) widokami wybranych przez użytkownika prętów. Na widoku graficznym wszystkich widocznych rzutów prętów zostanie opisana za pomocą wielokąta otoczka wypukła reprezentująca domyślny obszar działania obciążenia powierzchniowego. Głównym zadaniem użytkownika jest tu określenie rzeczywistego obszaru działania obciążenia powierzchniowego na wybrane pręty układu. W tym celu do płaszczyzny obciążenia przypisano chwilowy, płaski, lokalny układ współrzędnych „r -s”. Wszystkie wierzchołki wielokąta obszaru obciążenia można dowolnie przesunąć ręcznie, z wykorzystaniem wyświetlanych domiarów względnych, punktów przyciągania oraz możliwością doprecyzowania domiarów za pomocą kursorów klawiatury. Dodatkowo dla każdego wierzchołka obszaru obciążenia, pod prawym klawiszem myszki istnieje możliwość wywołania okna numerycznego określenia przesunięcia względnego wierzchołka o wartości  $dr$  i  $ds$  względem położenia wyjściowego - .

**Przesunięcie względne.**



**Rys. 7. 30 Przesunięcie względne punktu na konturze obszaru obciążenia**

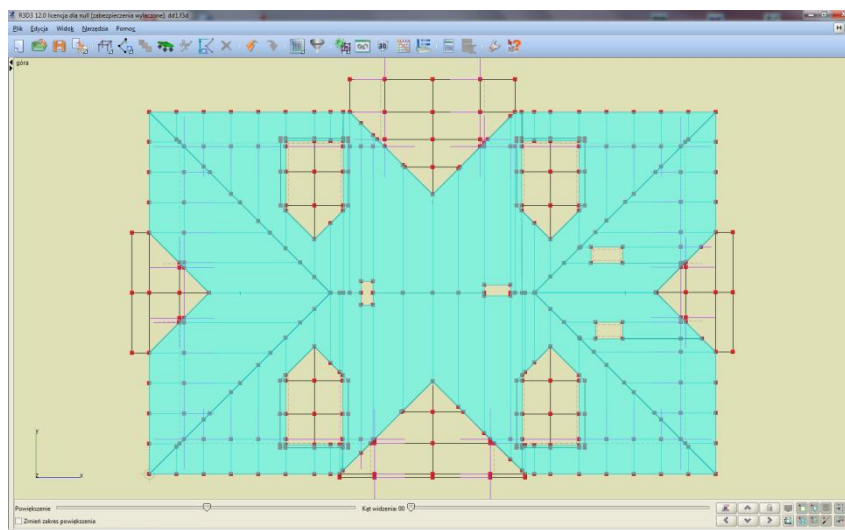
Generalnie w oknie definiowania obszaru działania obciążenia powierzchniowego posługujemy się zawsze jedynie współrzędnymi względnymi (względem położenia wyjściowego wierzchołka). Przy przesuwaniu wierzchołków obszaru obciążenia należy pamiętać, że definiowany obszar musi być jednospójny i w związku z tym niepoprawne jest takie przesunięcie wierzchołka konturu, przy którym przecięty by został aktualny obwód obszaru obciążenia. Próba wprowadzenia obszaru obciążenia, w którym linie jego konturu krzyżują się, spowoduje wycofanie przesuwanego węzła do położenia wyjściowego. Poza przesuwaniami wierzchołków konturu, obszaru obciążenia, funkcja umożliwi w każdej chwili dołożenie kolejnych wierzchołków w dowolnym punkcie na obwodzie konturu (i ich dalsze przesuwanie). W tym celu wystarczy wskazanie dowolnego punktu na liniach konturu z wykorzystaniem punktów przyciągania do konturu i doprecyzowaniem domiaru od sąsiedniego wierzchołka za pomocą kursorów. W celu usunięcia zbędnych wierzchołków konturu wystarczy taki wierzchołek przesunąć do wierzchołka sąsiedniego (i tylko takiego), wówczas nastąpi ich scalenie. Przy próbie scalania węzłów nie sąsiednich węzeł przesuwany zostanie wycofany do położenia wyjściowego. Generalnie wycofanie przesunięcia węzła do stanu wyjściowego oznacza, że dany ruch jest w programie niedopuszczalny, niezależnie od tego, czy przesunięcie wykonywane jest graficznie, za pomocą kursorów klawiatury czy też przez podanie współrzędnych względnych w oknie dialogowym. W każdej chwili po zmianach konturu obszaru obciążenia użytkownik może wrócić do stanu wyjściowego (otoczki wypukłej opisanej na wybranych prętach), przez naciśnięcie odpowiedniego przycisku na dole okna.

Otwory w obszarze obciążenia można modelować na dwa sposoby:

- przez odpowiednie ułożenie i modyfikacje konturu obszaru obciążenia (metoda przybliżona opisana poniżej),
- z wykorzystaniem odpowiedniej funkcji, przewidzianej w programie do wstawiania otworów, opisanej w odrębnym rozdziale (metoda dokładna w granicy podziału dyskretnego).

Otwory w powierzchni obciążenia należy modelować przez takie ułożenie konturu obszaru obciążenia, by jego linie nie uległy przecięciu, a jednocześnie ostatnie punkty zamykające kontur otworu były jak najbliżej siebie, ale się nie pokrywały (praca w dużym zbliżeniu). Taka metoda zmusza użytkownika do wprowadzenia nieznacznych niedokładności w obszarze obciążenia (widocznych przy dużym powiększeniu, bez praktycznego wpływu na całkowite obciążenie powierzchni). Można również modelować obszar obciążenia wokół otworów w postaci kilku odrębnych obciążeń powierzchniowych stykających się na krawędzi otworu. Wówczas dokładność zadania obszarów obciążenia jest praktycznie 100%, lecz w modelu mamy więcej odrębnych obciążeń powierzchniowych.

## Obciążenia układu



**Rys. 7.31** Przykład modelowania obciążenia powierzchniowego (pionowego od ciężaru pokrycia) na głównych połaciach, z uwzględnieniem otworów w połaci

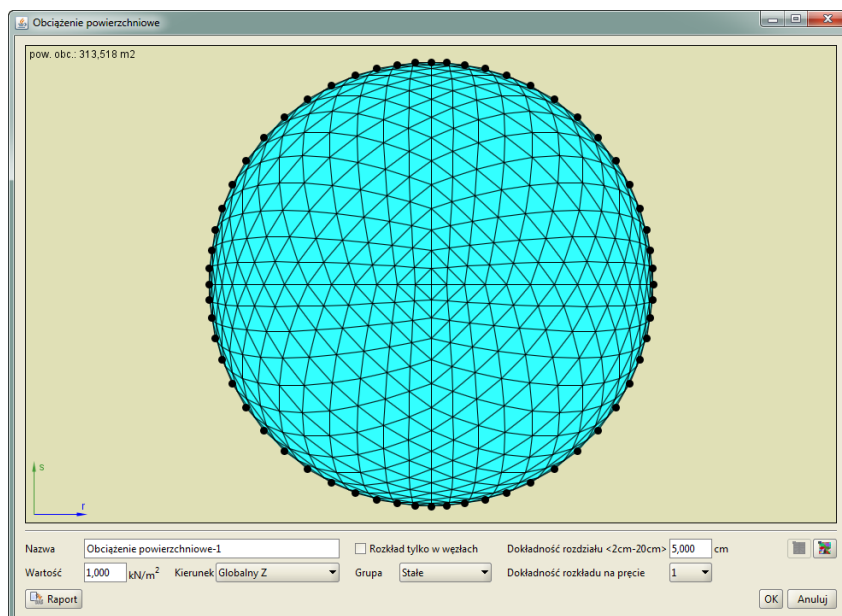
W dolnej części okna znajdują się pola edycyjne określające: nazwę, wartość (w  $\text{kN/m}^2$ ) danego obciążenia (zwrot obciążenia określa znak jego wartości) oraz pole wyboru (z listy) kierunku działania obciążenia: prostopadłego do zadanej płaszczyzny obciążenia lub równoległego do jednej z osi globalnego układu współrzędnych. W dolnej części okna znajduje się, również wybierane z listy, przypisanie definiowanego obciążenia powierzchniowego do jednej z grup obciążeń (stałych, zmiennych lub multi) zdefiniowanych w modelu.

W oknie definicji obciążenia użytkownik może także określić parametr dokładności rozkładu, zawierający się w przedziale od 2 do 20 cm (czym niższy, tym dokładniejszy rozkład, ale również wydłużony czas rozkładu). Parametr dokładności rozkładu powinien być dobrany zależnie od wielkości konstrukcji, na którą przykładamy dane obciążenie powierzchniowe. Dla niewielkich konstrukcji, do kilkunastu metrów, może to być 2 cm, dla średnich, do 50 m, ok. 5 cm, a dla dużych, do 200 m, ok. 10-20 cm. Generalnie można założyć, że parametr dokładności rozkładu raczej nie powinien przekraczać  $1/1000$  rozpiętości konstrukcji, na którą przykładamy obciążenie powierzchniowe.

Drugim parametrem sterującym dokładnością rozkładu obciążenia powierzchniowego jest **Dokładność rozkładu na pręcie** (1-10). Określa ona, ile maksymalnie odcinków różnego obciążenia ciągłego, równomiernego (o jednakowej długości) na danym pręcie ma odpowiadać przypadającemu na ten pręt obciążeniu powierzchniowemu, przypisanemu do tego pręta wskutek rozkładu. Przy tym dla bardzo małych prętów ilość ustawionych podziałów jest automatycznie redukowana niezależnie od ustawień powyższego parametru. Po ustawieniu **Dokładności rozkładu na pręcie**, np. na sześć, rozkład obciążenia ciągłego na pręcie jest identyczny, jakby ustawiono **Dokładność rozkładu na pręcie** na jeden, a wcześniej w modelu podzielono ten pręt na sześć równych prętów. Stosowanie zwiększonej dokładności podziału pręta przy generowaniu obciążeń powierzchniowych znacznie poprawia dokładność wyników dla samego pręta, nie wymaga sztucznego dzielenia prętów w modelu, ale znacznie też zwiększa ilość obciążeń ciągłych wprowadzonych do modelu (np. zamiast jednego jest ich sześć, ustawionych kolejno na jednym pręcie). Domyślną **Dokładność rozkładu na pręcie** ustawiono na 1, czyli całemu obciążeniu powierzchniowemu przypisanemu do pręta w skutek jego rozdziału odpowiada jedno obciążenie ciągłe na pręcie. W wielu przypadkach jest to wystarczająca dokładność do celów inżynierskich, a błąd momentu na długości pręta nie powinien w takim przypadku przekroczyć 25%. Przy rozkładzie obciążeń powierzchniowych tylko na siły w węzłach, parametr **Dokładność rozkładu na pręcie** nie jest dostępny do edycji dla użytkownika (domyślnie ustawiony jest na 1 i zablokowany do edycji).





## Obciążenia układu




Rys. 7.32 Okno definiowania i edycji obciążeń powierzchniowych

Po wybraniu prętów, określeniu płaszczyzny i obszaru działania obciążenia, nadaniu nazwy obciążenia oraz podaniu jego wartości, kierunku, zwrotu i przypisania do grupy obciążeń, wciskamy klawisz **OK** i generujemy rozkład obciążenia powierzchniowego na wybranych prętach układu.




Przed wykonaniem rozkładu możemy przyciskiem  **Podgląd rozkładu** podejrzeć proponowany przez program podział obszaru obciążeń na pola przypisane poszczególnym prętom i węzłom. Poszczególne pola przypisane określonym prętom i węzłom oznaczone są na podglądzie rozkładu jednym kolorem. Każda zmiana kształtu obszaru obciążenia lub parametru dokładności rozkładu, spowoduje usunięcie kolorowanego podglądu rozkładu.

Aby go przywrócić, należy ponownie wcisnąć przycisk  **Podgląd rozkładu**. Po wyświetleniu podziału obszaru obciążeń na pola przypisane poszczególnym prętom i węzłom, w lewym górnym narożniku okna wyświetlane jest dodatkowo aktualne pole powierzchni obszaru obciążenia, ilość elementów podziału oraz współczynnik sprawności rozdziału. Drugim przyciskiem, znajdującym się

w dolnej części okna  **Domyślny obszar obciążenia**, zawsze można przywrócić domyślny kształt obszaru obciążeń (otoczka wypukła opisana na zaznaczonych rzutach prętów).

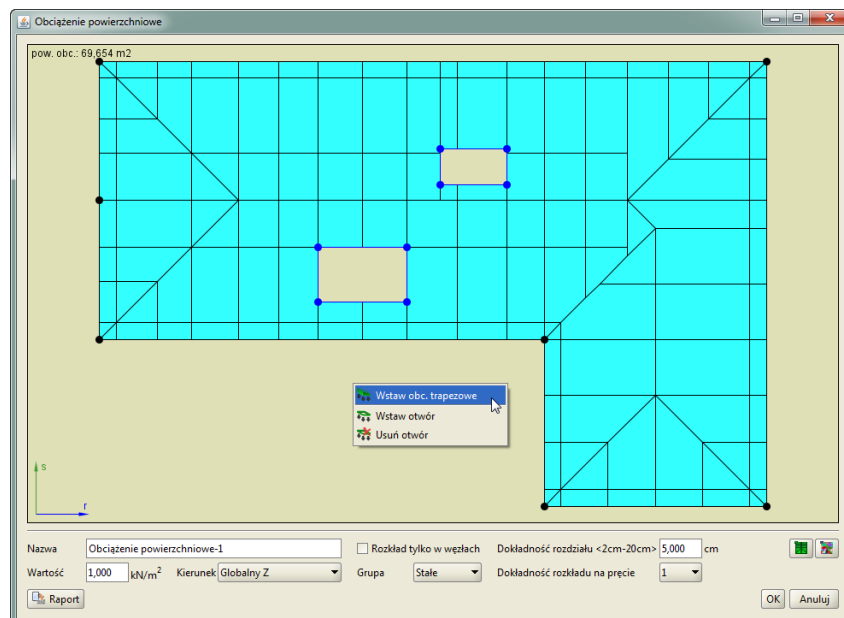
Generalnie proces rozkładu obciążeń powierzchniowych składa się z dwóch kolejnych etapów:

- rozdziału całego obszaru obciążenia na pola obciążeń przypisane do poszczególnych prętów i węzłów,
- wyliczenia wartości sił skupionych w węzłach lub sił w węzłach i obciążeń ciągłych na prętach.


Pierwszy proces zależy od kształtu obszaru obciążenia ustawionej przez użytkownika dokładności rozdziału (każda zmiana tych wartości będzie powodowała konieczność powtórzenia tego etapu). Na drugi proces decydujące znaczenie będą miały: wartość i kierunek obciążenia, przypisanie do grupy i typ rozkładu (na same węzły czy na węzły i pręty). Zmiana tych parametrów (z wyjątkiem ostatniego) nie powoduje konieczności powtórnego rozdziału na pola obciążeń. Przy wciśnięciu przycisku  **Podgląd rozkładu** wykonywany jest jedynie pierwszy etap, przy wciśnięciu przycisku **OK** wykonywane są kolejno oba etapy, chyba że wcześniej włączony był  **Podgląd rozkładu** (wykonał się etap pierwszy) i w międzyczasie nie zmieniono obszaru obciążenia i dokładności, wówczas wciśnięcie **OK** wykonuje jedynie etap drugi. Ma to istotne znaczenie przy niektórych rozkładach i przy ustawieniu dużej ich dokładności, co może powodować znaczne wydłużenie czasu operacji. Wyciśnięcie przycisku  **Podgląd rozkładu** spowoduje powrót do widoku niepodzielonego obszaru obciążenia, a ponowne jego wciśnięcie włączy wcześniej wykonany rozkład. Ponieważ rozkład na pola obciążeń nie jest pamiętany w modelu (zajmowałoby niepotrzebnie zbyt wiele pamięci), przy każdym ponownym wejściu do okna edycji obciążenia powierzchniowego w celu obejrzenia podglądu rozkładu, proces z tym związany musi być wykonany ponownie.

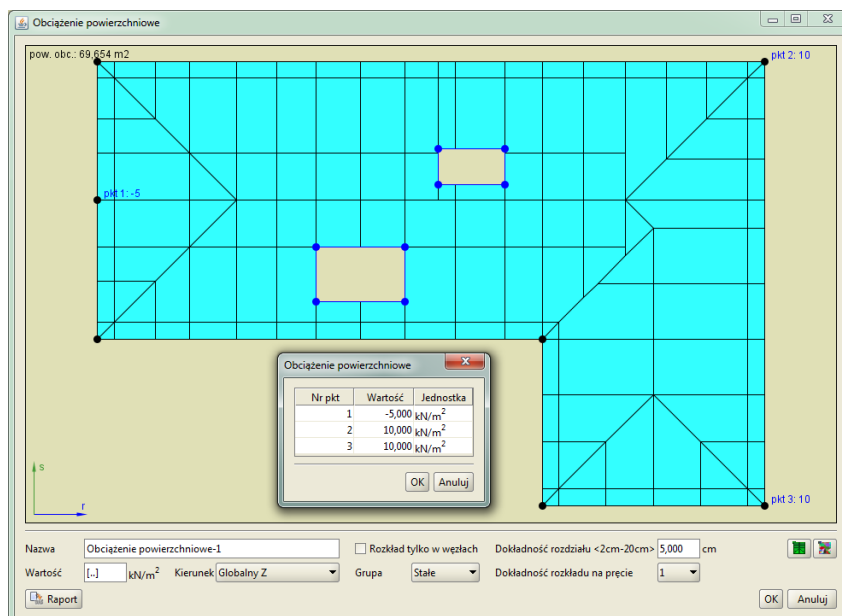
### 7.9.3 Zadawanie obciążeń powierzchniowych trapezowych

W programie, poza obciążeniem powierzchniowym równomiernym, można również zadać obciążenie powierzchniowe trapezowe lub trójkątne. W tym celu, będąc w oknie definiowania i edycji obciążenia powierzchniowego, klikamy prawym klawiszem myszki w dowolnym punkcie ekranu roboczego okna.



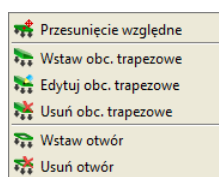
**Rys. 7.33 Definiowanie obciążenia trapezowego dla powierzchni obciążenia**

Z wyświetlonego menu kontekstowego prawego klawisza myszki wybieramy opcję  **Wstaw obc. trapezowe**, a następnie, zgodnie z podpowiedzią kontekstową kursora, wskazujemy trzy kolejne i niewspółliniowe punkty na konturze zadanego obszaru obciążenia. Po ich wskazaniu zostaną one kolejno ponumerowane i otworzy się niewielkie okno zawierające tabelkę umożliwiającą wpisanie trzech wartości obciążenia powierzchniowego, trapezowego w trzech kolejno wskazanych punktach (domyślnie wartości te są takie same i równe wartości obciążenia powierzchniowego równomiernego). Pozostawienie tych wartości bez zmian lub nadanie wszystkim trzem punktom takiej samej, ale zmienionej wartości, spowoduje, że po wciśnięciu klawisza OK nadal będziemy mieć do czynienia z obciążeniem powierzchniowym równomiernym, co najwyżej o zmienionej wartości. Przypisanie wskazanym punktom minimum dwóch różnych wartości i wciśnięcie klawisza OK spowoduje zdefiniowanie obciążenia powierzchniowego trapezowego o wpisanych wartościach we wskazanych trzech punktach, które zdefiniują płaszczyznę wartości obciążenia powierzchniowego trapezowego, odpowiednio nachylną do zadanej płaszczyzny obciążenia.



Rys. 7.34 Wpisywanie wartości obciążenia trapezowego w zdefiniowanych punktach






W trakcie definiowania obciążenia powierzchniowego trapezowego pozostałe funkcje edycyjne okna edycji obciążenia powierzchniowego są zablokowane do czasu zakończenia funkcji lub jej przerwania klawiszem **ESC**. Po zadaniu obciążenia powierzchniowego trapezowego, na dole okna edycji obciążenia powierzchniowego, w polu wartości obciążenia równomiernego wyświetlany będzie symbol nieoznaczoności w postaci kropek, natomiast na ekranie graficznym we wskazanych punktach wyświetlą się wartości zadane obciążenia trapezowego. Ponowne wpisanie zamiast kropek wartości obciążenia powierzchniowego przywróci ponownie obciążenie powierzchniowe równomierne o zadanej wartości, dla całego obszaru obciążenia. Przy przesuwaniu punktów konturu obszaru obciążenia, do których przypisano jedną z wartości obciążenia trapezowego, przesunięcie realizowane jest wraz z odpowiednim przesunięciem wartości obciążenia trapezowego. Po wciśnięciu przycisku **Domyślny obszar obciążenia**, wcześniej zdefiniowane obciążenie powierzchniowe trapezowe zostanie usunięte i przywrócone zostanie domyślne obciążenie równomierne (obciążenie trapezowe trzeba wówczas zdefiniować ponownie).

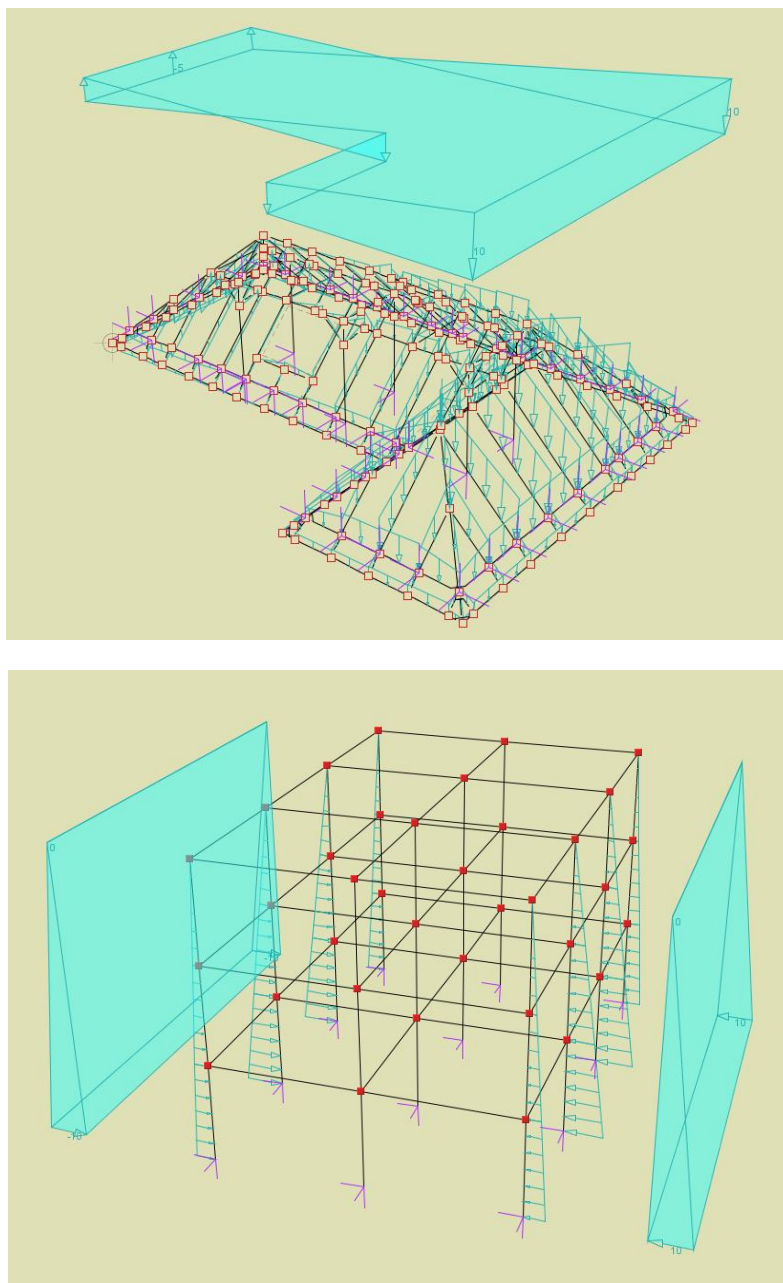


Rys. 7.35 Menu kontekstowe prawego klawisza myszki dla okna Obciążenia powierzchniowe

Dla już zadane powierzchniowego obciążenia trapezowego, w oknie edycji, w menu kontekstowym prawego klawisza myszki, przy kliknięciu w obszarze roboczym okna dostępne są dwie dodatkowe funkcje: **Edytuj obc. trapezowe** i **Usuń obc. trapezowe**. Pierwsza z nich ponownie daje dostęp do edycji tabelki wartości obciążenia trapezowego, a druga usuwa obciążenie trapezowe i przywraca domyślne obciążenie równomierne dla całego obszaru obciążenia. Aby w programie zadać obciążenie powierzchniowe trójkątne, dla dwóch punktów wskazanych na jednej krawędzi obszaru obciążenia podajemy wartość zerową obciążenia, a dla punktu na przeciwległej krawędzi wartość szczytową obciążenia trójkątnego. W programie można zadawać obciążenia powierzchniowe trapezowe o różnych znakach wartości przypisanych do poszczególnych punktów. Kierunek działania obciążenia powierzchniowego trapezowego wyznacza odpowiedni dobór parametru z listy umieszczonej na dole okna edycji obciążenia, analogicznie jak definiowany jest kierunek dla obciążenia powierzchniowego równomiernego. Po zdefiniowaniu obciążenia trapezowego ponownie wybranie funkcji **Wstaw obc. trapezowe** spowoduje usunięcie dotychczasowego obciążenia trapezowego, a następnie użytkownik będzie mógł zdefiniować obciążenie trapezowe ponownie (wskazać trzy punkty na konturze obszaru obciążenia i podać w nich wartości obciążenia). Na głównym ekranie graficznym, dla zaznaczonej tafli obciążenia powierzchniowego, trapezowego i przy braku zaznaczenia innych elementów projektu,


## Obciążenia układu

w menu kontekstowym prawego klawisza myszki, poza funkcjami:  **Edytuj**,  **Przesuń**,  **Rozbij**,  **Usuń**, dostępna jest dodatkowa funkcja - **Włącz/Wyłłącz pozostałe wartości**, która przy włączonym wyświetlaniu wartości obciążeń, w oknie  **Ustawień** programu, wyświetla wartości obciążenia trapezowego w każdym punkcie charakterystycznym tego obciążenia. W pozostałych przypadkach wartości obciążenia trapezowego wyświetlane są tylko w zdefiniowanych przez użytkownika punktach, definiujących to obciążenie.




Rys. 7.36 Przykłady zdefiniowanego obciążenia powierzchniowego trapezowego

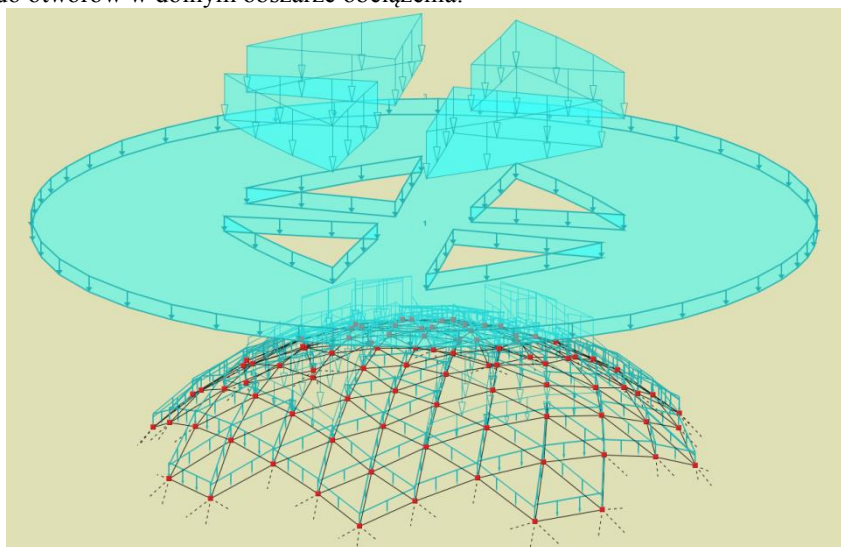
### 7.9.4 Definiowanie otworów w powierzchni obciążenia

Na zadanej powierzchni obciążenia można nanieść obszary symbolizujące otwory w zadanym obszarze obciążenia. W tym celu, będąc w oknie definicji obciążenia powierzchniowego, klikamy prawym klawiszem myszki w dowolnym punkcie obszaru roboczego i z menu kontekstowego wybieramy funkcję  **Wstaw otwór**. Następnie za pomocą myszki, punktów przyciągania oraz funkcji przesunięcia względnego wskazujemy kolejne punkty

## Obciążenia układu

konturu wprowadzonego otworu. Aby zdefiniować otwór w obszarze obciążenia, użytkownik musi wprowadzić minimum trzy niewspółliniowe punkty konturu otworu (w innym przypadku otwór nie zostanie zdefiniowany). Przy definiowaniu konturu otworu obowiązują zasady analogiczne jak przy definiowaniu konturu obszaru obciążenia. Po wprowadzeniu kolejnych punktów konturu otworu, w celu zakończenia funkcji wstawiania otworu, wciskamy klawisz **Enter**, **ESC** lub klikamy na ostatnio wprowadzonym punkcie ponownie. Po wprowadzeniu otworu w obszarze obciążenia dalsza ewentualna edycja konturu odbywa się analogicznie jak edycja konturu obszaru obciążenia. Ponieważ powierzchnia zadanego otworu nakładana jest na obszar obciążenia niezależnie dla każdego otworu, nie obowiązuje w programie sprawdzanie prawidłowości relacji między zadanymi otworami, a także między otworami i obszarem obciążenia. Skutkiem tego za prawidłowy kształt otworów odpowiada użytkownik, a program nie ogranicza go przed zadaniem otworu w części lub całości poza obszarem obciążenia lub otworów wzajemnie na siebie nachodzących. Każdy wprowadzony w obszarze obciążenia otwór zmniejsza przy rozkładzie obciążeń zdefiniowany obszar obciążenia o powierzchnię otworu, powierzchnię sumy geometrycznej otworów w przypadku kilku rozdzielnych lub nakładających się otworów oraz o fragmenty otworów, które pokrywają się z powierzchnią obciążenia, w przypadku gdy otwór jedynie we fragmencie położony jest w obszarze obciążenia. Wprowadzone przez użytkownika otwory w obszarze obciążenia można w każdej chwili usunąć funkcją  **Usuń otwór**, dostępną w menu kontekstowym prawego klawisza myszki, w oknie edycji obciążenia powierzchniowego, a następnie wskazać otwór do usunięcia. Raz wywołana funkcja usuwania otworów będzie działała dla wielu kolejno wskazywanych otworów, do momentu przerwania jej działania klawiszem **ESC**.

Za pomocą otworów w obszarze obciążenia można dowolnie wycinać i kształtować ten obszar, jak również wstawiać w otwory obciążenia powierzchniowe o innej wartości (jako drugie obciążenie powierzchniowe). Poniżej przedstawiono przykład wykorzystania otworów w obszarze obciążenia. W dolnym okrągłym obszarze obciążenia wycięto cztery otwory, a górny obszar obciążenia, o większej wartości, rozcięto otworem na cztery części pasujące do otworów w dolnym obszarze obciążenia.



**Rys. 7.37** Przykłady wykorzystania otworów zdefiniowanych w obszarze obciążenia powierzchniowego

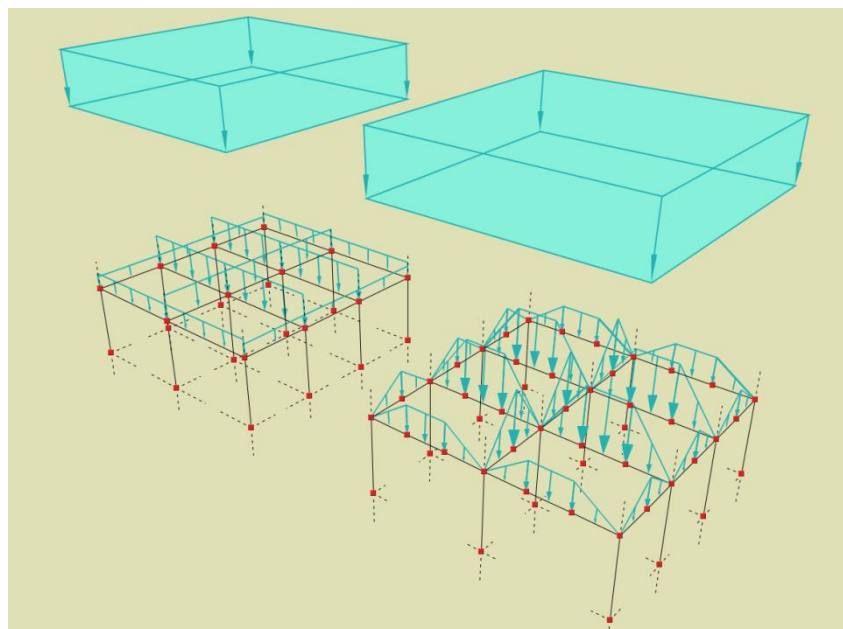
### 7.9.5 Rozkład obciążenia powierzchniowego na wybrane pręty i węzły układu

Po zdefiniowaniu obciążenia powierzchniowego wykonywany jest automatyczny rozkład całości obciążenia powierzchniowego na poszczególne węzły i pręty przypisane do tego obciążenia. Rozkład dokonywany jest przez dyskretyzację obszaru obciążenia, gdzie głównym kryterium rozdziału jest odległość obciążenia od poszczególnych rzutów prętów na płaszczyznę obciążenia i ich węzłów. Obciążenie, które jest jednocześnie równo odległe od kilku prętów (węzłów), rozdzielane jest proporcjonalnie na wszystkie te pręty (węzły). Ponieważ obszar obciążenia podlega dyskretyzacji, rozkład obciążenia dokonywany jest z określoną dokładnością, zależną głównie od zastosowanej gęstości podziału. Tak wyznaczone obciążenia (w postaci dyskretnych sił skupionych), rzutowane zostaną prostopadłe na pręt i przypisywane są do poszczególnych prętów i ich węzłów, a następnie, w przypadku węzłów, sumowane do sił skupionych, zaś dla prętów zamieniane na odpowiednie obciążenie ciągłe, którego położenie i wartość wypadkowej



## Obciążenia układu

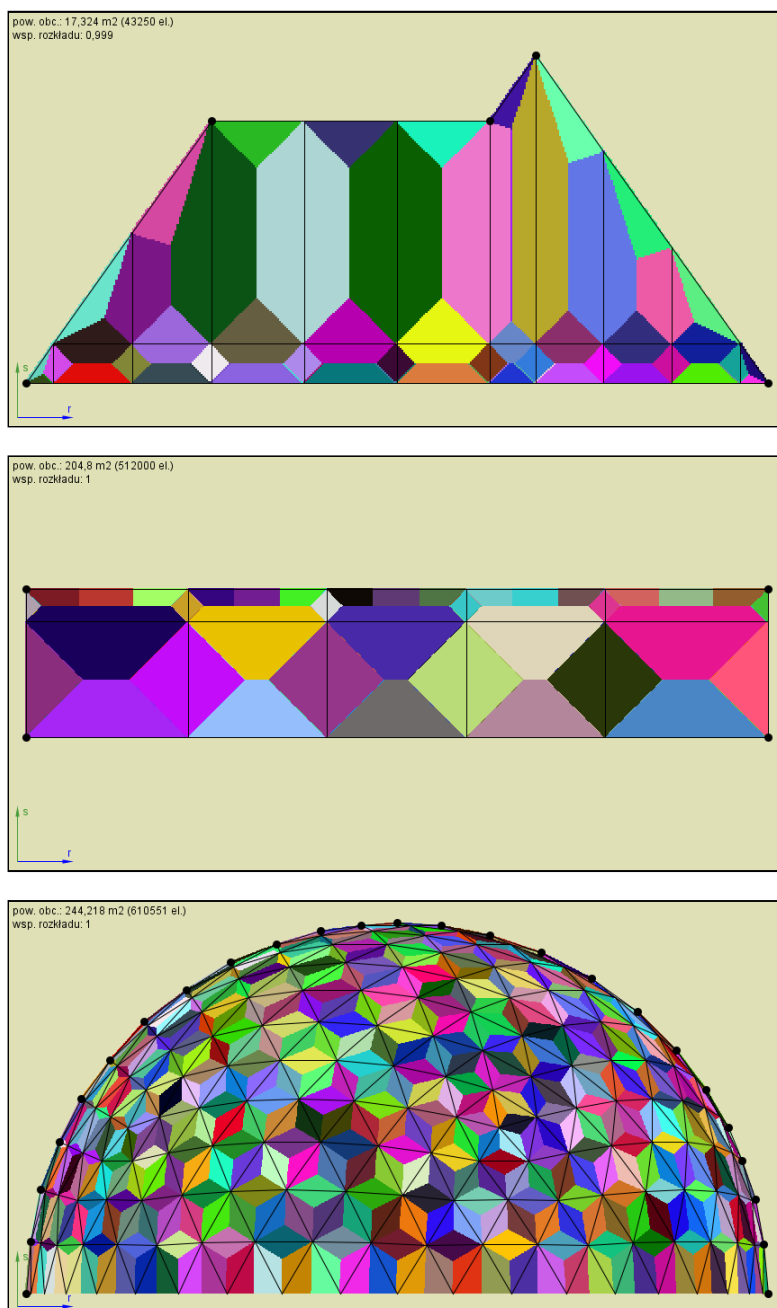
pokrywa się z wypadkową wyjściowych sił skupionych (zachowana jest równowaga sił i momentów względem węzłów końcowych pręta). Metoda ta zapewnia z jednej strony wystarczającą dokładność do celów inżynierskich (zachowane są wartości reakcji na węzły, a różnice w momentach, w ekstremalnym punkcie na długości danego pręta, w żadnym wypadku nie powinny przekraczać ok. 25%). Z drugiej generuje minimalną ilość obciążeń (maksymalnie 2 siły skupione w węzłach i liniowe obciążenie ciągle rozłożone na całej długości pręta). W trakcie wykonywania rozkładu obciążenia powierzchniowego na poszczególne pręty i węzły, rozkładana jest zawsze cała zadana powierzchnia obciążenia. Tak więc suma wszystkich sił węzłowych i obciążeń ciągłych przypisanych do danego obciążenia powierzchniowego odpowiada wartości wypadkowej tego obciążenia. Ponieważ jednak zastosowana metoda jest dyskretna, ma ona swoją dokładność określoną współczynnikiem sprawności rozkładu, który jest w programie jako stosunek sumy wszystkich obciążeń przyłożonych do prętów i węzłów po rozkładzie do całkowitej wypadkowej założonego obciążenia powierzchniowego. Czym współczynnik sprawności jest bliższy wartości 1.0, tym globalna dokładność rozkładu jest większa. Na dokładność rozkładu (poza stopniem dyskretyzacji) ma również wpływ odległość między poszczególnymi wybranymi prętami; im ta odległość większa, tym rozkład dokładniejszy. Dokładność rozkładu obciążeń na poszczególne pręty można również zwiększyć, dzieląc te pręty węzłami na odcinki, przy czym wydłużony będzie wówczas czas rozkładu obciążenia powierzchniowego. Stopień dyskretyzacji obszaru obciążenia oraz podział prętów i odległość między prętami mają większy wpływ na rozkład na poszczególnych prętach niż na globalny rozkład całego obciążenia powierzchniowego.



**Rys. 7.38 Dwa różne rozkłady takiego samego obciążenia  
zależnie od podziału prętów**

W przypadku zaznaczenia w dolnej części okna definicji obciążeń powierzchniowych przełącznika **Rozkład tylko w węzłach** – całość obciążenia powierzchniowego sprowadzana jest jedynie do obciążeń skupionych w wszystkich węzłach zaznaczonych prętów, z pominięciem wszelkich obciążeń ciągłych na prętach (sam podział na pola przypisane poszczególnym prętom i węzłom nie ulega jednak w tym przypadku zmianie). Przykładowe podglądy rozkładu obciążeń na płaszczyźnie obciążenia przedstawiono poniżej:

## Obciążenia układu

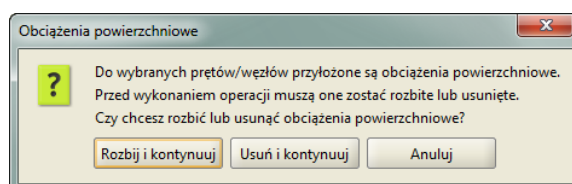


Rys. 7.39 Przykłady podglądu rozkładu obciążenia powierzchniowego



## 7.9.6 Edycja i wizualizacja obciążeń powierzchniowych

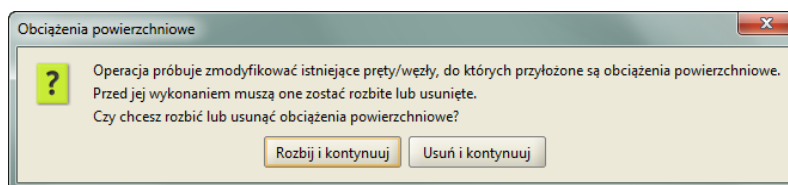
Każda operacja modyfikacji prętów (lub ich węzłów), do których przyłożono obciążenie powierzchniowe, polegająca na zmianie ich lokalizacji przez: usunięcie, kopiowanie, przesunięcie, odsunięcie, obrót, odbicie, wydłużenie, dzielenie lub scalanie prętów, zmianę współrzędnych węzłów itp. spowoduje wyświetlenie komunikatu, że operacja taka jest niedopuszczalna dla obciążeń powierzchniowych i ulegną one rozbiciu, usunięciu lub operacja ta będzie anulowana (zależnie od wyboru użytkownika).





### Rys. 7.40 Komunikat przy próbie edycji prętów z obciążeniem powierzchniowym

Dla prętów, do których przyłożono obciążenie powierzchniowe, nie jest również dostępna opcja zamiany pręta na cięgno. Może się również zdarzyć, że skutkiem działania powyżej opisanych operacji na prętach nieobciążonych powierzchniowo, a także funkcji weryfikacji i oczyszczania lub kopiowania przez schowek, będzie próba modyfikacji innych prętów, na których występuje obciążenie powierzchniowe. Wówczas również pojawi się komunikat o konieczności usunięcia lub rozbitcia obciążenia powierzchniowego lecz bez możliwości anulowania operacji.



Rys. 7.41 Komunikat dla operacji modyfikujących pręty z przyłożonym obciążeniem powierzchniowym

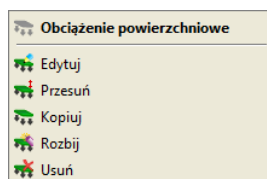
Aby powrócić do stanu wyjściowego sprzed operacji, należy ją zakończyć (wybierając opcję **Rozbij** lub **Usuń**), a następnie wykonać funkcję **Cofnij**. Stąd wniosek, że obciążenia powierzchniowe, analogicznie jak obciążenia ruchome, powinny być wprowadzone do projektu pod koniec prac nad modelem, po pełnym określeniu jego geometrycznych kształtów, oczyszczeniu i weryfikacji. Obciążenia powierzchniowe nie biorą również udziału w typowych operacjach edycyjnych na modelu, takich jak: kopiowanie, przesuwanie, odsuwanie, obrót, odbicia lustrzane itp. Obciążenie powierzchniowe można jedynie usunąć, rozbić lub wprowadzić je powtórnie. Podobne ograniczenia nałożone są na obciążenia węzłowe i prętowe powstałe na skutek rozkładu obciążenia powierzchniowego na przypisane do niego pręty. Do momentu rozbitcia obciążenia powierzchniowego przypisane do niego obciążenia prętowe i węzłowe nie egzystują samodzielnie w modelu, lecz są silnie powiązane z zadaniem obciążeniem powierzchniowym. Można je usunąć z modelu tylko przez usunięcie całego obciążenia powierzchniowego. Takich obciążeń nie ma również na listach, przy grupowej lub indywidualnej edycji obciążeń prętowych i węzłowych.

W przypadku przypisania obciążenia powierzchniowego do grupy obciążeń typu „multi”, w trakcie obliczeń obciążenia rozłożone na poszczególne pręty będą wariantowane po tych prętach, tak jak dla zwykłych obciążeń prętowych zadanych w grupie „multi”. Jednak w przypadku próby rozbitcia grupy „multi”, rozbitciu na zwykłe obciążenia będą podlegać również wszystkie obciążenia powierzchniowe przypisane do tej grupy. Próba rozbitcia grupy „multi”, w której zadano obciążenia powierzchniowe, poprzedzona będzie komunikatem o konieczności równoczesnego rozbitcia tych obciążeń powierzchniowych.




Obciążenia powierzchniowe widziane są w strukturze drzewa danego projektu jako jego odrębna gałąź: **Obciążenia powierzchniowe**. Składa się ona z kolejno wyszczególnionych grup obciążeń i ich podgałęzi, opisanych nazwami zadanych w projekcie obciążeń powierzchniowych, które następnie zawierają podstawowe cechy takiego obciążenia, jak np.: typ, wartość i kierunek obciążenia, grupę obciążeń, pole powierzchni obszaru obciążeń, liczbę elementów rozkładu czy też listę prętów, do których przyłożono obciążenie. W menu kontekstowym dostępnym z prawego klawisza myszki dla obciążeń powierzchniowych w „drzewie projektu” dostępne są funkcje: **Usuń** i **Rozbij**, a dla pojedynczego obciążenia również funkcja **Właściwości**. Funkcja **Usuń** usuwa z modelu wybrane obciążenie powierzchniowe (analogicznie jak klawisz **Delete** przy zaznaczonym obciążeniu) wraz z przypisanymi do niego obciążeniami prętowymi i węzłowymi, otrzymanymi na skutek rozkładu. Użycie funkcji **Rozbij** spowoduje usunięcie obciążenia powierzchniowego z modelu i zastąpienie go adekwatną listą zwykłych obciążeń prętowych i węzłowych wynikłych z rozkładu obciążenia powierzchniowego. Funkcja **Właściwości** pozwala na ponowne wejście do okna obciążeń powierzchniowych i edycję: typu, wartości obciążenia powierzchniowego, jego kierunku, zwrotu, przypisania do grupy obciążeń, dokładności rozdziału, typu rozdziału, a także zmianę obszaru obciążenia i ponowny podgląd rozkładu. W trybie edycji obciążeń powierzchniowych nie da się zmienić listy prętów przypisanych do danego obciążenia powierzchniowego. Aby to zrobić, należy wprowadzone obciążenie powierzchniowe usunąć i wprowadzić je ponownie dla zmienionej listy prętów. W drzewie projektu do każdego obciążenia powierzchniowego przypisane są znaczniki jego zaznaczania

## Obciążenia układu

w modelu. Znaczniki takie są również dostępne dla każdej listy prętów obciążenia powierzchniowego, co pozwala szybko zadać kilka obciążeń powierzchniowych dla tej samej listy prętów.



**Rys. 7.42 Menu kontekstowe prawego klawisza myszki dla obciążeń powierzchniowych**


Analogiczna lista funkcji (zamiast  *Właściwości* jest funkcja  *Edytuj*) dostępna jest dla zaznaczonego obciążenia powierzchniowego (jednego lub wielu, gdy nie są zaznaczone inne elementy modelu) na głównym ekranie graficznym, w menu kontekstowym prawego klawisza myszki. W tym przypadku lista ta rozbudowana jest o dodatkową funkcję  *Przesuń*, która pozwala na nieprecyzyjne przesunięcie tafli obciążenia powierzchniowego tylko w kierunku działania obciążenia (niezależnie od wskazanego wektora przesunięcia). Przesunięcie to ma charakter czysto wizualny, bez jakiegokolwiek wpływu na obciążenie powierzchniowe i jego rozkład. W przypadku gdy po przesunięciu tafli obciążenia zostanie zmieniony kierunek działania obciążenia, tafle zostanie odrysowana ponownie w położeniu wyjściowym (na zadanej płaszczyźnie obciążenia) i ewentualnie będzie wymagała ponownego przesunięcia w zmienionym kierunku obciążenia. Zaleca się raczej nie przesuwać obciążeń powierzchniowych zadanych prostopadłe do połąci dachowych (np. obciążenie wiatrem), gdyż w złożonych konstrukcjach dachowych można

w ten sposób pogorszyć czytelność całego modelu. Ponieważ symbol obciążenia powierzchniowego w postaci tafli nie jest bezpośrednio związany z modelem (zwłaszcza po jego przesunięciu) i widok całości układu nie jest do niego skalowany, w skrajnym przypadku można przesunąć go na taką odległość, że przestanie być widoczny w obszarze reprezentacji obciążenia powierzchniowego w postaci obciążeń skupionych w węzłach i ciągłych na prętach, odpowiadających temu obciążeniu, które są zawsze widoczne. Z niewłaściwego przesunięcia tafli można się zawsze wycofać ogólną funkcją *Cofnij*.

W menu kontekstowym prawego klawisza myszki dla zaznaczonego obciążenia powierzchniowego wprowadzono możliwość wstawienia jego kopii. Wprowadzona w ten sposób kopia obciążenia powierzchniowego jest identyczna co do wartości, rozkładu i listy przypisanych prętów do obciążenia kopiowanego. Różni się wstępnie od niego nazwą i przesunięciem równoległym tafli kopiowanego obciążenia. Opisaną funkcję można wykorzystać np. do łatwego zdublowania obciążenia wiatrem na danej połąci i zmodyfikowania tak otrzymanej kopii na obciążenie od ciężaru własnego pokrycia (przeważnie ta sama lista prętów i kształt powierzchni obciążenia – wystarczy zmienić wartość, kierunek i nazwę obciążenia oraz przypisanie do właściwej grupy obciążeń funkcją *Edytuj* obciążenie powierzchniowe). W analogiczny sposób możliwa jest również zamiana odwrotna. Warunkiem prawidłowego wykorzystania funkcji kopiowania obciążenia powierzchniowego jest zachowanie w przypadku obu obciążeń tej samej listy prętów na które działa obciążenie oraz tej samej płaszczyzny działania obciążenia (np. płaszczyzny danej połąci). W trakcie edycji możemy bez konieczności usuwania obciążenia zmieniać jego: wartość, kierunek, nazwę, przypisanie do grupy obciążeń, powierzchnię działania oraz parametry rozkładu, przy czym zmiana ostatnich dwóch parametrów wymaga ponownego wykonania rozkładu obciążenia na poszczególne pręty.


Menu kontekstowe prawego klawisza myszki dla obciążeń powierzchniowych wywołane może być tylko wówczas, gdy zaznaczone jest jedno lub kilka obciążeń powierzchniowych i nie zaznaczone są inne elementy modelu.

W odróżnieniu od pozostałych obciążeń obciążenie powierzchniowe ma podwójną reprezentację graficzną widoczną na głównym ekranie graficznym. Jest to z jednej strony tafle obciążenia powierzchniowego w kształcie graniastosłupa o skalowanej wysokości zależnej od wartości przyłożonego obciążenia, założona na płaszczyźnie obciążenia oraz związane z nią siły skupione i obciążenia ciągle przyłożone na wybranych prętach układu. Selekcja jednego z tych elementów (nawet pojedynczego obciążenia ciągłego na pręcie lub skupionego, powstałego automatycznie po rozkładzie) powoduje zawsze wybór wszystkich elementów danego obciążenia powierzchniowego (elementy składowe obciążenia powierzchniowego są do momentu jego rozbicia nierozdzielne).

Grubość tafli obciążeń powierzchniowych może być skalowana w oknie  *Właściwości projektu* analogicznie jak i inne obciążenia prętowe i węzłowe.

Tafle obciążenia powierzchniowego jest chwilowo niewidoczna w przypadku, gdy ukryte zostaną wszystkie pręty, na które dokonany jest rozkład tego obciążenia. W każdym innym przypadku tafle ta będzie widoczna,

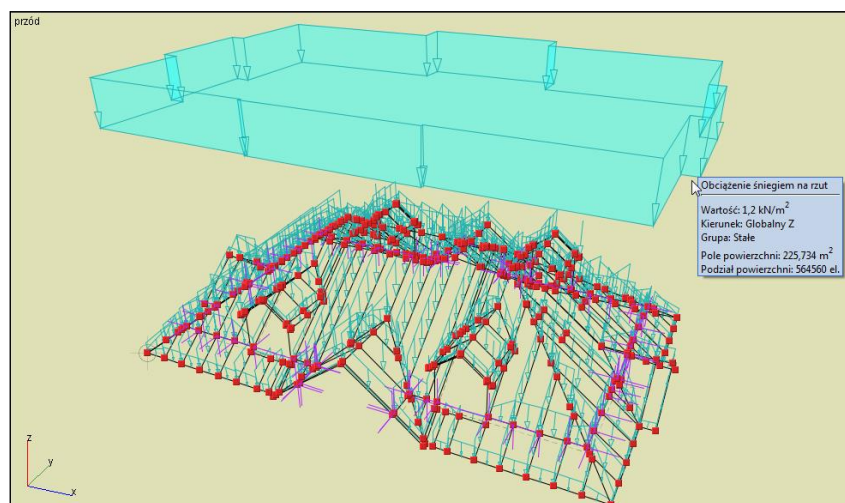
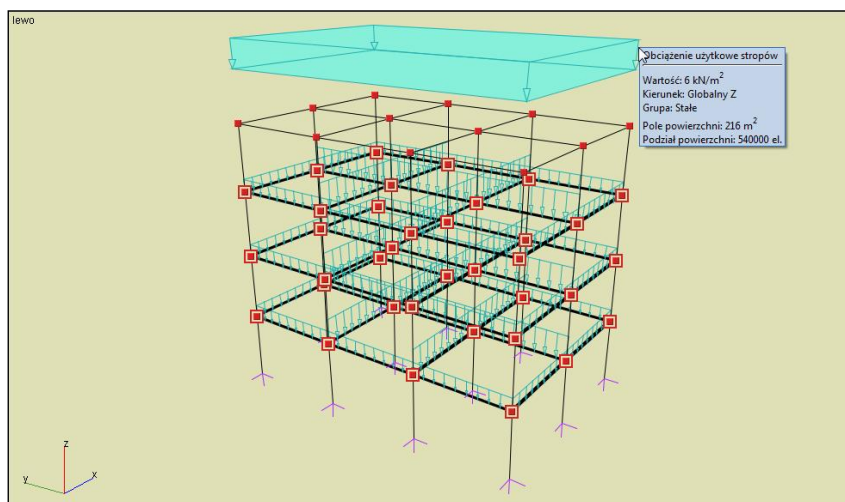
## Obciążenia układu

chyba że dla aktualnej zakładki wyłączona jest widoczność obciążeń powierzchniowych w oknie  **Ustawień** programu.

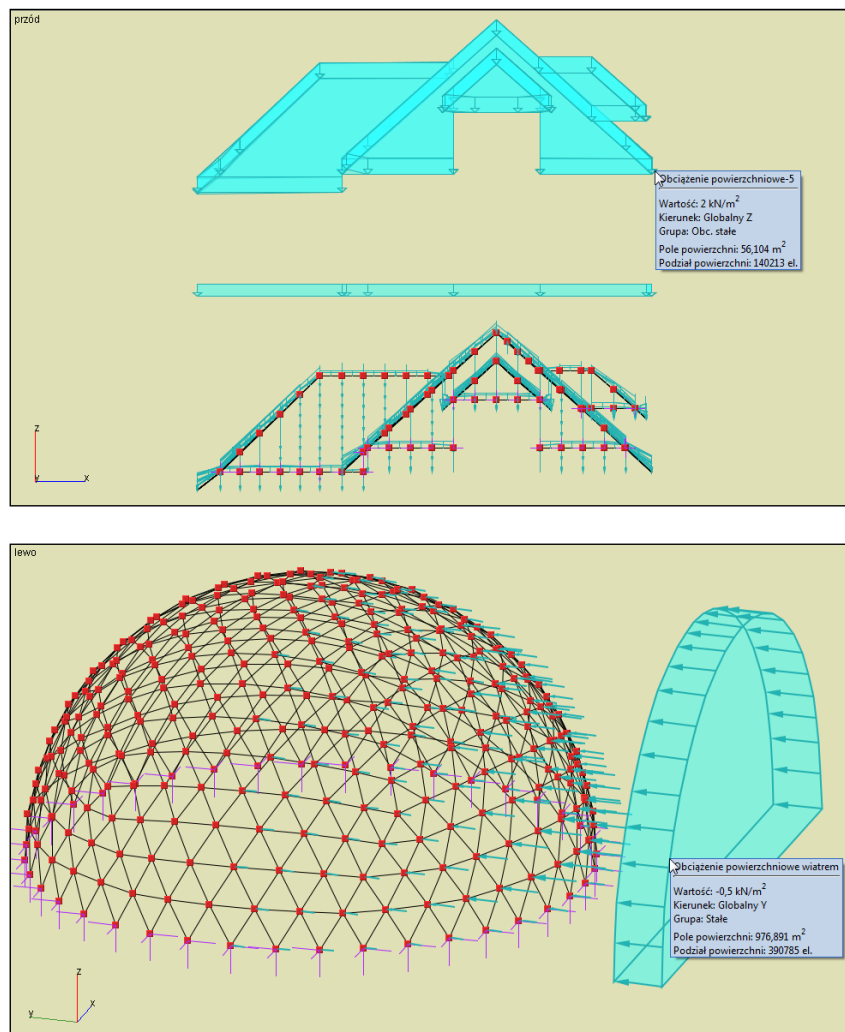
Obciążenia prętowe i węzłowe powstałe na skutek rozkładu obciążenia powierzchniowego nie mogą być edytowane grupowo, nie będą również widoczne przy edycji obciążeń poszczególnych prętów lub węzłów. Analogicznie nie będą one dostępne przy filtrowaniu pojedynczych obciążeń prętowych i węzłowych, mogą być filtrowane tylko jako całe obciążenie powierzchniowe.

Zadane obciążenie powierzchniowe wraz z przypisanym do niego rozkładem na poszczególne pręty i węzły zapisywane jest w pliku modelu.

Przykładowe obciążenia powierzchniowe wraz z obciążeniami przyłożonymi na pręty po rozkładzie przedstawiono poniżej:




Obciążenia układu

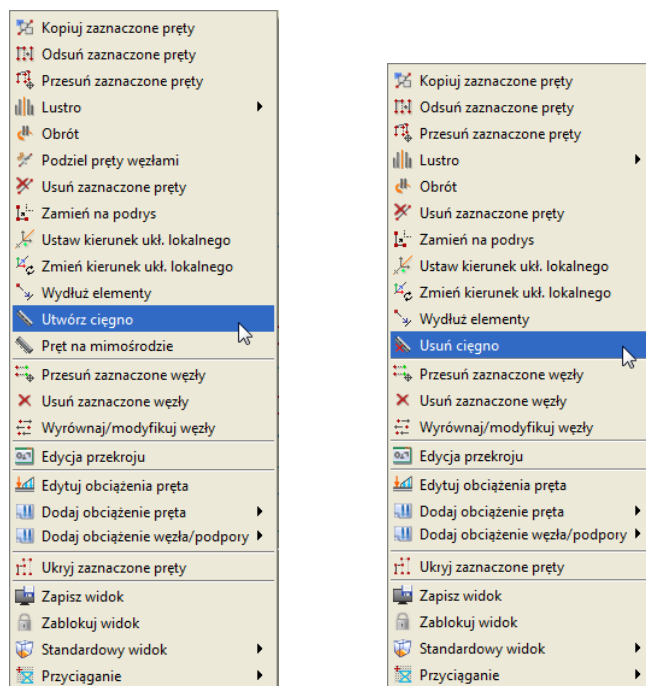


Rys. 7.43 Przykłady zadanych obciążeń powierzchniowych

# 8 CIĘGNA

## 8.1 DEFINIOWANIE PRĘTÓW TYPU CIĘGNO

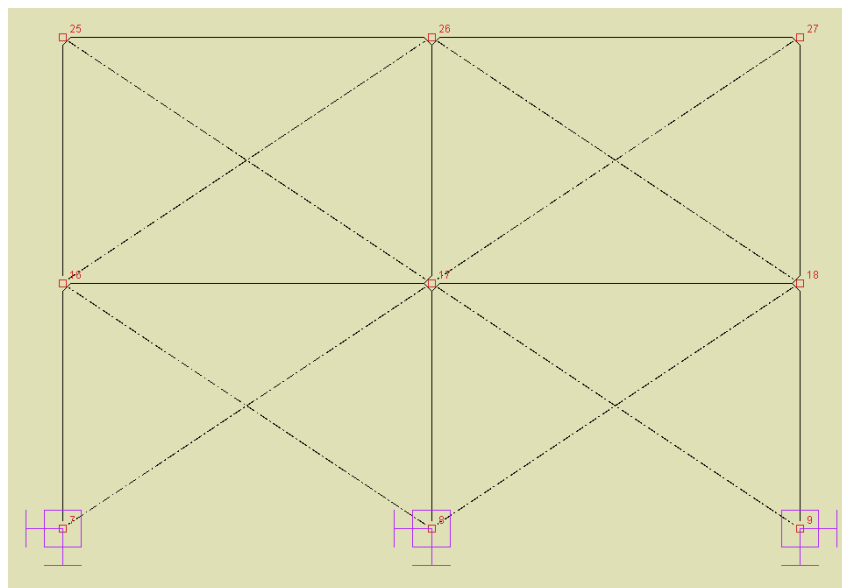
Aby zdefiniować w układzie pręty typu cięgno, należy zaznaczyć jeden lub kilka prętów dwuprzegubowych (które na obu końcach mają przeguby momentowe) i z menu podręcznego prawego klawisza myszki wybrać opcję  **Utwórz cięgno**.



Rys. 8.1 Funkcje Utwórz i Usuń cięgno

Aby wybrany pręt mógł być cięgnem, nie może występować na nim obciążenie przyłożone na długości pręta, wyjątkiem są tu siły skupione w węzłach (przyłożone na końcach pręta) i podgrzanie pręta. Po tej operacji obraz pręta

w układzie zmieni się z linii ciągłej na linię punktową-przerywaną i element ten w czasie obliczeń (przy włączonych obliczeniach dla cięgien) będzie traktowany jako cięgno przenoszące jedynie siły rozciągające. Jeśli obliczenia dla cięgien będą wyłączone, niezależnie od tego czy pręty są oznaczone jako cięgno, czy nie, będą przez program traktowane jako zwykłe pręty (przenoszące ściskanie, rozciąganie, ścinanie i zginanie).



Rys. 8.2 Widok cięgien w układzie

## 8.2 MODYFIKACJE CIĘGIEN

Aby zamienić cięgno na zwykły pręt, należy zaznaczyć element będący cięgnem i z podręcznego menu kontekstowego wybrać opcję **Usuń cięgno**. Opcja ta zamienia powtórnie cięgno na zwykły pręt. Całkowicie można usunąć cięgno (pręt) z układu, wybierając dla niego opcję: **Usuń zaznaczone pręty**. Dla pręta typu cięgno, analogicznie jak dla zwykłych prętów, dostępne są również inne opcje modyfikacyjne, takie jak: kopiowanie, odsuwanie, przesuwanie, lustro, obrót, zmiana kierunku układu lokalnego i zmiana przekroju.

Dla cięgien nie są dostępne następujące funkcje modyfikacji (dostępne dla innych prętów):

- Dzielenie pręta typu cięgno węzłem, a w konsekwencji dla takiego pręta nie jest dostępne również wprowadzanie elementu od dowolnego punktu środkowego cięgna z opcją jego podziału węzłem.
- Scalanie kolejnych, ciągłych współliniowych prętów, z których jeden lub więcej jest cięgnem.
- Wprowadzanie na cięgno jakichkolwiek obciążeń z wyjątkiem sił skupionych w węzłach końcowych cięgna i podgrzania pręta. Niedostępna jest również operacja odwrotna utworzenia cięgna z pręta obciążonego na jego długości.
- Dla węzłów końcowych pręta będącego cięgnem nie jest możliwe ustawienie węzła sztywnego.
- Nie ma możliwości sztywnego łączenia (zesztywniania) pręta będącego cięgnem w węzłach końcowych z innymi prętami schodzącymi się w tych węzłach.

Jeśli jedną z powyższych funkcji chcemy zastosować, należy to zrobić przed przypisaniem do pręta opcji cięgna. Pręty typu cięgno nie mogą wchodzić w skład elementów wymiarowych (są wymiarowane jako pojedyncze pręty).

Informacja o przypisanym typie „cięgno” do poszczególnych prętów układu umieszczona jest dodatkowo w raporcie z obliczeń, w danych o prętach.

## 8.3 OBLICZANIE UKŁADÓW Z CIĘGNIAMI

### Uwaga:

*Dla układów chwilowo kinematycznie zmiennych, ale samostatecznych, z cięgnami, przy obliczeniach dla cięgien wyniki przemieszczeń nie odpowiadają obliczeniom jak dla cięgien lecz wynikom jak dla zwykłych prętów sztywnych, natomiast siły wewnętrzne obliczane są jak dla układu z cięgnami.*

Po zdefiniowaniu cięgien w układzie obliczenia można prowadzić w dwóch wariantach:


- **Bez uwzględniania cięgien** (tak jak dotychczas) – gdzie wszystkie pręty mogą przenosić siły ściskające i rozciągające, a obliczenia mogą być wykonywane dla grup obciążeń, sumy grup obciążeń, zdefiniowanych kombinacji i obwiedni. Cięgna są wówczas traktowane podczas obliczeń jak zwykłe pręty.

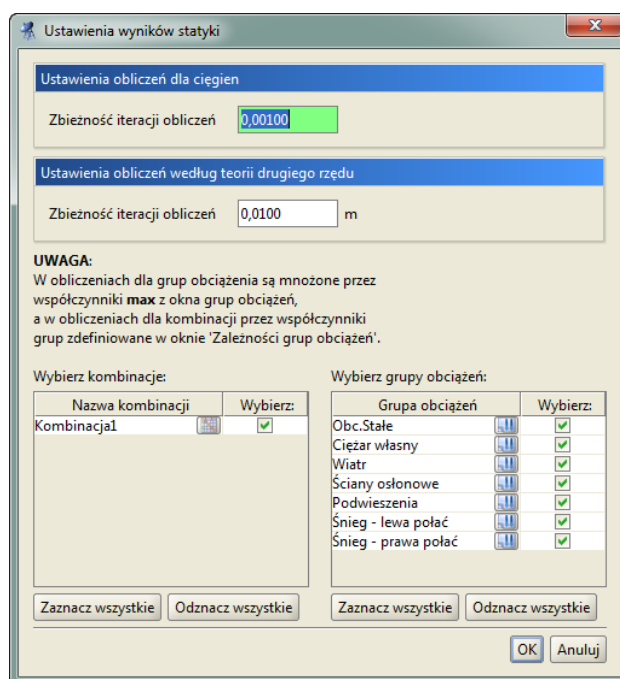


## Cięgna


- **Z uwzględnieniem cięgien** – gdzie pręty oznaczone jako ciągną mogą przenosić jedynie siły rozciągające, a obliczenia mogą być wykonane jedynie dla wybranych grup obciążeń i kombinacji. Obliczenia wówczas wykonywane są metodą iteracyjną w taki sposób, że eliminują możliwość wystąpienia sił ścisających w cięgnach.

Oba opisane powyżej warianty obliczeń nie mogą być wykonywane jednocześnie, ale w każdej chwili można się między nimi przełączyć (obliczenia statyki wówczas należy wykonać powtórnie).


Aby uruchomić wariant obliczeń z uwzględnieniem cięgien, należy w oknie  **Właściwości projektu** zaznaczyć znacznik **Uwzględnij ciągną w obliczeniach**. Wówczas, jeśli w układzie występują pręty typu ciągną, po naciśnięciu ikonki obliczeń statycznych (lub w czasie przełączania na zakładkę **Wyniki**) wyświetli się dodatkowe okno dialogowe jak niżej:



Rys. 8.3 Okno obliczeń statycznych przy obliczeniach jak dla cięgien

W oknie tym możemy ustawić parametr zbieżności iteracji przy obliczaniu cięgien (czym niższa wartość parametru, tym więcej iteracji będzie musiał wykonać program i tym dłużej będą trwały obliczenia, ale wyniki będą dokładniejsze). Niżej w dwóch kolumnach użytkownik powinien wybrać dla jakich grup i kombinacji mają być przeprowadzone obliczenia. Ponieważ wszystkie obliczenia z uwzględnieniem cięgien wykonywane są iteracyjnie, zasada jest tu podobna: im więcej elementów wybierzemy do obliczeń, tym dłużej będą one trwały. W grupach obciążeń do wyboru, jak również w kombinacjach, przy obliczaniu układów z cięgnami pomijana jest grupa ciężaru własnego konstrukcji, ponieważ daje ona siły zginające w cięgnach, które dla tego modelu są niedopuszczalne. W oknie *Ustawień wyników statyki*, przy nazwach grup i kombinacji, dołożono ikonki umożliwiające dostęp do ustawień grupy lub kombinacji, pozwalające szybko zmodyfikować współczynniki obciążenia. W przypadku grup obciążeń stałych do obliczeń cięgien uwzględniany jest tylko maksymalny współczynnik obciążenia (minimalny jest pomijany). Poszczególne grupy obciążeń i te same grupy w kombinacjach mogą mieć ustawione inne współczynniki obciążenia, przy czym przy liczeniu kombinacji uwzględniane są współczynniki zdefiniowane w oknie  **Zależności grup obciążeń**, natomiast przy liczeniu wyników dla poszczególnych grup uwzględniane są współczynniki maksymalne ustawione w oknie definicji grup.

Po naciśnięciu przycisku **OK** w oknie jw. program przechodzi do wykonania obliczeń z uwzględnieniem cięgien. Ponieważ proces ten może trwać dość długo, w jego trakcie wyświetlane jest okienko, w którym użytkownik jest informowany o postępie procesu obliczeniowego.

W przypadku wykonywania obliczeń dla cięgien, nie będą uwzględniane w obliczeniach zdefiniowane w projekcie grupy obciążeń typu „multi” oraz grupy obciążeń ruchomych, które z założenia przeznaczone są do szybkiego budowania obwodni sił wewnętrznych dla niezależnych obciążeń zmiennych w układach ramowych. Jedynym rozwiązaniem w tym przypadku jest rozbicie grup „multi” i grup obciążenia ruchomego w oknie  **Grup obciążeń** na odpowiednie podgrupy przed wykonaniem obliczeń dla cięgien (podobną metodologię powinno się również stosować przy zwykłych obliczeniach dla kombinacji bez uwzględniania cięgien).



## Ciężna

**8.4 STATYKA I WYMIAROWANIE CIĘGIEN**

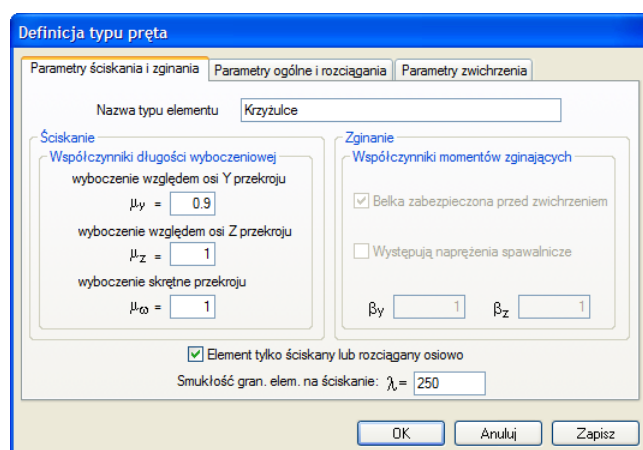
Cięgnem nazywamy w programie pręt prostoliniowy, obustronnie przegubowy, który przenosi tylko siły normalne rozciągające.

Obliczenia sił wewnętrznych i przemieszczeń dokonywane są w sposób iteracyjny. W kolejnych krokach iteracyjnych wprowadza się wirtualne obciążenia zerujące, czyli w każdym kolejnym kroku iteracyjnym siłę w ściszanym ciężnie o wartości największej siły ściskającej. Iteracja jest przeprowadzana tak długo, aż siły w ściszanym ciężnie są mniejsze od iloczynu współczynnika zbieżności iteracji i największej początkowej wartości siły ściskającej w ciężnach.

Dla układów z ciężnami użytkownik nie może korzystać z zasady superpozycji dla różnych obciążeń. Stąd, w przeciwieństwie do układów bez ciężnów, program nie wykonuje automatycznych obwiedni sił i przemieszczeń. Obliczenia są wykonywane tylko dla wybranych grup i kombinacji obciążeń.

Należy pamiętać, że podczas obliczeń statycznych dla ciężnów, w grupie ciężaru własnego zachodzi modyfikacja eliminująca ciężar własny samych ciężnów. Ciężna modelowane są w układzie jako elementy nieważkie i ich ciężar jest pomijany w dalszych obliczeniach.

Ponieważ na skutek dokładności numerycznej obliczeń może się zdarzyć, że w prętach typu ciężno mogą wystąpić, poza siłą rozciągającą, inne, niezerowe (ale bliskie zera) wartości sił wewnętrznych, które mogłyby niewłaściwie wpływać na ścieżkę wymiarowania. Zaleca się do wymiarowania wszystkie pręty typu „ciężno” definiować w osobnych grupach prętów, z przypisanymi do nich odpowiednimi typami wymiarowania, zawierającymi zaznaczony parametr: **Element tylko ściskany lub rozciągany osiowo** (zakładka **Parametry ściskania i zginania** w definicji typu pręta dla **InterStali**). Ustawienie tego parametru powoduje automatyczne obcięcie („śmieciowych” w tym przypadku) wartości momentów i sił tnących do zera.



Rys. 8.4 Ustawienia definicji typu wymiarowania dla ciężnów

Wymiarowanie zbiorcze prętów i elementów wymiarowych, po przeprowadzonych obliczeniach dla ciężnów, wykonywane jest dla całego układu tylko dla jednej grupy lub kombinacji, zaznaczonej przez użytkownika na zakładce **Wyniki**. Analogicznie po obliczeniach dla ciężnów, pojedynczy pręt lub grupę prętów współliniowych możemy zwymiarować tylko dla jednej wybranej grupy obciążeń lub kombinacji. Gdy chcemy zmienić grupę lub kombinację do wymiarowania, zaznaczamy odpowiedni znacznik wyboru (grupy lub kombinacji) na dole zakładki **Wyniki** i ponownie naciskamy ikonę wymiarowania zbiorczego (wymiarowanie dla innych sił wewnętrznych musi być wówczas przeprowadzone powtórnie). Jest to jedna z podstawowych różnic między zwykłymi obliczeniami dla których wymiarowanie przeprowadzane jest zawsze dla obwiedni, a obliczeniami dla ciężnów, gdzie wymiarowana jest zawsze jedna wybrana grupa obciążeń lub kombinacja.

Dla układów zawierających ciężna, i w których jednocześnie zdefiniowano grupy obciążeń typu „multi” lub grupy obciążenia ruchomego, założono blokadę uniemożliwiającą wybór tych grup do obliczeń.

**Uwaga:**

***Dla dwóch krzyżujących się ciężnów nie wolno w miejscu ich przecięcia tworzyć węzła przegubowego, gdyż taki układ traktowany jest przez program jako geometrycznie zmienny i prowadzi do nieskończonej liczby iteracji przy obliczeniach statycznych.***

# 9 PRĘTY NA MIMOŚRODKU


## 9.1 DEFINIOWANIE PRĘTÓW NA MIMOŚRODKU

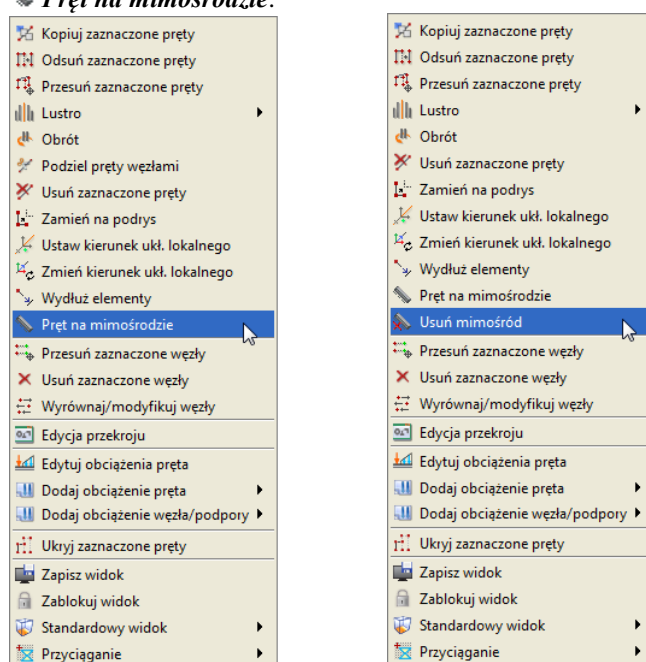
W programie można definiować dwa podstawowe typy prętów na mimośrodku (z przeniesioną osią pręta):

- Pręt z mimośrodem wprowadzonym na jednym końcu pręta.
- Pręty z takim samym mimośrodem na obu końcach pręta.

Niezależnie od typu wprowadzonego mimośrodu pręty, dla których wprowadzono mimośród są zawsze całkowicie równoległe do tych samych prętów przed wprowadzeniem mimośrodu.

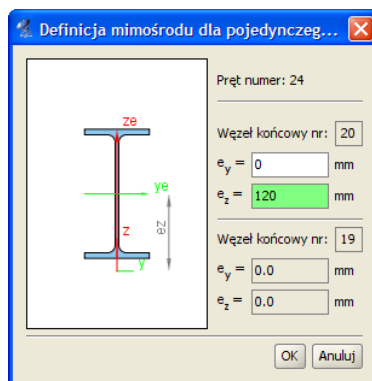
Mimośród na jednym końcu pręta można wprowadzić tylko pojedynczo dla każdego pręta w układzie osobno. Aby to zrobić, należy zaznaczyć pojedynczy pręt, dla którego chcemy wprowadzić mimośród oraz jeden z jego węzłów,

w którym będziemy wprowadzać wartości mimośrodu. Następnie z menu kontekstowego prawego klawisza myszki wybieramy opcję  **Pręt na mimośrodku**.



Rys. 9.1 Funkcje wprowadzania i usuwania mimośródów

Po wyborze opisanej funkcji otrzymamy okno jak niżej:

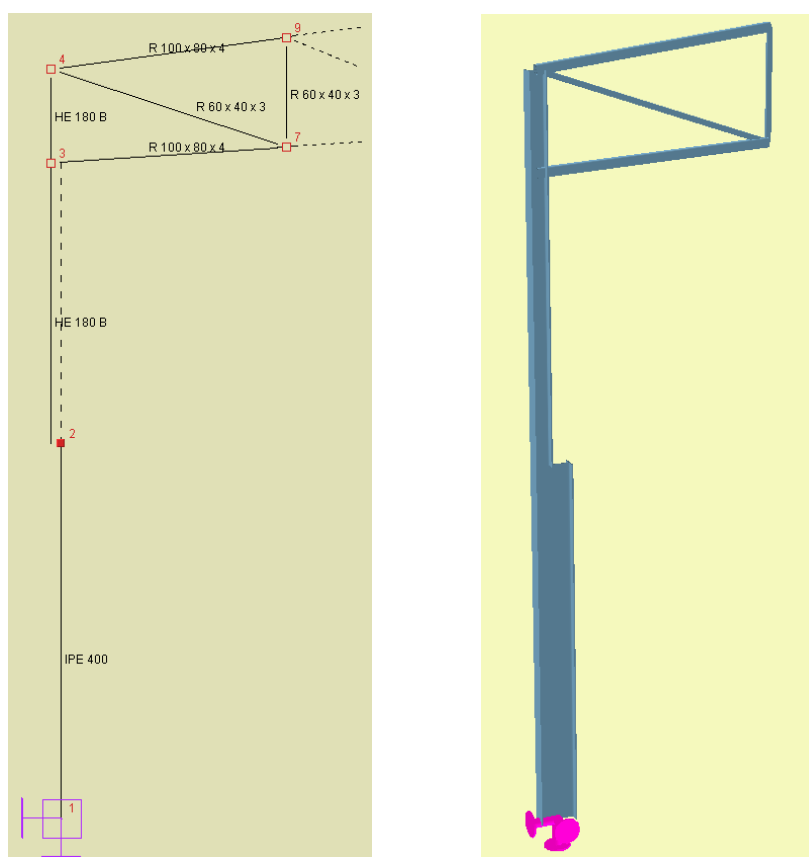


Rys. 9.2 Definiowanie mimośrodu jednostronnego

W okienku jak wyżej z lewej strony odrysowany jest rzeczywisty przekrój wybranego pręta, na którym pokazywane jest jego przesunięcie mimośrodowe. Z prawej strony okienka podany jest numer wybranego pręta oraz dla

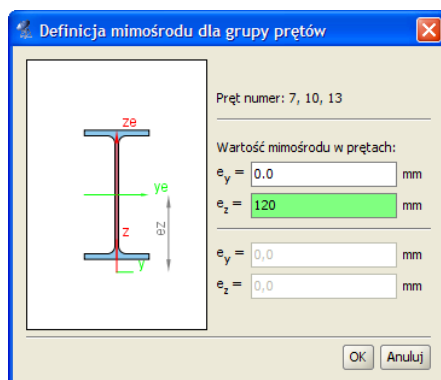
## Pręty na mimośrodku

wybranego numeru węzła aktywne są pola edycyjne mimośrodków  $e_y$  i  $e_z$ . Dla drugiego węzła oba mimośrodki ustawione są na zero i są nieaktywne. Należy tu pamiętać, że wprowadzane mimośrodki przekroju podawane mogą być tylko w kierunku dwóch wzajemnie prostopadłych osi układu lokalnego pręta. Na skutek wprowadzenia mimośrodu w jednym z węzłów pręt odsuwany jest w tym węźle o wprowadzone wielkości i łączony z węzłem wyjściowym wirtualnym (niewidocznym dla użytkownika) prętem o dużej sztywności, z przeniesieniem typu połączenia do nowego węzła. Po wprowadzeniu mimośrodu na jednym końcu pręta, na drugim końcu następuje przesunięcie istniejącego węzła o taki sam mimośród z odpowiednią modyfikacją prętów dochodzących w tym węźle. Powyższa metoda wprowadzania mimośrodu najczęściej wykorzystywana będzie przy definiowaniu słupów o skokowo zmiennej sztywności, z płaską powierzchnią pod obudowę z jednej strony. Oznaczenie pręta mimośrodowego składa się z dwóch równoległych linii ciągłej i przerywanej. Wygląd pręta w układzie i widoku 3D, z mimośrodem na jednym jego końcu przedstawiono poniżej:



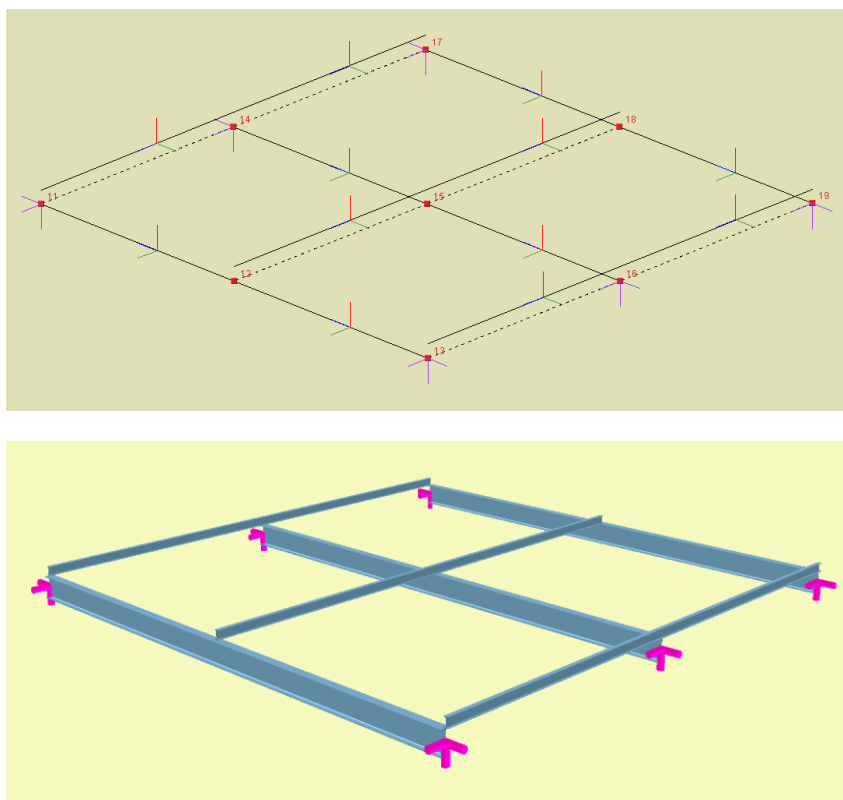
Rys. 9.3 Widok mimośrodu jednostronnego w edytorze graficznym i widoku 3D

Dla wielu zaznaczonych prętów (z zaznaczonymi węzłami lub nie), a także dla pojedynczego pręta z zaznaczonymi oboma węzłami, przy wyborze opcji **Pręt na mimośrodku** można zdefiniować jedynie taki sam mimośród na obu jego końcach. Dla pojedynczego pręta z zaznaczonymi węzłami zostanie otwarte wówczas okienko jak poprzednio, lecz z aktywnymi polami edycyjnymi mimośrodków dla obu węzłów. Przy tym należy pamiętać, że wówczas zmiana mimośrodu w jednym węźle będzie automatycznie powodowała taką samą zmianę odpowiedniego mimośrodu w drugim węźle. Wybranie opcji **Pręt na mimośrodku** dla wybranego pojedynczego pręta (bez zaznaczonych węzłów) pozwala jedynie na podgląd zdefiniowanego w tym pręcie mimośrodu bez możliwości jego edycji. Wybranie funkcji **Pręt na mimośrodku** dla wielu zaznaczonych prętów powoduje wywołanie okna jak niżej:



Rys. 9.4 Definiowanie mimośrodu jednostronnego dla wielu prętów

W oknie wyświetlą się wówczas numery wszystkich zaznaczonych prętów, pominięte zostaną numery węzłów, a dwa aktywne pola edycyjne pozwolą na zdefiniowanie mimośrodów  $e_y$  i  $e_z$  dla wszystkich zaznaczonych prętów na obu końcach na raz. Tak jak w pierwszym przypadku, wprowadzane mimośrody przekroju podawane mogą być tylko w kierunku dwóch wzajemnie prostopadłych osi układu lokalnego pręta. Na skutek wprowadzenia mimośrodów, na obu końcach pręty odsuwane są w tych węzłach o wprowadzone wielkości mimośrodów i łączone z węzłami wyjściowymi wirtualnymi (niewidocznymi dla użytkownika) prętami o dużej sztywności, z przeniesieniem typu połączenia do nowych węzłów. Opisana metoda wprowadzania mimośrodu najczęściej wykorzystywana będzie przy definiowaniu elementów belkowych opartych na innych podciągach (np. oparcie płatwi na ryglach). Oznaczenie pręta mimośrodowego składa się z dwóch równoległych linii, ciągłej i przerywanej. Wygląd pręta w układzie i widoku 3D, z mimośrodem na obu jego końcach przedstawiono poniżej:



Rys. 9.5 Widoki mimośrodu dwustronnego w edytorze graficznym i widoku 3D


Ponieważ wprowadzenie dużej ilości prętów na mimośrodku może mieć istotny wpływ na szybkość przeprowadzanych obliczeń, za każdym razem przed zdefiniowaniem tego typu prętów należy rozważyć, czy taka definicja jest konieczna i może mieć istotny wpływ na wyniki obliczeń statycznych.


Niewidoczne pręty wirtualne, których długość reprezentuje wprowadzony mimośród, mają sztywność ok. 1000 razy większą od pręta o największej sztywności, wybranego z listy prętów schodzących się w węzle, dla którego ten mimośród został zdefiniowany.

Po zdefiniowaniu mimośrodków dla poszczególnych prętów, poprawność ich wprowadzenia można obejrzeć na

 **Widoku 3D.**

## 9.2 EDYCJA I MODYFIKACJE PRĘTÓW NA MIMOŚRODKU

Aby usunąć wprowadzony mimośrodek, na pręcie zaznaczamy element lub elementy z mimośrodkiem i z menu podręcznego prawego klawisza myszki wybieramy opcję  **Usuń mimośrodek**. Na skutek tej operacji wszystkie mimośrodki w prętach zostaną ustawione na wartość „0”, a w przypadku mimośrodku na jednym końcu pręta, drugi koniec powraca do położenia wyjściowego. Całkowicie można usunąć z układu pręt na mimośrodku, wy-

bierając dla niego opcję  **Usuń zaznaczone pręty**. Operacja usuwania z układu takiego pręta odbywa się w dwóch etapach niewidocznych dla użytkownika. W pierwszej kolejności dla takiego pręta wszystkie mimośrodki ustawiane są na „0” (ze wszystkimi konsekwencjami tej operacji), a w drugim etapie pręt całkowicie usuwany jest z układu. Złożony proces tej operacji widać jedynie gdy po usunięciu pręta na mimośrodku z układu zastosujemy funkcję **Cofnij**, która przywraca stan poprzedni w dwóch ruchach. Dla prętów z mimośrodkiem, tak jak dla pozostałych prętów, dostępne są dodatkowo następujące opcje modyfikacyjne: kopiowanie, odsuwanie, przesuwanie, lustro, obrót, zmiana kierunku układu lokalnego i zmiana przekroju. Zmiana kierunku układu lokalnego dla pręta z mimośrodkiem spowoduje, że kierunki wprowadzonych mimośrodków zostaną również obrócone o taki sam kąt.

Dla prętów z mimośrodkiem nie są dostępne następujące funkcje modyfikacji:

- Dzielenie pręta z mimośrodkiem, a w konsekwencji dla takiego pręta, nie jest dostępne również wprowadzanie elementu od dowolnego punktu środkowego tego pręta z opcją jego podziału.
- Scalanie kolejnych, ciągłych współliniowych prętów, z których jeden lub więcej ma ustawiony mimośrodek.
- Dla węzłów końcowych pręta z mimośrodkiem nie jest możliwa zmiana typu węzła z przegubowego na sztywny i odwrotnie.

Jeśli chcemy zastosować jedną z powyższych funkcji, należy to zrobić przed zdefiniowaniem mimośrodków w pręcie.

Jeśli dla jednego pręta wchodzącego w skład elementu wymiarowego będziemy chcieli ustawić mimośrodek, element zostanie rozbity, a operacja poprzedzona odpowiednim komunikatem.

Jeśli kilka ciągłych i współliniowych prętów ma ten sam przekrój, tak samo ustawiony układ lokalny, tak samo ustawione mimośrodki i takie same pozostałe własności, wówczas można z nich utworzyć element wymiarowy wykorzystywany przy wymiarowaniu zbiorczym.

Informacje o zadanych w poszczególnych prętach mimośrodkach umieszczone są w raporcie ze statyki, w dodatkowej tabeli, w informacjach o wprowadzonym układzie.

## 9.3 OBLICZENIA PRĘTÓW NA MIMOŚRODKU

Obliczenia statyczne układu zawierającego pręty na mimośrodku wykonywane są tak samo, jak obliczenia zwykłego układu. Jedyną różnicą jest uwzględnianie na etapie obliczeń niewidocznych dla użytkownika prętów wirtualnych o dużej sztywności, które reprezentują odpowiednie przesunięcia mimośrodkowe prętów układu. W celu przyspieszenia obliczeń dla tego typu układów, przed przystąpieniem do procesu obliczeń przeprowadzana jest dodatkowa optymalizacja polegająca kolejno na:

- Scalaniu prętów wirtualnych o takiej samej długości, znajdujących się dokładnie w takiej samej lokalizacji i mających takie same typy połączeń na jednym i drugim końcu.
- Eliminowaniu z układu prętów wirtualnych, których jeden koniec połączony jest z innymi prętami układu (z zachowaniem ich połączeń w tym węźle), a drugi jest swobodny.
- Renumeracji prętów i węzłów (niewidocznej dla użytkownika) – operacja ta wykonywana jest na początku obliczeń, a po ich zakończeniu obliczone wartości ponownie przepisywane są ponownie do listy prętów i węzłów, widzianej dla użytkownika na interfejsie.

Operacje te znacznie przyspieszają obliczenia układów zawierających pręty na mimośrodku, ale mimo to należy liczyć się ze znacząco dłuższymi czasami obliczeń (w stosunku do układów niezawierających prętów na mimośrodkach), wynikającymi ze zwiększonej ilości liczonych prętów i węzłów, a także znacznych różnic w sztywnościach liczonych elementów.

# 10 OBLICZENIA STATYCZNE

## 10.1 OPTIMALIZACJA OBLICZEŃ STATYCZNYCH

Obliczenia statyczne w programie wykonywane są dokładną macierzową metodą przemieszczeń. W każdym projekcie na podstawie macierzy sztywności poszczególnych prętów układu, budowana jest globalna macierz sztywności układu, a następnie na podstawie zadanych obciążeń ustalany jest dla poszczególnych grup obciążeń wektor wyrazów wolnych. Dla tak zbudowanego układu równań wyznaczane są wszystkie przemieszczenia węzłowe, osobno dla każdej grupy obciążeń, przez wielokrotne rozwiązywanie układu równań liniowych z dużą liczbą niewiadomych. Na podstawie otrzymanych przemieszczeń węzłowych i obciążeń przyłożonych do poszczególnych prętów wyznaczane są wartości sił wewnętrznych, przemieszczeń, reakcji, a następnie liczone są naprężenia normalne w poszczególnych przekrojach prętów.

W aktualnej wersji programu *Rama 3D* w znacznym stopniu zmieniono metodologię wykonywania obliczeń statycznych, a zwłaszcza rozwiązywania wielkich układów równań liniowych. Wprowadzone zmiany przyspieszają działanie algorytmów liczących w różnych przypadkach obliczeniowych ze szczególnym uwzględnieniem układów zawierających pręty na mimośrodzie. Wprowadzone w programie zmiany i modyfikacje obejmują:

- Wymianę podstawowej biblioteki matematycznej „mtj.jar” na nowszą wersję z poprawioną obsługą pamięci.
- Optymalizację algorytmu przygotowania danych do obliczeń dla układów z prętami na mimośrodku.
- Zmianę współczynnika stosunku sztywności między prętami na mimośrodku a prętami wirtualnymi z 1000 na 100 000, skutkującą zwiększoną dokładnością wyników, bez wpływu na szybkość obliczeń.
- Implementację algorytmu renumeracji węzłów o najniższej różnicy numerów kolejnych węzłów metodą „reverse Cuthill-McKee” - renumeracja działa tylko podczas obliczeń i jest niezauważalna dla użytkownika.
- Zmianę metodologii przygotowania macierzy sztywności do obliczeń oraz rozdzielenie metod przygotowania macierzy dla układów z mimośrodkami i pozostałych układów. Aktualnie do rozwiązywania układu równań liniowych stosowana jest iteracyjna metoda gradientów sprzężonych (Conjugate Gradient Method, CG). Do realizacji uwarunkowania wstępnego (preconditioning) dla układów zawierających mimośrodku stosowany jest algorytm niekompletnej faktoryzacji Cholesky’ego (Incomplete Cholesky Factorization, Incomplete Cholesky Preconditioning, ICC), dla układów bez mimośrodków stosowany jest algorytm realizacji uwarunkowania wstępnego na podstawie głównej przekątnej macierzy współczynników (Diagonal preconditioner).
- Wprowadzenie obsługi możliwości wykorzystania do czterech wątków na komputerach HT, Core 2 Duo i Quad, przy rozwiązywaniu układów równań dla wielu grup obciążeń, skutkujące dalszą redukcją czasu obliczeń.

Dodatkowo w programie wykonano optymalizację algorytmu oczyszczania i weryfikacji projektu na etapie kontroli modelu obliczeniowego.

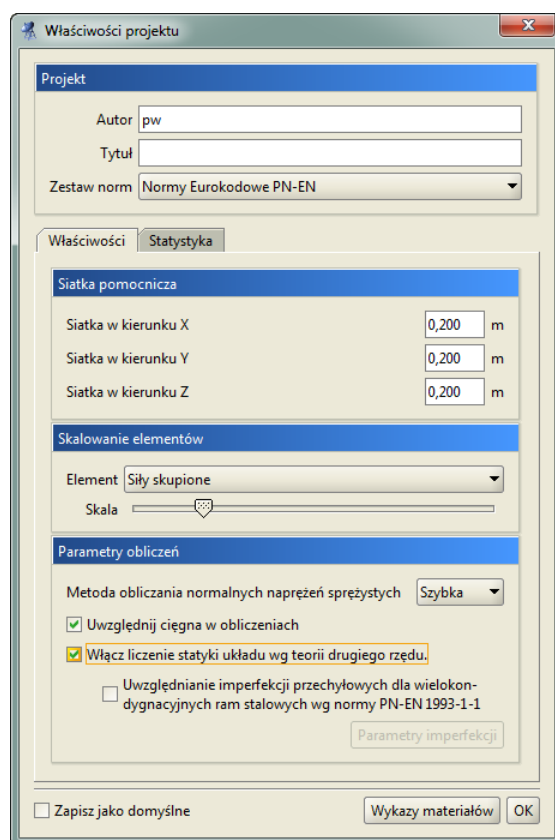
Ponieważ rozwiązanie układów równań metody przemieszczeń wykonywane jest przez program przybliżoną metodą iteracyjną, w niektórych przypadkach uzyskuje się wymaganą zbieżność metody, mimo tego że układ jest faktycznie geometrycznie zmienny. Dlatego też pod koniec obliczeń statycznych wprowadzono dodatkowe zabezpieczenie polegające na sprawdzeniu przemieszczeń liniowych wszystkich węzłów od sumy wszystkich grup obciążeń i ich porównaniu z maksymalnym rozmiarem układu. W przypadku gdy przemieszczenia te przekraczają maksymalny rozmiar układu po obliczeniach wyprowadzony jest odpowiedni komunikat informacyjny podający numery prętów, dla których wystąpiło to przekroczenie. Pozostawiono również w tym przypadku możliwość analizy otrzymanych wyników (mimo że układ z dużym prawdopodobieństwem jest geometrycznie zmienny lub przyjęte w modelu obciążenia są absolutnie nieadekwatne do założonych w projekcie przekrojów prętów). Dla wielu złożonych układów statycznych takie podejście umożliwia łatwe wychwycenie (na podstawie wartości ugięć) miejsc, w których założono niewłaściwe więzi, skutkujące powstaniem układów geometrycznie zmiennych.

### Uwaga:

*Ze względu na wykorzystanie w programie automatycznego systemu przydzielania pamięci, przed przystąpieniem do procesu obliczeń złożonych struktur prętowych, zaleca się zapisanie gotowego projektu na dysku oraz zamknięcie programu. W takich przypadkach (dla złożonych struktur) zaleca się rozpocząć proces obliczeń statycznych i budowania obwiedni zaraz po ponownym wczytaniu zapisanego na dysku projektu. Taka procedura pozwala na optymalne wykorzystanie przydzielonej przez program pamięci w trakcie obliczeń.*

**10.2 OBLICZENIA WG TEORII II RZĘDU**

Aby wykonać obliczenia statyczne projektu wg teorii II rzędu, należy taką opcję ustawić przed obliczeniami w oknie *Właściwości projektu* (opcja *Włącz liczenie statyki układu wg teorii drugiego rzędu*).



**Rys. 10.1 Włączanie obliczeń statycznych wg teorii II rzędu**

W takim trybie obliczenia statyczne mogą być wykonane jedynie dla zdefiniowanych przez użytkownika kombinacji (suma grup z przypisanymi do nich współczynnikami) i wybranych grup obciążeń (analogicznie jak w przypadku ciągnięć). W przypadku obliczeń wg teorii II rzędu nie ma możliwości uzyskania wyników dla automatycznej obwiedni, budowanej przez program na podstawie zdefiniowanych grup obciążeń, przypisanych do nich parametrów, oraz zadanych relacji między grupami zmiennymi. W przypadku kombinacji należy pamiętać, że w tym przypadku, tak jak dla układów z ciągnami, również nie obowiązuje zasada superpozycji i wyniki uzyskujemy tylko od całej kombinacji, która w programie widziana jest jako „supergrupa”, będąca sumą obciążeń wszystkich grup składających się na daną kombinację, wymnożonych przez odpowiednie współczynniki.

W przypadku obliczeń statycznych wg Eurokodu współczynniki przypisane poszczególnym grupom w ramach kombinacji powinny być ilorzem odpowiedniego współczynnika obciążenia dla danej grupy stałej lub zmiennej oraz odpowiedniego współczynnika kombinacyjnego dla grup zmiennych, z uwzględnieniem jego modyfikacji dla wybranej grupy wiodącej. W tym trybie, o wartościach przyjętych współczynników w ramach kombinacji oraz wyborze grupy zmiennej wiodącej, decyduje zawsze użytkownik po przez przypisanie odpowiednich ilorazów współczynników poszczególnym grupom obciążeń, w ramach zdefiniowanych w projekcie kombinacji. Wynika to stąd, że dla obliczeń według teorii II rzędu (analogicznie jest również dla układów z ciągnami) nie mogą być dostępne wyniki sił wewnętrznych i przemieszczeń od poszczególnych grup składających się na daną kombinację, a jedynie wyniki dla całej kombinacji. Z tego też powodu przy obliczeniach wg norm PN lub Eurokodu, przy obliczeniach prowadzonych wg teorii II rzędu lub dla układów z ciągnami, osobne kombinacje powinny być zdefiniowane dla stanu granicznego nośności, a osobne dla stanu granicznego użytkowania (inne współczynniki). W tych też przypadkach wszystkie współczynniki powinny być przypisane do grup w kombinacji (po stronie obciążeń), gdyż po stronie wyników nie ma możliwości wydzielenia wartości od poszczególnych grup w kombinacji i pomnożenia ich przez odpowiednie współczynniki.

Przy obliczeniach wg teorii II rzędu nie są wyliczane wyniki dla grupy typu „multi” oraz grup ruchomych. Grupy te nie biorą również udziału w budowie kombinacji użytkownika. Aby uwzględnić w wynikach kombinacji udział takich grup, należy przed



## Obliczenia statyczne

zbudowaniem kombinacji rozbić te grupy na zwykłe grupy zmienne i wybrać jedną z nich w przypadku obciążenia ruchomego lub kilka w przypadku grup zmiennych powstałych po rozbięciu grupy „multi”.

W trakcie wykonywania obliczeń projektu wg teorii II rzędu w pewnych sytuacjach mogą zostać one przerwane jednym z następujących komunikatów:

1. **Obliczenia wg teorii drugiego rzędu nie uzyskały ustalonej zbieżności procesu iteracyjnego. Prawdopodobnie niedostateczna sztywność układu.** – komunikat występuje, gdy przekroczona zostanie setna iteracja w procesie obliczeń według teorii II rzędu lub rozwiązywanie układu równań zakończy się niepowodzeniem ze względu na rozbieżność iteracji w procesie rozwiązania układu równań.
2. **Model zbyt wiotki dla zadanego schematu obciążeń. Obliczenia przerwane.** – komunikat występuje, gdy znaczące przemieszczenia dowolnego węzła o wartości powyżej 1 mm, uzyskane z obliczeń w teorii I rzędu, w danej iteracji obliczeń według teorii II rzędu przekroczą 5-krotność jego przemieszczeń z teorii pierwszego rzędu lub przekroczyły 2.5% największej rozpiętości modelu w kierunku x lub z. Pierwszy napotkany węzeł, dla którego spełniony jest jeden z powyżej opisanych warunków, pozostanie wyselekcjonowany po zamknięciu komunikatu.
3. **Model zawiera pręty o smukłości większej niż 350 lub siła normalna jest większa niż 90% siły krytycznej w tych prętach. Do obliczeń według teorii drugiego rzędu powinny być one przyjęte jako ciągną. Obliczenia przerwane.** – sprawdzenie wykonywane dla wszystkich prętów układu niebędących ciągnami po wykonaniu obliczeń wg teorii pierwszego rzędu wewnątrz obliczeń według teorii II rzędu. Pręty, dla których spełniony jest jeden z powyżej opisanych warunków, pozostaną wyselekcjonowane po zamknięciu komunikatu.

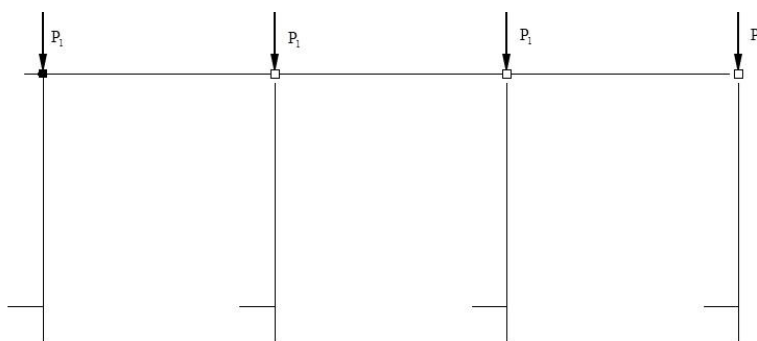
W zasadzie wszystkie trzy powyższe komunikaty informują użytkownika o zbyt małej sztywności prętów liczonego układu, przy czym w przypadku wystąpienia trzeciego komunikatu lepszym wyjściem niż zwiększanie sztywności jest zamiana wskazanych przez program prętów na pręty typu ciągną.

Obliczenia według teorii II rzędu oparte są na równaniu różniczkowym zginania pręta z udziałem siły osiowej. Równania równowagi są zapisane dla układu zdeformowanego (nie obowiązuje zasada zeszywnienia). Poszczególne współczynniki macierzy sztywności zależą od wartości siły normalnej działającej w elemencie.

Obliczenia numeryczne są przeprowadzone w sposób iteracyjny. Na każdym kroku iteracji jest aktualizowana wartość współczynników macierzy sztywności dla aktualnej geometrii układu i wartości sił normalnych. Generalnie w metodzie tej nie obowiązuje zasada superpozycji, stąd obliczenia są przeprowadzane dla sumy wszystkich grup obciążeń występujących w danej kombinacji lub dla pojedynczej grupy obciążeń. Stąd dla obliczeń wg teorii II rzędu nie działa w programie opcja automatycznej obwiedni.

W przypadku prętów zbyt smukłych iteracja może być rozbieżna, dlatego w przypadku występowania prętów ściskanych o smukłości większej niż 350 pojawia się komunikat o konieczności zadeklarowania takiego pręta jako ciągną.

W przeciwieństwie do teorii I rzędu może się zdarzyć, że przemieszczenia będą przyrastały do bardzo dużych wartości, a w przypadku skrajnym będą dążyć do nieskończoności. Program sygnalizuje to komunikatem, że iteracja jest rozbieżna i układ jest geometrycznie zmienny dla teorii II rzędu. Przykładowo dla poniższego zadania:



Rys. 10.2 Przykład

P

w teorii I rzędu otrzymujemy zawsze rozwiązania niezależnie od wartości sił  $P_1$ . W obliczeniach dla teorii II rzędu wraz ze wzrostem wartości sił  $P_1$  rosną deformacje, aż przy pewnych wartościach sił  $P_1$  (zależnych od sztywności układu) deformacje te będą tak duże, że iteracja będzie rozbieżna i otrzymamy komunikat „układ zbyt wiotki, geometrycznie zmienny”.

Przystępując do obliczeń wg teorii II rzędu trzeba pamiętać, że związki pomiędzy siłami wewnętrznymi i obciążeniami są opisane funkcjami trygonometrycznymi (dla sił ściskających) lub hiperbolicznymi (dla sił rozciągających). Użytkownik programu musi sam stworzyć poszczególne kombinacje obciążeń, włączając do nich odpowiednie grupy obciążeń wraz z przynależnymi współczynnikami przeciążenia. W wyniku obliczeń

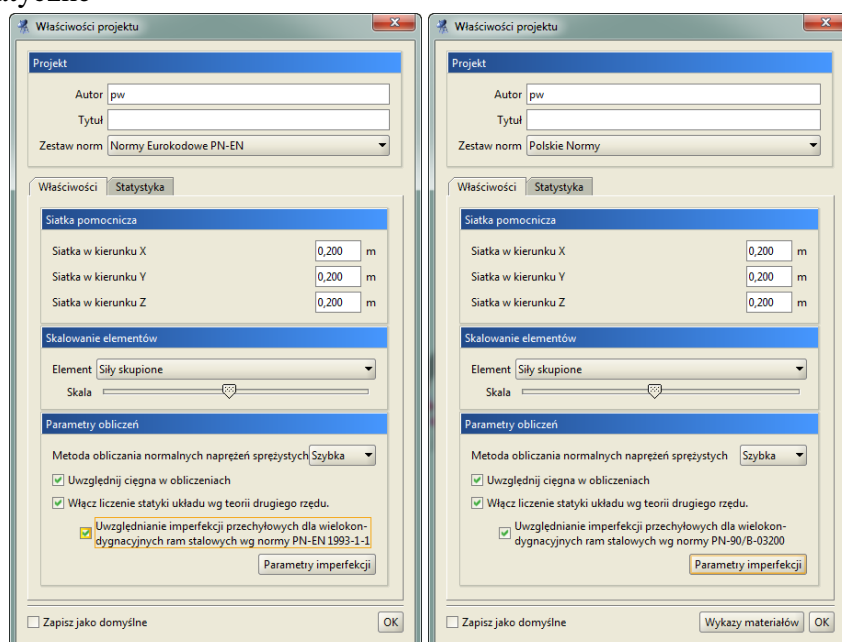
## Obliczenia statyczne

otrzymujemy deformację układu i wykresy sił wewnętrznych i naprężeń. W omawianym programie jako siły tnące przedstawiono wykresy sił poprzecznych prostopadłych do niezdeformowanej osi pręta, a nie rzeczywiste siły tnące, które są prostopadłe do zdeformowanej osi pręta.

### 10.3 UWZGLĘDNIANIE IMPERFEKCJI PRZECHYŁOWYCH DLA WIELOKONDYGNACYJNYCH RAM STALOWYCH WG NORMY PN-EN 1993-1-1 I PN-90/B-03200

W programie dla wielokondygnacyjnych ram stalowych, których statykę liczymy teorią II rzędu według Eurokodów lub według norm PN, istnieje możliwość uwzględnienia wstępnych imperfekcji przechyłowych zgodnie z punktem 5.3.2.(a) normy PN-EN 1993-1-1 lub punktem 5.4.2 normy PN-90/B-03200. Imperfekcje mogą być uwzględniane (lub nie) tylko w jednym z globalnych, głównych kierunków poziomych  $x$  i  $y$  lub w obu tych kierunkach jednocześnie, zależnie od wyboru użytkownika. Ponieważ kierunki wstępnych imperfekcji są ściśle określone (kierunek globalny  $x$  i/lub  $y$ ) należy ten fakt brać pod uwagę przy lokalizowaniu projektowanej hali względem płaszczyzn głównych globalnego układu współrzędnych (główne kierunki hali powinny być równoległe do osi głównych  $x$  i  $y$ ). Wartości wstępnych imperfekcji w obu kierunkach poziomych wyznaczane są przez pochylenie całej konstrukcji o kąt  $\phi$  wyznaczony ze wzoru 5.5 normy PN-EN 1993-1-1 lub wzoru (68) normy PN-90/B-03200 względem poziomu odniesienia, znajdującego się przeważnie w poziomie najniższych podpór pionowych hali. Poziomej imperfekcji wstępnej doznają wszystkie węzły hali znajdujące się powyżej poziomu odniesienia, które nie mają zablokowanego przesuwu (podpory) w kierunku działania danej imperfekcji. W przypadku istnienia w rozpatrywanym węźle podpory poziomej, wartość imperfekcji w tym węźle dla danego kierunku zredukowana jest do zera. W trybie automatycznym zwrot wstępnych imperfekcji poziomych w danym węźle przyjmowany jest zgodnie z kierunkiem rzeczywistego przemieszczenia tego węzła od rozpatrywanego schematu obciążeń, wyznaczonego dla tego schematu z obliczeń według teorii I rzędu. Stąd wniosek, że wstępne imperfekcje przechyłowe nadawane są automatycznie poszczególnym węzłom układu w trakcie obliczeń statycznych, po pierwszym etapie obliczeń wg teorii I rzędu oraz przed przystąpieniem do obliczeń według teorii II rzędu. W przypadku gdy któryś z węzłów po obliczeniach wg teorii I rzędu nie doznał przemieszczenia w jednym z kierunków głównych, kierunek wstępnej imperfekcji przechyłowej w tym kierunku dla tego węzła przyjmowany jest losowo. Po obliczeniach wg teorii II rzędu wyznaczone z obliczeń przemieszczenia układu powiększane są o wstępnie wyznaczone imperfekcje. Widoczne w programie wyniki przemieszczeń są więc sumą przemieszczeń układu od danego schematu obciążeń oraz wstępnie założonych przez program imperfekcji przechyłowych poszczególnych węzłów hali. Takie też wartości przemieszczeń podawane są w raportach ze statyki i w raporcie szczegółowym z wymiarowania. Należy pamiętać że zgodnie z punktem 5.2.2 (7) a normy PN-EN 1993-1-1 oraz punktem 5.4.4 b normy PN-90/B-03200, jeśli w globalnej analizie konstrukcji wg teorii II rzędu zostały uwzględnione odpowiednie imperfekcje w poszczególnych elementach to wówczas indywidualne sprawdzanie stateczności elementów przy ich wymiarowaniu nie jest wymagane. To znaczy, że po uwzględnieniu imperfekcji przechyłowych można przy wymiarowaniu stosować współczynniki wybożenia giętnego jak dla układów nieprzesuwnych, czyli nie większe niż 1 (ewentualny przesuw całości układu został uwzględniony w postaci odpowiednich imperfekcji). Przy obliczaniu układów płaskich w programie **R3D3 Rama3D** według teorii II rzędu, zwłaszcza z uwzględnieniem dwukierunkowych imperfekcji przechyłowych, w niektórych przypadkach układy, które w obliczeniach wg teorii I rzędu były samostateczne (np. ramy płaskie podparte przegubowo), przy obliczeniach według teorii II rzędu mogą stać się geometrycznie zmienne.

Wywołanie obliczeń statycznych z uwzględnieniem imperfekcji przechyłowych realizujemy w programie w oknie **Właściwości projektu** przez zaznaczenie opcji **Uwzględnianie imperfekcji przechyłowych dla wielokondygnacyjnych ram stalowych wg normy PN-EN 1993-1-1** q projektach Eurokodowych lub **Uwzględnianie imperfekcji przechyłowych dla wielokondygnacyjnych ram stalowych wg normy PN-90/B-03200** w projektach wg norm PN.

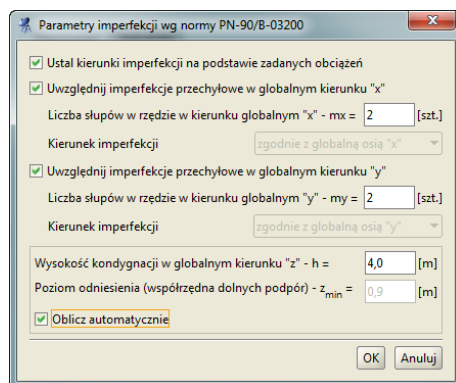
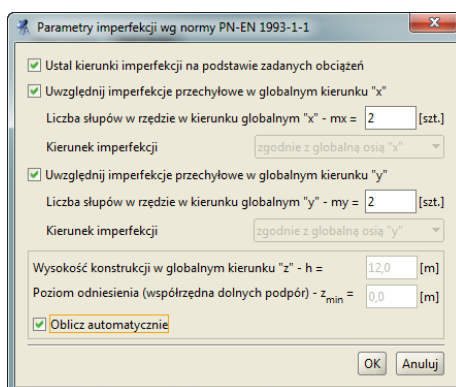


**Rys. 10.3 Wywołanie okna Parametrów imperfekcji dla norm Eurokodowych i norm PN**

Opcja ta jest dostępna tylko wówczas gdy spełnione są w projekcie następujące warunki:

- w oknie *Właściwości projektu* ustawione są obliczenia wg teorii II rzędu,
- model zawiera węzły o różnych globalnych współrzędnych „z”,
- model zawiera węzły podparte w kierunku globalnym „z”.

Po zaznaczeniu opcji uwzględniania imperfekcji, odpowiednim przyciskiem można wywołać okno *Parametrów imperfekcji*.



**Rys. 10.4 Okno Parametrów imperfekcji dla PN-EN 1993-1-1 i PN-90/B-03200**

W pierwszej kolejności wybieramy w oknie *Parametrów imperfekcji* metodę ustalenia kierunków założonych imperfekcji. Do dyspozycji użytkownik ma tu dwie możliwości. Jedna, domyślna - ustala automatycznie kierun-

## Obliczenia statyczne

ki imperfekcji na podstawie kierunków przemieszczeń poszczególnych węzłów od obciążeń zadanych przez użytkownika w danej grupie lub kombinacji (zaznaczona opcja **Ustal kierunki imperfekcji na podstawie zadanych obciążeń**). Druga metoda określania kierunków imperfekcji polega na samodzielnym określeniu przez użytkownika kierunków imperfekcji (odznaczona opcja **Ustal kierunki imperfekcji na podstawie zadanych obciążeń**). Wówczas użytkownik wybiera kierunek imperfekcji zgodny ze zwrotem globalnej osi lub do niej przeciwny, oddzielnie dla każdego poziomego kierunku globalnego x i y. Metoda samodzielnego ustalania kierunku imperfekcji powinna być stosowana wówczas gdy dla liczonego schematu obciążeń nie występują składowe siły poziome lub założony układ tych sił poziomych jest równoważny. W pozostałych przypadkach kierunki imperfekcji należy ustalać automatycznie na podstawie zadanych schematów obciążeń. Niewłaściwy wybór kierunku imperfekcji przez użytkownika przy zadanych, nierównoważących się obciążeniach poziomych będzie skutkował zmniejszeniem całkowitych przemieszczeń poziomych a w skrajnym przypadku może doprowadzić również do zmiany ich kierunku.

Następnie w oknie wybieramy jeden lub dwa poziome kierunki główne, w których mają być uwzględniane imperfekcje przechyłowe oraz podajemy liczbę słupów w rzędzie w danym kierunku. Następnie określamy całkowitą wysokość konstrukcji (lub kondygnacji dla normy PN-90/B-03200) w globalnym kierunku „z” oraz podajemy poziom odniesienia w postaci minimalnej współrzędnej „z<sub>min</sub>” węzła podpartego w kierunku globalnej, pionowej osi „z”. Można również wybrać opcję **Oblicz automatycznie**, po zaznaczeniu której, wysokość konstrukcji i poziom odniesienia ustalane są automatycznie przez program. Wysokość konstrukcji w trybie automatycznym wyznaczana jest jako bezwzględna różnica współrzędnych najwyższego węzła w modelu i najniższego węzła podpartego w kierunku „z”, natomiast za poziom odniesienia w tym trybie przyjmowana jest współrzędna „z” najniższego węzła podpartego w kierunku „z”.

Przy zmianie w trakcie pracy nad projektem zestawu norm z PN na Eurokod lub odwrotnie imperfekcje zostaną automatycznie wyłączone a ponowne ich włączenie wymaga ponownego ustawienia parametrów imperfekcji według zmienionej normy.

### Uwaga:

*Gdy przy obliczeniach wg teorii II rzędu pojawią się przemieszczenia niezgodne z zadaniem kierunkiem imperfekcji lub niezgodne z kierunkiem zadanych obciążeń (przy braku imperfekcji), wówczas w celu uzyskania prawidłowych wyników należy konieczne zagęścić podział prętów ściskanych - słupów (np. równomiernie na 8-10 prętów).*


### Uwaga:

*W przypadku zmiany w trakcie wykonywania projektu, zestawu norm projektowych z PN na Eurokod lub odwrotnie, szczególnej ponownej kontroli wymagają: definicje grup obciążeń, definicje kombinacji użytkownika, ustawienia imperfekcji oraz klasy materiałów przypisane do poszczególnych przekrojów elementów w modelu.*

# 11 ANALIZA WYNIKÓW

## 11.1 ZAPAMIĘTYWANIE WYNIKÓW OBLICZEŃ

W aktualnej wersji programu wprowadzono zapamiętywanie wyników obliczeń statycznych i wymiarowania w postaci dodatkowego pliku o takiej samej nazwie jak plik modelu projektu *f3d (f2d)* lecz o rozszerzeniu *sw3d(sw2d)*. Każdy plik *sw3d* i *sw2d* jest plikiem archiwum typu zip, zawierającym wewnątrz jeden lub dwa pliki typu XML, w których zapisane zostały osobno wyniki obliczeń statycznych i wymiarowania zbiorczego. Wyniki obliczeń statycznych i wymiarowania zapisywane są do pliku zaraz po wykonaniu odpowiednich obli-

czeń, a także podczas użycia przez użytkownika funkcji  **Zapisz projekt jako**. Po zapisaniu przeliczonego projektu i zamknięciu programu oraz po ponownym jego uruchomieniu plik projektu wczytuje się wraz z ostatnio przeliczonymi wynikami. Dostęp do tych wyników obliczeń możliwy jest przez zmianę zakładki na **Wyniki** lub **Wymiarowanie**. Wyniki obliczeń będą zawsze pamiętane w projekcie do momentu istotnej zmiany modelu liczonego układu, przeważnie mającej wpływ na ich wartości. W przypadku gdy model układu ulegnie zmianie, każde wywołanie obliczeń za pomocą odpowiedniego przycisku lub próba zmiany zakładek na **Wyniki** lub **Wymiarowanie** spowoduje automatyczne usunięcie dotychczasowych wyników obliczeń i ponowne wywołanie procesu obliczeniowego. W przypadku uruchomienia obliczeń statycznych lub wymiarowania z odpowiedniego przycisku w pasku narzędziowym obliczenia zawsze będą się wykonywały od początku, niezależnie od tego, czy model uległ zmianie, czy też nie. W przypadku gdy model nie uległ zmianie i są już dla niego wyniki obliczeń, ponowne wykonanie obliczeń będzie poprzedzone odpowiednim komunikatem: „**Aktualny projekt jest już przeliczony, ponowne jego przeliczenie spowoduje utratę dotychczasowych wyników. Czy chcesz wykonać ponownie obliczenia?**”. Plik z wynikami zapisywany jest na dysku w miejscu lokalizacji pliku modelu projektu (*f3d/f2d*) w postaci dodatkowego archiwum, zawierającego w osobnych plikach **XML** wyniki z obliczeń statycznych i wyniki z wymiarowania zbiorczego. Plik wyników obliczeń może zawierać same wyniki obliczeń statycznych lub wyniki obliczeń statycznych i wymiarowania zbiorczego, w zależności od tego jakie obliczenia były wykonywane dla danego projektu. W przypadku gdy dla wykonanego projektu układu nie zostały wykonane żadne obliczenia, na dysku zapisywany jest jedynie plik *f3d/f2d* zawierający model układu statycznego. Wczytywanie wyników już przeliczonego projektu jest dla większości układów statycznych znacznie szybsze niż prowadzenie ponownych obliczeń. Funkcja ta nabiera szczególnego znaczenia przy przeliczaniu dużych projektów zawierających dużą liczbę prętów lub dużą liczbę grup obciążeń, wówczas różnica między ponownym wykonaniem obliczeń a wczytaniem wyników z istniejącego pliku jest bardzo duża. Należy również pamiętać, że przy obliczeniach statycznych układów z cięganiami oraz przy wymiarowaniu zbiorczym użytkownik decyduje, na jakie zestawy obciążeń lub sił wewnętrznych mają być przeprowadzone obliczenia. Zmiana tych zestawów w stosunku do dotychczasowych wymusza w programie ponowne wykonanie obliczeń. W celu zapewnienia spójności wyników obliczeń wprowadzono również następujące zasady:

- Wymuszenie ponownych obliczeń statycznych (przez program lub użytkownika) powoduje usunięcie dotychczasowych wyników obliczeń statycznych i wymiarowania zbiorczego.
- Wymuszenie ponownych obliczeń wymiarowania zbiorczego (przez program lub użytkownika) powoduje usunięcie dotychczasowych wyników wymiarowania zbiorczego, a wyniki obliczeń statycznych pozostają bez zmian.

Jeśli użytkownik przez pomyłkę wymusi z paska narzędziowego ponowne wykonanie obliczeń statyki lub wymiarowania dla uprzednio przeliczonego i niezmienionego modelu, może je jeszcze w każdej chwili przerwać, co spowoduje powrót do wcześniejszych wyników obliczeń (wyniki ulegają nadpisaniu tylko po prawidłowych i całkowicie ukończonych obliczeniach statycznych lub wymiarowaniu).

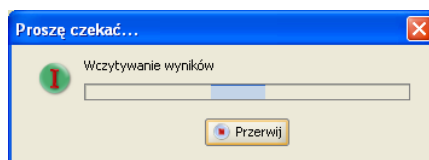
### Uwaga:

- **Każde wywołanie obliczeń statycznych lub wymiarowania zbiorczego z górnego paska narzędziowego powoduje ponowne przeliczenie projektu, niezależnie czy wcześniej istniały wyniki obliczeń, czy też nie.**
- **Każde pierwsze wywołanie obliczeń statycznych lub wymiarowania zbiorczego przez przełączenie na zakładkę Wyniki lub Wymiarowanie powoduje wczytanie dotychczasowych wyników obliczeń do pamięci, o ile wcześniej były one wykonane oraz ich zakres i model układu nie uległ istotnej zmianie. W każdym innym przypadku przełączenie zakładek wywoła ponowny proces obliczeniowy jak w punkcie pierwszym.**

## Analiza wyników

- **Każde kolejne wywołanie obliczeń statycznych lub wymiarowania zbiorczego przez przełączenie na zakładkę Wyniki lub Wymiarowanie powoduje zmianę zakresu wyświetlanych wyników, umieszczonych w pamięci komputera, o ile model układu nie uległ istotnej zmianie. W każdym innym przypadku przełączenie zakładek wywoła ponowny proces obliczeniowy jak w punkcie pierwszym.**

Po wykonaniu obliczeń lub ich wczytaniu wyniki obliczeń przechowywane są w pamięci komputera do czasu zamknięcia programu lub do czasu ponownego (automatycznego lub wymuszonego) uruchomienia obliczeń lub ich wczytania. Proces wczytywania gotowych wyników obliczeń do pamięci komputera może trwać do kilkunastu sekund (w zależności od skomplikowania układu) i opatrzony jest odpowiednim komunikatem na ekranie:



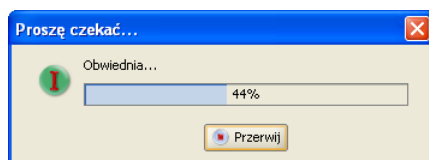
Rys. 11.1 Komunikat o wczytywaniu wyników

Gdy wczytamy do programu wcześniej zapisany dowolny układ statyczny, wykonamy jego istotną modyfikację, a następnie przeliczymy statykę i wymiarowanie, przy zamykaniu programu użytkownik zostanie zapytany, czy ma być zapisany zmieniony projekt. Jeśli użytkownik potwierdzi zapis, układ w zmienionej formie zostanie zapisany wraz z wynikami obliczeń. W przeciwnym przypadku wyjściowy układ nie zostanie zmodyfikowany, a wyniki przeprowadzonych obliczeń (dla zmienionego układu) nie zostaną zapisane na dysku. Taka metodologia zapewnia zachowanie spójności danych wyjściowych i przypisanych im wyników obliczeń statycznych i wymiarowania.

## 11.2 ANALIZA WYNIKÓW NA EKRANIE

Obliczenia w programie rozpoczynają się po kliknięciu ikony **Uruchomienia obliczeń** lub po uaktywnieniu zakładki **Wyniki**. Po przeliczeniu projektu przełączanie się między zakładkami nie będzie powodowało kolejnego uruchomienia obliczeń. Będzie tak do chwili dokonania zmian w projekcie – po wykonaniu zmian i uaktywnieniu zakładki **Wyniki** obliczenia zostaną uruchomione ponownie.

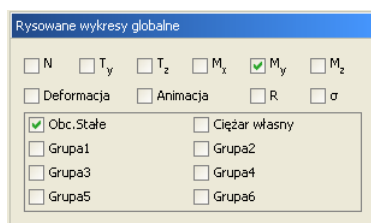
Czas rozwiązywania układu zależy od stopnia jego skomplikowania. Do zwiększenia czasu obliczeń wydatnie przyczynia się większa ilość grup obciążeń zmiennych w projekcie. Dla każdej grupy zmiennej program musi ponownie rozwiązywać układ równań. Dodatkowo większa ilość grup zmiennych powoduje zwiększenie rozpatrywanej ilości kombinacji grup przez program podczas szukania odpowiedni sił przekrojowych. W trakcie obliczeń wyświetlany jest na ekranie pasek postępu oraz aktualna informacja o ich stanie. W przypadku gdy liczony układ jest geometrycznie zmienny, obliczenia są przerywane i wydawany jest odpowiedni komunikat. W każdej chwili proces liczenia może zostać przerwany przez użytkownika przyciskiem **Przerwij**.



Rys. 11.2 Pasek postępu w trakcie obliczeń

Zakładka **Wyniki** umożliwia graficzną i numeryczną analizę wyników obliczeń. Na zakładce przedstawione są wyniki tylko dla jednego wybranego pręta lub węzła podporowego. Wyboru elementu dokonujemy, klikając na nim myszką w oknie widoku układu. Wybrany element jest wyróżniony kolorem na ekranie.

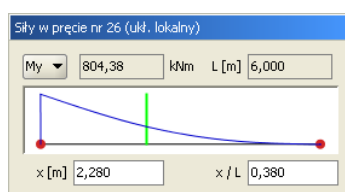
Na dole zakładki **Wyniki** znajduje się lista grup obciążeń zdefiniowanych w projekcie. Na liście możemy określić, które grupy obciążeń mają być wykorzystywane do obliczania wyników – wartości przeliczają się automatycznie w czasie rzeczywistym.



Rys. 11.3 Wybór grup obciążeń

Niektóre pozycje na liście grup mogą być nieaktywne. Oznacza to, że dana grupa jest grupą nieaktywną (wyłączona w oknie **Grup obciążeń**) i nie ma dla niej wyników w pamięci. Nad listą grup znajdują się przełączniki włączające lub wyłączające widok wykresów poszczególnych sił wewnętrznych na ekranie graficznym.

Po zaznaczeniu pręta wyświetlane są wartości sił przekrojowych oraz przemieszczeń w punkcie. Wartości określone są względem lokalnego układu współrzędnych pręta. Dla pręta wyświetlany jest dodatkowy podgląd wykresu jednej wybranej siły przekrojowej lub przemieszczenia. Typ prezentowanego wykresu określa się w rozwijanym polu.



Rys. 11.4 Wykresy sił dla pojedynczego pręta

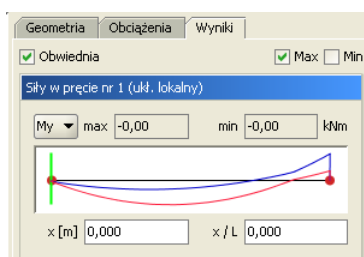
Punkt, z którego odczytywane są wartości, można określić za pomocą zielonego suwaka ustawionego na wykresie oraz podając jego współrzędne z klawiatury. Na podglądzie pręta oraz na widoku układu rysowane są znaczniki pokazujące, z którego punktu pręta odczytywane są wyniki.



Rys. 11.5 Przełączniki Grupy/Obwiednia/Kombinacje

Po przełączeniu wyświetlania wyników w tryb **Obwiedni** lista grup obciążeń staje się nieaktywna. W tym trybie pracy programu automatycznie ustalany jest zestaw grup dających wyniki ekstremalne. Lista grup pokazuje wtedy na bieżąco, które grupy są brane do obliczeń.

W trybie **Obwiedni** należy określić typ wyświetlanych danych numerycznych. Można wyświetlać wartości minimalne lub maksymalne w danym punkcie pręta (lub dla reakcji podporowej). Wyboru dokonujemy przez zaznaczenie jednego z dwóch pól: **min** lub **max**, znajdujących się na górze zakładki **Wyniki**. Na ekranie wyświetlane są jednocześnie wykresy maksymalne i minimalne.



Rys. 11.6 Wykresy obwiedni dla pojedynczego pręta

Rodzaj siły wewnętrznej, dla której szukane są wartości maksymalne i minimalne określa się w rozwijanej liście znajdującej się w grupie **Siły w przecie**. Nazwa wybranej siły jest dodatkowo wytłuszczona w grupie **Siły przekrojowe w punkcie**. Pozostałe wartości sił przekrojowych są wartościami odpowiadającymi. Nie są one wartościami obwiedni dla tych sił.



Siły przekrojowe w punkcie (ukł. lokalny)						
N	-66,48	T <sub>y</sub>	0,89	T <sub>z</sub>	-0,97	[kN]
M <sub>x</sub>	-0,00	M <sub>y</sub>	-6,46	M <sub>z</sub>	-1,71	[kNm]
σ <sup>+</sup>	11,36	σ <sup>-</sup>	-28,39			[MPa]
σ(p)						

Rys. 11.7 Siły przekrojowe w punkcie

Po zaznaczeniu podpory (węzła podporowego) wyświetlane są wartości obwiedni reakcji. Wyboru reakcji, dla której obliczana jest obwiednia, dokonuje się z rozwijanego menu. Menu jest wyświetlane po wciśnięciu przycisku znajdującego się w nagłówku okna **Obwiednia reakcji**. Nazwa wybranej reakcji wyświetlana jest pogrubioną czcionką, podobnie jak ma to miejsce przy siłach przekrojowych w przecie. Pozostałe wartości reakcji są wartościami odpowiadającymi.

Obwiednia reakcji R <sub>x</sub> (ukł. globalny)						
R <sub>x</sub>	10,75	R <sub>y</sub>	0,47	R <sub>z</sub>	126,05	[kN]
M <sub>x</sub>		M <sub>y</sub>		M <sub>z</sub>		[kNm]
σ <sup>+</sup>		σ <sup>-</sup>				[MPa]
Przemieszczenia w węźle (ukł. globalny)						
dx	0,00	dy	0,00	dz	0,00	[mm]
φ <sub>x</sub>	1,12	φ <sub>y</sub>	-5,89	φ <sub>z</sub>	0,31	[10 <sup>-3</sup> rad]

Rys. 11.8 Obwiednia reakcji

Okno **Przemieszczenia w punkcie** pokazuje wartości przemieszczeń dla sumy wybranych grup obciążeń, niezależnie od trybu pracy programu.

Przemieszczenia w punkcie (ukł. lokalny)						
dx	0,00	dy	0,00	dz	-0,56	mm
d / L	0,0001			d	0,56	mm

Rys. 11.9 Wartości przemieszczeń pręta (układ lokalny)

W przypadku zaznaczenia na ekranie graficznym pręta, na zakładce **Wyniki** w grupie **Przemieszczenia w punkcie** pokazywane są jedynie wartości przemieszczeń liniowych wybranego punktu pręta, wyświetlane zawsze w układzie lokalnym tego pręta dla wybranej: obwiedni, grupy, sumy grup lub kombinacji. Przy analizie wyników obwiedni reakcji podporowych, dla zaznaczonego węzła podporowego wyświetlane są przemieszczenia liniowe i obroty tego węzła, podane zawsze w układzie globalnym całego układu i odpowiadające zestawowi grup obciążeń, budującemu dane ekstremum reakcji. W programie nie jest dostępna obwiednia przemieszczeń i obrotów węzłów i podpór, a jedynie na etapie szczegółowego wymiarowania dostępna jest obwiednia przemieszczeń i ugięć względnych dla prętów lub elementów wymiarowych. Dodatkowo przy analizie wyników dla dowolnej grupy, wybranej sumy grup lub kombinacji, dla zaznaczonego dowolnego węzła układu (również podporowego), w grupie **Przemieszczenia węzła** na zakładce **Wyniki** wyświetlane są w układzie globalnym wszystkie przemieszczenia i kąty obrotu danego węzła, otrzymane dla danego zestawu grup obciążeń.

Przemieszczenia w węźle (ukł. globalny)						
dx	0,71	dy	-0,18	dz	-0,83	[mm]
φ <sub>x</sub>	-0,34	φ <sub>y</sub>	-0,25	φ <sub>z</sub>	0,03	[10 <sup>-3</sup> rad]

Rys. 11.10 Przemieszczenia i kąty obrotu węzła (układ globalny)


Prezentacja wyników dla zdefiniowanych przez użytkownika kombinacji oraz analiza naprężeń zostały omówione szczegółowo w rozdziale 3 (**Kombinacje użytkownika i Naprężenia w przekroju**).

Geometria	Obciążenia	Wyniki	Wymiarowanie
<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>

Rys. 11.11 Przełączniki Min/Max

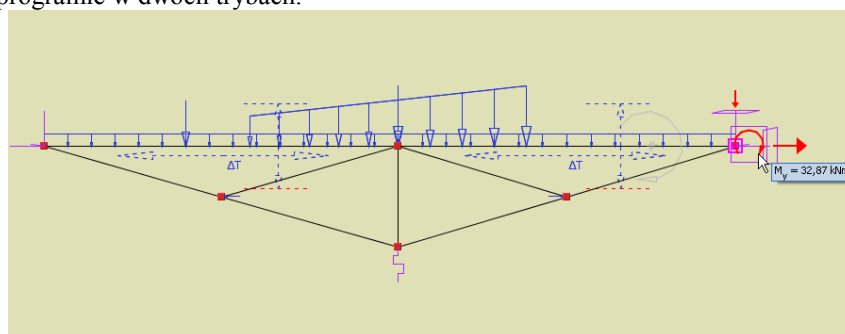
## Analiza wyników

W przypadku analizy wyników prowadzonej na ekranie, dla poszczególnych grup i sumy grup obciążeń, aktywne są górne przełączniki **Min/Max** na zakładce **Wyniki**. Mogą one w tym trybie przyjmować trzy stany: oba wyłączone lub włączony jeden z nich, co odpowiada wyświetlaniu wyników charakterystycznych lub obliczeniowych (ze współczynnikami obciążenia odpowiednio min. lub max.) dla wybranych grup lub sumy grup obciążeń.

Wyniki dla grup i sumy grup w raportach podawane są jako charakterystyczne lub obliczeniowe, zależnie od ustawienia odpowiedniego przełącznika w oknie  **Eksport do formatu RTF**.

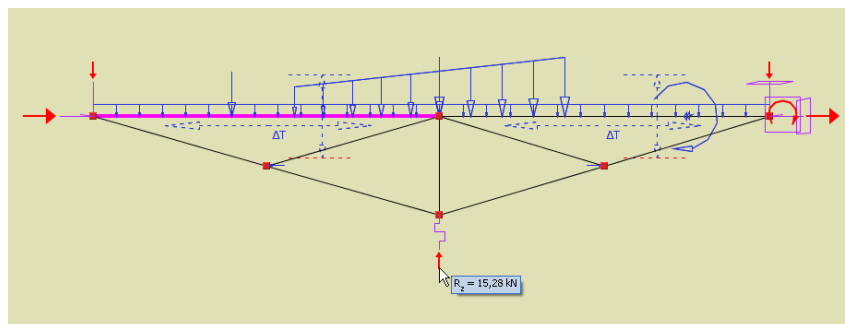
## 11.3 FUNKCJA WIZUALIZACJI REAKCJI

Na zakładce **Wyniki** istnieje możliwość wizualizacji kierunków i wartości reakcji podpór. Wizualizacja reakcji możliwa jest w programie w dwóch trybach.



Rys. 11.12 Widok reakcji dla pojedynczego węzła (obwiednia)

Dla pojedynczego węzła podporowego (zaznaczonego na zakładce **Wyniki**) dostępna jest wizualizacja reakcji i ich wartości: dla grup i wybranej sumy grup obciążeń, wybranej kombinacji lub wybranego ekstremum obwiedni reakcji.





Rys. 11.13 Widok reakcji dla całego układu (suma grup obciążeń)

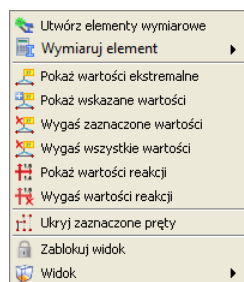
Drugi tryb wizualizacji reakcji dotyczy całości układu i dostępny jest na zakładce **Wyniki** po zaznaczeniu znacznika **R** w panelu **Rysowane wykresy globalne**. Wówczas dla całego układu wyświetlane są odpowiednie kierunki reakcji w węzłach podporowych dla grup i sumy grup obciążeń oraz wybranych kombinacji. W tym trybie nie jest dostępne wyświetlanie reakcji dla jakiegokolwiek obwiedni. Przy wybraniu **Obwiedni** sił na zakładce **Wyniki** użytkownik traci możliwość zaznaczenia wspomnianego znacznika **R**. Podgląd wartości poszczególnych reakcji w obu trybach dostępny jest w wyświetlanej dynamicznie podpowiedzi, widocznej po najechaniu kursorem myszki na symbol odpowiedniej reakcji. W węzłach podporowych, dla których jedna z reakcji ma wartość 0, symbol tej reakcji nie jest wyświetlany, niezależnie od tego, że więź danego typu jest założona.

## 11.4 FUNKCJA WIZUALIZACJI WARTOŚCI NA WYKRESACH GLOBALNYCH



Dla wykresów globalnych całości układu (sił wewnętrznych, naprężeń i przemieszczeń) istnieje możliwość wyświetlania ich wartości ekstremalnych lub innych wartości we wskazanych przez użytkownika punktach. W tym celu, będąc na zakładce **Wyniki**, po zaznaczeniu kilku wybranych prętów można wybrać z menu kontekstowego prawego klawisza myszki jedną z dwóch funkcji:

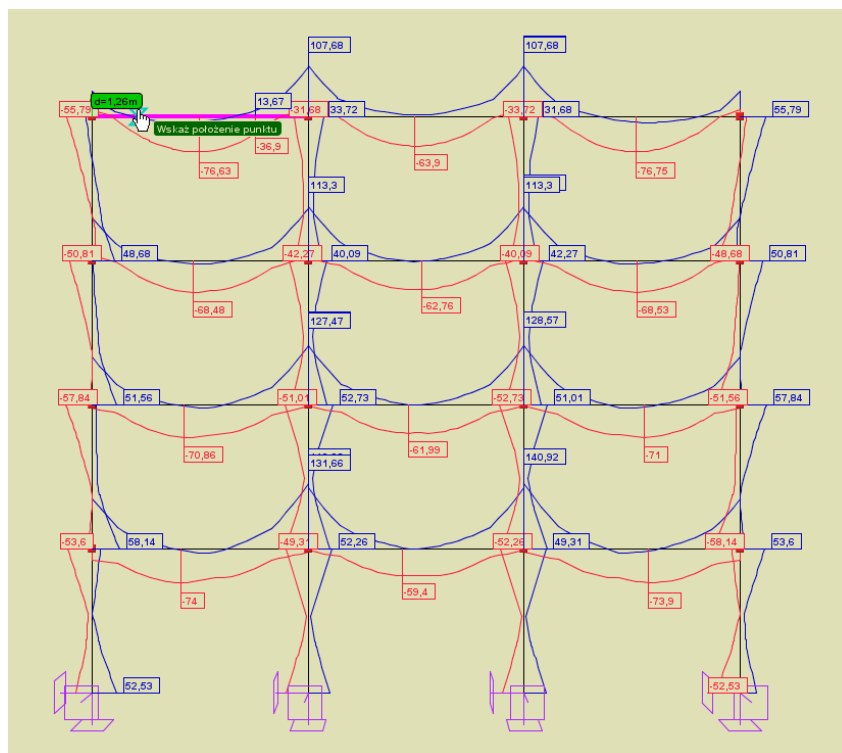
## Analiza wyników

-  **Pokaż wartości ekstremalne** (pozycja dostępna w menu, jeśli zaznaczone są pręty, dla których nie są pokazywane wartości ekstremalne) – funkcja ta dla wskazanych prętów układu automatycznie wyświetla w odpowiednich punktach ekstremalne wartości wykresów (sił wewnętrznych, naprężeń lub przemieszczeń). Przy wyświetlaniu pomijane są wartości zerowe, nawet wówczas gdy stanowią ekstremum.
-  **Pokaż wskazane wartości** – wybranie tej funkcji pozwala użytkownikowi wskazać na prętach układu dodatkowe lokalizacje, w których mają zostać wyświetlone wartości aktualnie widocznych wykresów. Podczas działania tej funkcji uruchamiane jest działanie punktów przyciągania do pręta, wraz z domiarem lokalizacyjnym i precyzyjnym ustawianiem położenia za pomocą kursorów. Aby zakończyć działanie tej funkcji, należy wcisnąć klawisz **ESC**.



Rys. 11.14 Menu kontekstowe prawego klawisza myszki dla zakładki Wyniki

Wartości na wykresach globalnych wyświetlane będą w etykietach z uwzględnieniem znaku i z pominięciem jednostki, która jest taka sama, jak dla odpowiednich wartości wyświetlanych na zakładce **Wyniki**. Prezentacja wartości na wykresach działa jedynie w ramach danej sesji programu lub do momentu ponownego przeliczenia statyki układu. Po wykonaniu powtórnych obliczeń statycznych procedurę włączania wyświetlania wartości na wykresie należy powtórzyć. Samo przejście między zakładkami nie powoduje usunięcia wyświetlanych wartości na wykresach. W celu wygaszenia wyświetlania wszystkich wartości na wykresach należy z menu kontekstowego prawego klawisza myszki wywołać funkcję:  **Wygaś wszystkie wartości** (pozycja dostępna w menu, jeśli wyświetlane są jakiegokolwiek wartości ekstremalne lub zdefiniowane przez użytkownika). W przypadku gdy chcemy wyłączyć wyświetlanie wartości na jednym lub kilku prętach, wybieramy z menu kontekstowego opcję:  **Wygaś zaznaczone wartości** (pozycja dostępna w menu, jeśli zaznaczone są pręty, dla których pokazywane są wartości ekstremalne lub zdefiniowane przez użytkownika).



Rys. 11.15 Widok układu z wartościami pokazanymi na wykresach

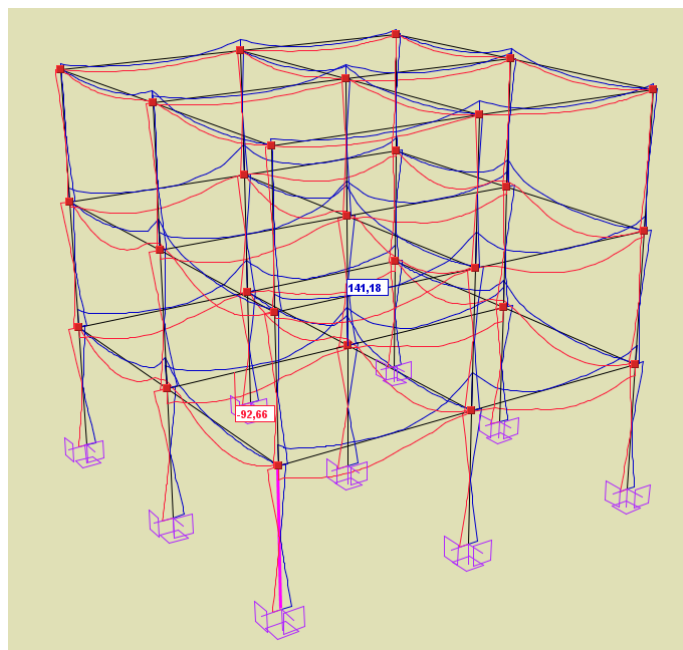
Przy dużych złożonych układach statycznych zaleca się używanie funkcji wyświetlania wartości na wykresach tylko dla ograniczonej liczby prętów z jednoczesnym ukryciem części układu oraz przy włączonym pojedynczym wykresie, np.  $M_y$ . W przeciwnym razie użycie tych funkcji może prowadzić do dużego zwolnienia działania programu, a zwłaszcza spowoduje utratę czytelności wyświetlanych wartości i odpowiadających im wykresów. W celu poprawienia czytelności

wyświetlanych wartości można w pewnym zakresie posługiwać się sterowaniem wielkością etykiet w oknie *Ustawień* programu i projektu.

Analogicznie jak w przypadku wartości sił wewnętrznych, naprężeń i przemieszczeń na wykresach, w menu prawego klawisza myszki dla zakładki **Wyniki** można włączyć lub wyłączyć wyświetlanie wartości widocznych na ekranie reakcji podporowych. Do tego celu służą funkcje menu prawego klawisza myszki: **+** *Pokaż wartości reakcji* i **-** *Wygaś wartości reakcji*. Wartości reakcji wyświetlane są bez etykiety, zawsze w kolorze czarnym, bezpośrednio przy symbolu danej reakcji. Wartości reakcji wyświetlane są w postaci ułamka gdzie dla danego kierunku w liczniku podana jest wartość siły, a w mianowniku wartość momentu w podporze. W przypadku gdy jedna z tych wartości jest zerowa, wyświetlana jest dla danego kierunku tylko pojedyncza wartość.

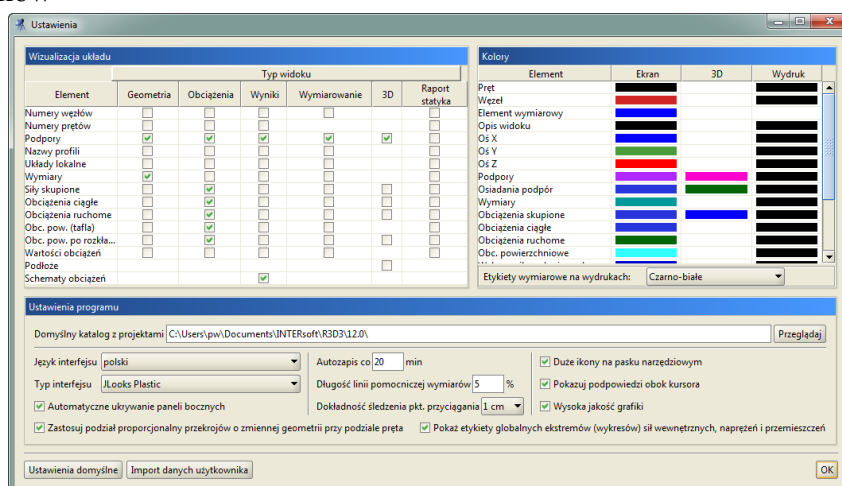
## 11.5 ETYKIETY GLOBALNYCH EKSTREMÓW WYKRESÓW SIŁ WEWNĘTRZNYCH I NAPRĘŻEŃ

Domyślnie po włączeniu globalnego wykresu przemieszczeń, sił wewnętrznych lub naprężeń dla widocznego na ekranie graficznym układu, wykresy te wyświetlają się wraz z dwiema wyszczególnionymi etykietami przedstawiającymi lokalizację i wartość globalnego ekstremum dla danego wykresu (minimum globalne i maksimum globalne).



Rys. 11.16 Etykiety globalne wykresów

Dla wykresów przemieszczeń wyświetlana jest tylko jedna etykieta globalnego maksimum. W przypadku gdy część elementów modelu zostanie ukryta przez użytkownika, wartości i lokalizacje globalnych ekstremów zostaną odpowiednio zmodyfikowane i ograniczone do widocznej w danej chwili części układu. Wartości w etykietach globalnych ekstremów wyświetlane są na wykresach w kolorze danego wykresu, lecz w odróżnieniu od pozostałych etykiet wartości sił wewnętrznych, naprężeń i przemieszczeń wyświetlane są one **boldem** na białym tle, co wyróżnia je na tle pozostałych etykiet. Wyświetlanie etykiet globalnych na wykresach można wyłączyć w oknie *Ustawień* programu, odznaczając znacznik: **Pokaż etykiety globalnych ekstremów sił wewnętrznych, naprężeń i przemieszczeń**.



Rys. 11.17 Okno Ustawień

## 11.6 FUNKCJA RAPORTU Z EKRANU GRAFICZNEGO

W programie, będąc na dowolnej zakładce (**Geometria**, **Obciążenia**, **Wyniki** lub **Wymiarowanie**), można wykonać zrzut aktualnego widoku ekranu graficznego do raportu **RTF**. W tym celu z menu rozwijalnego głównego paska narzędziowego **Raporty** wybieramy opcję: **Raport aktualnego widoku ekranu graficznego**. Na powyższy raport składają się:

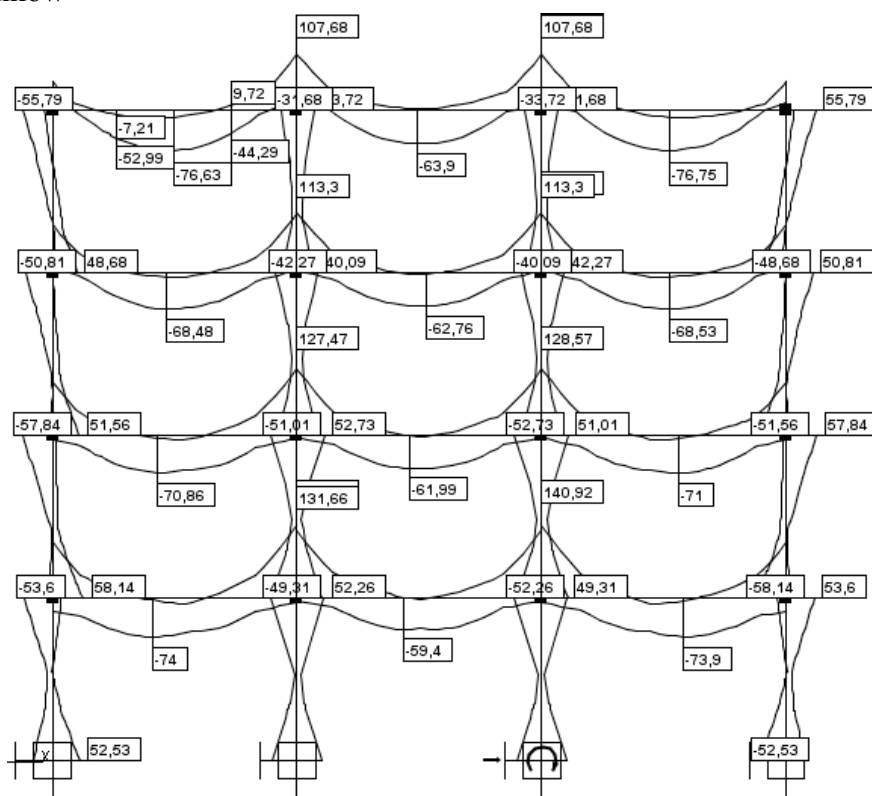
- tytuł odpowiadający zakładce, z której wykonano zrzut,
- powiększony na całą kartkę aktualny widok ekranu graficznego, wykonany zawsze na białym tle, przedstawiający aktualny widok układu, widziany w identycznym położeniu jak na ekranie,
- opis wartości i ich jednostek przedstawianych na układzie (tylko dla zakładek **Wyniki** i **Wymiarowanie**).

Funkcja raportu z ekranu graficznego przewidziana jest do prezentacji w formie wydruku wybranych przez użytkownika fragmentów lub całości układu, zawierających np. wykresy dowolnych sił wewnętrznych, naprężeń lub przemieszczeń wraz z ich wartościami opisanymi w punktach ekstremalnych i wskazanymi przez użytkownika oraz prezentacji kierunków reakcji lub wyników wymiarowania zbiorczego w zakresie stanu granicznego nośności lub użytkowania. Przy wykonywaniu tego raportu należy zawsze pamiętać, że widok w raporcie będzie dokładnym odzwierciedleniem widoku układu na ekranie i w przypadku ustawienia jednoczesnego wyświetlania zbyt dużej ilości informacji może on być w obu przypadkach nieczytelny. Domyślnie raport wykonywany jest jako czarno-biały. W przypadku gdy chcemy wykonać raport w kolorach lub odcieniach szarości, należy ustawić odpowiednią opcję kolorów etykiet na wydruku, w oknie **Ustawień** programu.

Przykładowe raporty z ekranu graficznego dla zakładek **Wyniki** i **Wymiarowanie** przedstawiono poniżej:

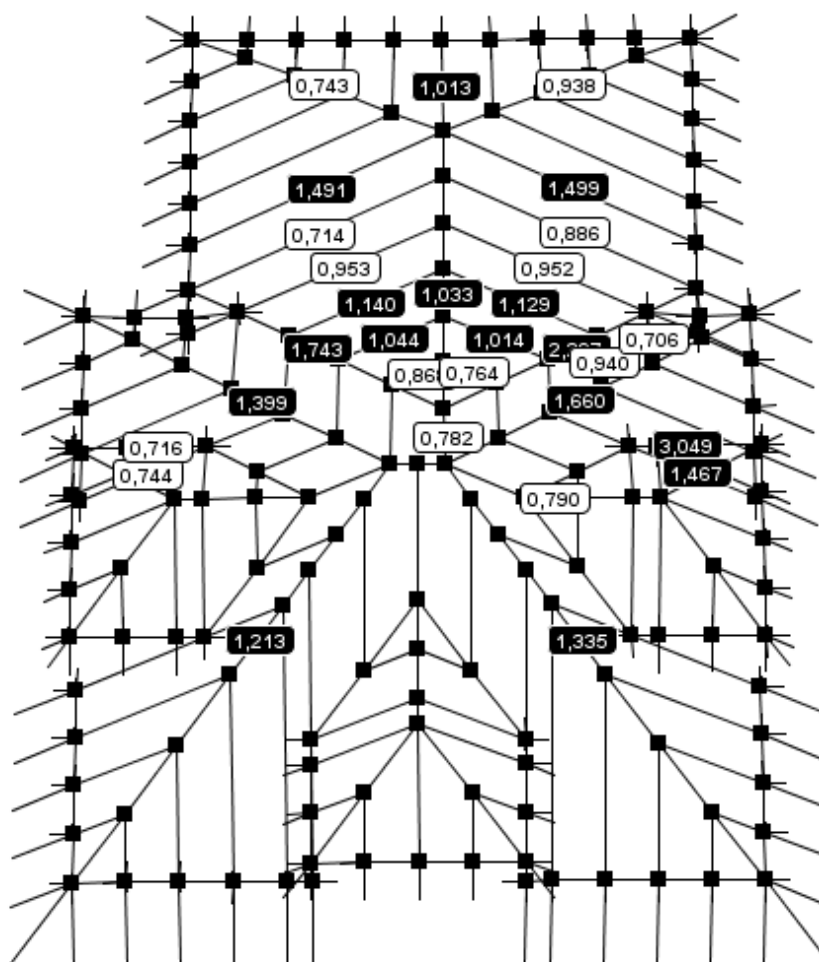
### R3D3-Rama3D – Wyniki

Analiza wyników



<b>Typ obciążenia:</b>	
Obwiednia	

<b>Rodzaj oddziaływania:</b>		
Momenty tnące:	$M_y$	[kNm]



<b>Typ:</b>	
Obwiednia:	sił wewnętrznych i naprężeń




<b>Stan graniczny nośności:</b>	
Stopień wykorzystania przekroju:	SGN



## 11.7 PODSTAWOWE TYPY RAPORTÓW




W programie **R3D3-Rama 3D** mogą być wykonane następujące rodzaje raportów:

-  **Raport z obliczeń statycznych** – obejmuje siły wewnętrzne, reakcje, przemieszczenia i naprężenia dla obwiedni, poszczególnych grup obciążeń, sumy grup, kombinacji i obwiedni po kombinacjach.  
Wywołanie: menu **Plik - Raport obliczeń** lub ikonka na pasku głównym programu.
-  **Raport z wymiarowania** – skrócony raport z wymiarowania całości układu, zawierający informacje o przekrojach, grupach prętów, elementach wymiarowych, definicjach typu wymiarowania, sprawdzaniach nośności oraz ugięciu i zarysowaniu.  
Wywołanie: menu **Plik - Raport z wymiarowania** lub ikonka na pasku głównym programu.
-  **Raport z ekranu graficznego** – obejmuje pojedynczy raport z aktualnego widoku graficznego całego układu lub jego widocznej części wraz włączonymi wartościami sił, naprężeń lub przemieszczeń lub etykietami wymiarowymi.  
Wywołanie: **Plik – Raport z aktualnego widoku graficznego** lub ikonka na głównym pasku narzędziowym.
- **Raport z edycji przekroju** – obejmuje wszystkie charakterystyki edytowanego przekroju.  
Wywołanie: **Edytor przekrojów – Raport**.
- **Raport z widoku 3D** – obejmuje widok 3D układu z zaznaczeniem elementów, dla których przekroczone zostały dopuszczalne naprężenia sprężyste.  
Wywołanie: **Widok 3D – Raport**.
- **Raport z naprężeń normalnych w przekroju** – obejmuje wykres naprężeń normalnych w przekroju.  
Wywołanie: **Naprężenia w przekroju – Raport** (ustawiona zakładka naprężeń normalnych).
- **Raport z naprężeń stycznych w przekroju** – obejmuje wykresy naprężeń stycznych w danym przekroju (tylko dla przekrojów monosymetrycznych).  
Wywołanie: **Naprężenia w przekroju – Raport** (ustawiona zakładka naprężeń stycznych).
- **Raport z naprężeń zredukowanych w przekroju** – obejmuje wykresy bryły naprężeń zredukowanych w danym przekroju (tylko dla przekrojów monosymetrycznych).  
Wywołanie: **Naprężenia w przekroju – Raport** (ustawiona zakładka naprężeń zredukowanych).

Szczegółowy opis ich zawartości i sposobu uzyskania został omówiony w poprzednich i następnych rozdziałach. Poza opisanymi powyżej raportami, uzyskanymi z głównego programu obliczeniowym, każda z nakładek wymiarujących dla pojedynczego pręta, elementu złożonego lub elementu wymiarowego tworzy osobny szczegółowy raport z wymiarowania.

## 11.8 PRZYGOTOWANIE DO WYMIAROWANIA







Przed przystąpieniem do końcowego wymiarowania elementów układ statyczny powinien być dokładnie sprawdzony, policzony i poddany wstępnej analizie. Aby to zrobić sprawnie, zaleca się wykonanie następujących czynności:


- Dzielimy pręty układu na grupy prętów, które, naszym zdaniem, powinny mieć ten sam przekrój i być zrobione z materiału o tych samych własnościach mechanicznych (tej samej klasie).
- Do poszczególnych grup prętów przypisujemy własności w postaci granicznych wytrzymałości na ściskanie i rozciąganie (w przypadku elementów żelbetowych proponuje się na ściskanie przyjąć wytrzymałość betonu, a na rozciąganie wytrzymałość stali).
- Liczymy statykę i w  **Widoku 3D** sprawdzamy, dla których prętów nastąpiło przekroczenie założonych naprężeń (warto również sprawdzić, jak duże jest to przekroczenie), następnie dla tych prętów zwiększamy przekrój lub zmieniamy parametry materiału i ponownie przeliczamy statykę do momentu, aż wszystkie pręty będą mieściły się w granicy założonych naprężeń sprężystych.
- Na koniec przystępujemy do rzeczywistego wymiarowania właściwym modułem wymiarującym w stali lub drewnie.

Metoda sprawdzania naprężeń sprężystych jako warunku wstępnego do wymiarowania może być zawodna w przypadku wymiarowania konstrukcji stalowych według Eurokodu, całkowicie zabezpieczonych przed utratą stateczności. Spowodowane jest to tym że do liczenia naprężeń sprężystych wykorzystywane są sprężyste charakterystyki przekroju, a przy wymiarowaniu przekrojów stalowych klasy 1 i 2 według Eurokodu wykorzysty-

## Analiza wyników

wane są plastyczne wskaźniki wytrzymałości, przeważnie większe niż wskaźniki sprężyste tego samego przekroju.

Program **R3D- Rama 3D** współpracuje z zewnętrznymi programami wymiarującymi, takimi jak np.  **InterStal** (wymiarowanie profili stalowych według normy PN),  **InterDrewno** (wymiarowanie elementów drewnianych według normy PN),  **EuroStal** (wymiarowanie profili stalowych według normy EN),  **EuroZelbet** (wymiarowanie elementów żelbetowych według normy EN),  **EuroStopa** (wymiarowanie fundamentów bezpośrednich według normy EN) i  **EuroDrewno** (wymiarowanie elementów drewnianych według normy EN). Wszystkie one wymagają osobnej licencji. Komunikacja między programem statycznym i wymiarującym odbywa się za pomocą pliku XML i odpowiedniego zestawu funkcji.

 **InterStal** - jest głównym, zewnętrznym programem wymiarującym profile stalowe wg **PN-90/B-03200**. W tym celu oba programy przystosowane zostały do korzystania z jednej spójnej bazy danych o profilach stalowych, zawartej w pliku XML. Opracowany został również sposób dwustronnej komunikacji i wymiany danych między programem statycznym i wymiarującym.

Typy wymiarowanych profili:

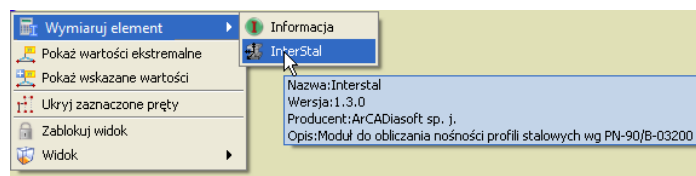
- walcowane - dwuteownik, połówka dwuteownika, teownik, ceownik, kątownik równoramienny i nierównoramienny, rura prostokątna, kwadratowa i okrągła,
- spawane – dowolny dwuteownik niesymetryczny, dowolny teownik, skrzynka.
- zimmngięte – rura prostokątna, kwadratowa i okrągła.

Typy profili liczone w stanie nadkrytycznym to:

- walcowane – dwuteownik, rura prostokątna i kwadratowa,
- spawane – dowolny dwuteownik, skrzynka,
- zimmngięte - rura prostokątna i kwadratowa.

Program wymiaruje pojedyncze pręty oraz elementy złożone współliniowe (o różnicy kątów kolejnych prętów poniżej 3%) i takim samym przekroju.

Wywołanie modułu wymiarującego odbywa się po wykonaniu obliczeń statycznych (z poziomu zakładki **Wyniki**), przez kliknięcie prawym klawiszem myszki na wybranym pręcie układu i wybranie z menu kontekstowego opcji **Wymiaruj pręt**.




**Rys. 11.18 Wywołanie wymiarowania w stali według PN-B-03150:2000**

Aktualnie istnieją dwie opcje wymiarowania:

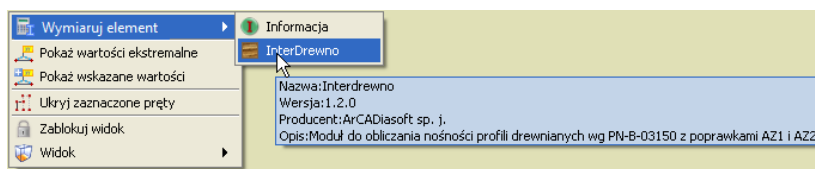
- Pojedynczego wybranego pręta układu,
- Elementu złożonego z kilku połączonych ze sobą, współliniowych prętów o takim samym przekroju.

Wymiarowanie wykonywane może być domyślnie na podstawie wszystkich obwiedni sił wewnętrznych (siły normalnej, sił tnących, momentów gnących) z wyjątkiem obwiedni momentów skręcających, a także na podstawie obwiedni sprężystych naprężeń normalnych. W programie istnieje również możliwość indywidualnego wymiarowania pręta lub grupy prętów współliniowych na wybraną kombinację grup, sumę grup lub pojedynczą grupę obciążeń z pominięciem w tych przypadkach grup obciążeń typu „multi” i grup obciążenia ruchomego.

 **InterDrewno** - jest głównym, zewnętrznym programem do wymiarowania przestrzennych konstrukcji drewnianych o przekrojach prostokątnych z drewna litego i klejonego wg **PN-B-03150:2000 Az1 i Az2**, w dwukierunkowym stanie naprężenia z uwzględnieniem momentu skręcającego.

- Współczynnik modyfikacyjny  $k_{mod}$  przyjmowany automatycznie na podstawie grupy obciążeń o największym oddziaływaniu na konstrukcję w danej kombinacji lub ręcznie, na podstawie decyzji użytkownika.

## Analiza wyników

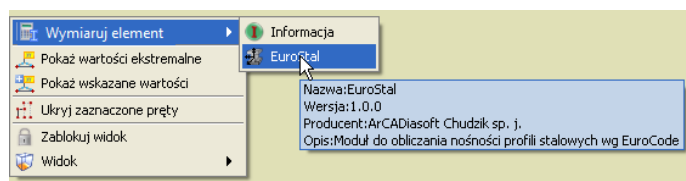


Rys. 11.19 Wywołanie wymiarowania w drewnie według PN-B-03150:2000

**EuroStal** - jest głównym, zewnętrznym programem wymiarującym podstawowe profile stalowe wg **PN-EN 1993-1-1 Eurokod3: czerwiec 2006**.

Program sprawdza nośność dla następujących typów przekrojów prętów:

- dwuteowniki walcowane,
- połówki dwuteowników walcowanych,
- teowniki walcowane,
- ceowniki walcowane,
- kątowniki równoramienne i nierównoramienne walcowane,
- walcowane rury prostokątne, kwadratowe i okrągłe,
- dowolne dwuteowniki monosymetryczne spawane,
- dowolne teowniki monosymetryczne spawane,
- spawane przekroje skrzynkowe (monosymetryczne),
- zimmgięte rury prostokątne, kwadratowe i okrągłe.

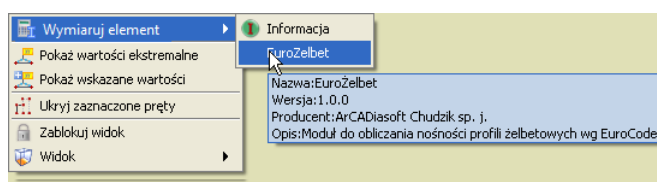


Rys. 11.20 Wywołanie wymiarowania stali według PN-EN 1993-1-1 Eurokod 3

**EuroŻelbet** - podstawowy moduł do wymiarowania elementów prętowych w żelbecie wg normy: **PN-EN 1992-1-1 Eurokod2: Projektowanie konstrukcji z betonu. Część 1-1: Reguły ogólne i reguły dla budynków: wrzesień 2008**.

Program sprawdza następujące stany pracy i typy przekrojów:

- Obliczenie powierzchni zbrojenia podłużnego na dwukierunkowe zginanie, ściskanie mimośrodowe, rozciąganie mimośrodowe i skręcanie z uwzględnieniem nieprzekroczenia rys prostopadłych.
- Obliczenie zbrojenia poprzecznego (strzemion) na ścinanie dwukierunkowe i skręcanie.
- Obliczenie ugięcia dwukierunkowego w stanie zarysowanym.
- Wymiarowane przekroje: okrągły, prostokątny, kątowny, teowy, dwuteowy, ceowy, zetowy.



Rys. 11.21 Wywołanie wymiarowania żelbetu według PN-EN 1992-1-1 Eurokod 2

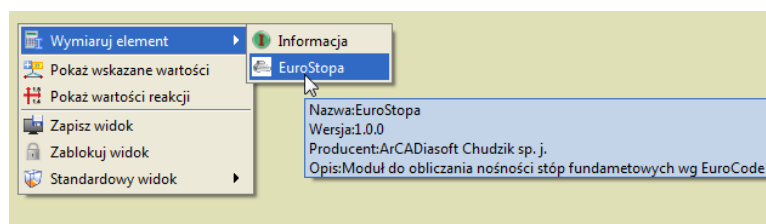
**EuroStopa** - podstawowy moduł do wymiarowania fundamentów bezpośrednich wg normy: **PN-EN 1997-1 Eurokod7: Projektowanie geotechniczne. Część 1: Zasady ogólne: maj 2008**.

Program sprawdza następujące stany pracy i typy fundamentów:

- Stopy: prostopadłościenne, trapezowe, schodkowe, kielichowe, okrągłe.
- Sprawdzanie nośności gruntu pod fundamentem z odpływem i bez odpływu na poszczególnych warstwach.
- Sprawdzanie położenia wypadkowej.
- Wyznaczenie zbrojenia stopy fundamentowej.
- Sprawdzenie stateczności fundamentu na obrót.

## Analiza wyników

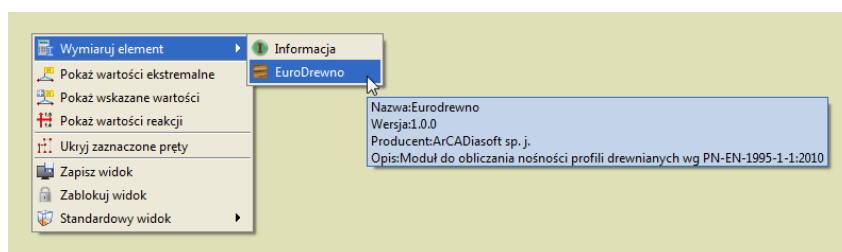
- Sprawdzenie osiadania fundamentu na podłożu warstwowym.
- Wyznaczenie współczynnika podatności pionowej podłoża Winklera pod fundamentem.



Rys. 11.22 Wywołanie wymiarowania fundamentu według PN-EN 1997-1 Eurokod 7

**EuroDrewno** - jest głównym, zewnętrznym programem do wymiarowania przestrzennych konstrukcji drewnianych o przekrojach prostokątnych z drewna litego i klejonego wg *PN-EN 1995-1-1 z 2010 r.* w dwukierunkowym stanie naprężenia z uwzględnieniem momentu skręcającego.

- Współczynnik modyfikacyjny  $k_{mod}$  przyjmowany automatycznie na podstawie grupy obciążeń o najkrótszym czasie oddziaływania na konstrukcję w danej kombinacji lub ręcznie, na podstawie decyzji użytkownika.



Rys. 11.23 Wywołanie wymiarowania w drewnie według *PN-EN 1995-1-1*

## 11.9 OBWIEDNIA UGIĘĆ WZGLĘDNYCH

Poza obwiednią przemieszczeń na etapie wymiarowania indywidualnego lub zbiorczego, dla każdego pręta i zdefiniowanego elementu wymiarowego ustalana jest obwiednia ugięć względnych pręta lub elementu.

Obwiednia ugięć względnych, tak jak obwiednia przemieszczeń, budowana jest w układzie osi lokalnych pręta lub elementu, lecz ostateczne wyniki przeliczone są na kierunki osi głównych przekroju (w przypadku elementów stalowych i drewnianych) lub na kierunki prostopadłe i równoległe do krawędzi przekroju dla elementów żelbetowych.

Obwiednia ugięć względnych budowana jest na podstawie osobnego algorytmu liczącego, gdzie sprawdzane są zestawy grup budujące ekstremum ugięć względnych. W tym celu dla wszystkich grup stałych i grup zmiennych działających na pręcie, zgodnie z tabelicą relacji, szukane są punkty ekstremalnych przemieszczeń w danym kierunku.

Następnie dla tak wyznaczonych punktów na pręcie dodawane są przemieszczenia (jeśli powiększają ekstremum) od pozostałych grup zmiennych, również zgodnie z tabelicą relacji. Dla tak ustalonego zestawu grup wyznaczane są ugięcia względne. Jeśli maksymalne przemieszczenie pręta lub elementu zlokalizowane jest na jego długości, to ugięcie względne wyznaczane jest jako odległość punktu maksymalnego przemieszczenia na pręcie od linii łączącej początek i koniec przemieszczonego pręta lub elementu. Jeśli maksymalne przemieszczenie pręta lub elementu zlokalizowane jest na jednym z jego końców oraz maksymalna różnica przemieszczeń punktów na pręcie odpowiada różnicy przemieszczeń jego końców, wówczas ugięcie względne wyznaczane jest jako odległość punktu maksymalnego przemieszczenia od linii stycznej do wykresu ugięć, poprowadzonej w drugim końcu tego pręta lub elementu.

W pozostałych przypadkach ugięcie względne wyznaczane jest jako maksymalna różnica przemieszczeń punktów na pręcie lub elemencie. Na koniec ekstremalne ugięcie względne składane jest z ugięć względnych z obu kierunków, zgodnie z tabelicą relacji, przez sumowanie i eliminację grup powtarzających się w obu kierunkach. Przy analizie ugięć względnych należy zawsze pamiętać, że poprawność ich wyznaczenia przez program w dużym stopniu zależy od prawidłowego zdefiniowania przez użytkownika elementów wymiarowych. W niektórych przypadkach może okazać się, że kształt elementów wymiarowych do liczenia stanu granicznego nośności powinien być inny niż przy liczeniu stanu granicznego użytkownika, a zwłaszcza przy wyznaczaniu ugięć względ-

## Analiza wyników

nych. Wówczas dla takiego przypadku wymiarowanie należy przeprowadzić dwa razy: raz dla elementu wymiarowego przeznaczonego do liczenia nośności (i sprawdzać jedynie nośność elementu), a raz dla innego elementu wymiarowego zbudowanego ze względu na ugięcia względne (i wówczas sprawdzać dla niego jedynie ugięcia względne).

### Uwaga:

**Przy obliczeniach ugięć względnych niewłaściwe zdefiniowanie elementów wymiarowych lub ich brak tam, gdzie są wymagane, będzie prowadził do wyznaczenia nieprawidłowych wartości obliczonych przez program ugięć względnych.**

Element wymiarowy prawidłowo zdefiniowany ze względu na ugięcia względne to ciąg prętów współliniowych, do którego na długości nie dochodzą żadne inne pręty niewspółliniowe i na którego końcach występuje podpora, wolny koniec lub połączony jest z innymi prętami niewspółliniowymi. W wielu przypadkach już sam pojedynczy pręt będzie spełniał powyższe warunki i wówczas nie ma potrzeby budować z niego innych elementów wymiarowych.

Należy również pamiętać, że obwiednia przemieszczeń (ugięć) i obwiednia ugięć względnych to dwa całkowicie odrębne stany fizyczne, liczone odrębnymi algorytmami, dające bardzo często zupełnie inne wyniki i również często wyznaczane dla innych zestawów grup obciążeń.

Obwiednia ugięć względnych, analogicznie jak obwiednia przemieszczeń, ustalana jest na etapie wymiarowania zbiorczego lub indywidualnego prętów i elementów. Dla pręta lub elementu typu wspornikowego, dla którego maksymalne przemieszczenie znajduje się na jego wolnym końcu, a maksymalna różnica przemieszczeń występuje na obu jego końcach, przy liczeniu ugięć względnych eliminowany jest wpływ sztywnego obrotu wspornika na różnicę przemieszczeń.

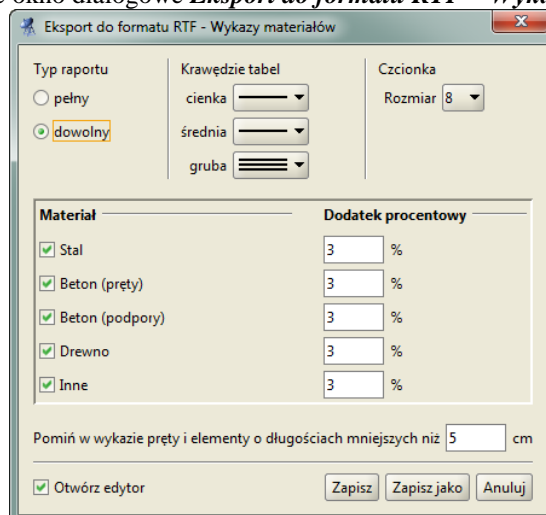
Obwiednia ugięć względnych wykonywana jest również na etapie wymiarowania zbiorczego. Wówczas, aby otrzymać jej wyniki ugięć względnych, będąc na zakładce **Wymiarowanie**, ustawiamy przełącznik na stan graniczny użytkowania: **SGU** i wybieramy znacznik ugięć względnych  $\Delta u_{\max}$ . Analogicznie jak dla obwiedni przemieszczeń, w przypadku ugięć względnych ich wartości, widoczne w etykietach poszczególnych prętów i elementów wymiarowych, możemy wyświetlać w dwóch trybach :

- Jako wartości bezwzględne  $\Delta u_{\max}$  podane w centymetrach
- Jako bezwymiarowe wartości względne  $\Delta u_{\max}/\Delta u_{\text{dop}}$ , liczone względem ustalonej wartości dopuszczalnej, określonej na podstawie definicji typu wymiarowania.

Algorytm liczenia obwiedni ugięć względnych, ze względu na brak precyzyjnej definicji ugięcia względnego, może w niektórych przypadkach dawać wyniki niezgodne z oczekiwaniem, zwłaszcza dla prętów nieobciążonych, których wygięcie jest skutkiem obrotów węzłów początkowego i końcowego. Dlatego też w raporcie szczegółowym, oprócz wartości wyliczonego ugięcia względnego, dodatkowo podana jest zawsze dla danego przypadku obciążeń maksymalna różnica przemieszczeń poszczególnych punktów pręta.

## 11.10 WYKAZY MATERIAŁOWE

Na oknie dialogowym **Właściwości projektu** wprowadzono możliwość publikowania w formie raportów **RTF** wykazów materiałowych. Do tego celu przewidziano odpowiedni przycisk na dole okna **Wykazy materiałowe**. Jego wybranie otwiera kolejne okno dialogowe **Eksport do formatu RTF – Wykazy materiałów**.





## Analiza wyników

## Rys. 11.24 Okno dialogowe - Eksport do formatu RTF – Wykazy materiałów

Przy ustawieniu pełnego typu raportu publikowane są wszystkie wykazy materiałowe dla danego projektu. Po wyborze dowolnego typu raportu użytkownik ma poniżej możliwość wyboru dla jakich typów materiałów ma być tworzony raport. Do wyboru mamy: stal, beton w podziale na pręty i podpory, drewno i inne. Do każdego materiału użytkownik może przypisać dodatek procentowy wagowy lub objętościowy zależnie od typu materiału. W wykazach można również pominąć pręty i elementy o długości mniejszej niż wskazana przez użytkownika.

Raport z wykazów tworzony jest w podziale na typy materiałowe, które z kolei dzielone są na klasy materiałowe a następnie na poszczególne typy przekrojów. Dla każdej klasy materiałowej wykonywane jest sumowanie całkowite materiału w danej klasie. Materiały stal i inne zliczane są w wykazach wagowo a beton i drewno objętościowo.

W wykazach materiałowych uwzględniane są wszystkie pręty i elementy danego modelu (również cięgna), niezależnie od tego czy są w danej chwili widoczne czy też pozostają ukryte. Dla prętów o zmiennej geometrii przekroju, masa jednostkowa do wykazu brana jest zawsze dla przekroju średniego w środkowym punkcie pręta. W przypadku projektów Eurokodowych dla grup węzłów podporowych zliczane są w wykazie tylko te fundamenty dla których przypisano odpowiednią definicję typu wymiarowania fundamentu, która jednoznacznie identyfikuje geometrię stopy fundamentowej.

Przykład tworzonych przez program wykazów przedstawiono poniżej:

Projekt: Data: 05-12-2013  
Autor: pw Numer strony: 1

## Wykazy materiałów

## Wykazy stali

Wykaz stali: S235

L.p.	Przekrój	Grupa prętów	Nazwa elementu wymiarowego	Numery prętów	Ilość	Długość prętów lub elementów	Długość całkowita	Masa jednostk.	Masa całkowita
-	-	-	-	-	szt.	m	m	kg/m	kg
1	Błachownica 600	Rygle wg PN-EN	-	3, 5, 7, 9-10, 12-13, 15, 17-18, 20-21, 24, 26, 28, 30-31, 33-34, 36, 38-39, 41-42, 45, 47, 49, 51-52, 54-55, 57, 59-60, 62-63	36	6	216	97,968	21 161,088
SUMA: Błachownica 600							216	97,968	21 161,088
2	HEB200	Słupy wg PN-EN	-	1-2, 4, 6, 8, 11, 14, 16, 19, 22-23, 25, 27, 29, 32, 35, 37, 40, 43-44, 46, 48, 50, 53, 56, 58, 61	27	4	108	61,301	6 620,461
SUMA: HEB200							108	61,301	6 620,461
SUMA								27 781,549	
DODATEK (3 %)								833,446	
SUMA CAŁKOWITA								28 614,995	

## Wykazy betonów dla podpór

Wykaz betonu: C25/30

L.p.	Typ podpory	Grupa podpór	Numery podpór	Ilość	Objętość jednostk.	Objętość całkowita
-	-	-	-	szt.	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>
1	Prostokątny	Nieogrupowane	1-9	9	2,592	23,328
SUMA					23,328	
DODATEK (3 %)					0,7	
SUMA CAŁKOWITA					24,028	

## Wykazy drewna

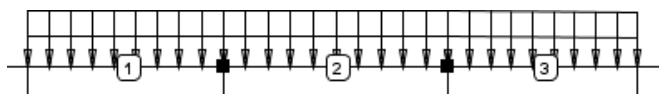
Wykaz drewna: Lite C18

L.p.	Przekrój	Grupa prętów	Nazwa elementu wymiarowego	Numery prętów	Ilość	Długość prętów lub elementów	Długość całkowita	Objętość jednostk.	Objętość całkowita
-	-	-	-	-	szt.	m	m	m <sup>3</sup> /m	m <sup>3</sup>
1	P160x75	Mułaty	-	10-11, 22-25, 28, 31	8	0,85	6,8	0,012	0,082
2	P160x75	Belki okapowe	-	35-36, 41-42	4	0,3	1,2	0,012	0,014
3	P160x75	Belki okapowe	-	33-34, 37-40, 43-44	8	0,85	6,8	0,012	0,082
4	P160x75	Krokwie	-	4, 8-9, 13, 15-16, 20-21, 26, 29, 32	11	0,424	4,667	0,012	0,056
5	P160x75	Krokwie	-	7, 14, 19, 27	4	1,202	4,808	0,012	0,058
6	P160x75	Krokwie	-	3, 12, 30	3	2,404	7,212	0,012	0,087
7	P160x75	Krokwie narożne	-	1-2	2	0,52	1,039	0,012	0,012
8	P160x75	Krokwie narożne	-	5-6, 17-18	4	1,472	5,889	0,012	0,071
SUMA: P160x75							38,416	0,012	0,461
SUMA								0,461	
DODATEK (3 %)								0,014	
SUMA CAŁKOWITA								0,475	

# 12 PRZYKŁADOWY RAPORT WYNIKÓW OBLICZEŃ

W dalszej części podręcznika znajduje się przykładowy raport ze statyki, wygenerowany z jednego z zamieszczonych w programie przykładów. Jest on umieszczony wyłącznie w celu przedstawienia formy i wyglądu raportów generowanych przez program. Plik projektu znajduje się w katalogu projektów programu, więc w razie potrzeby użytkownik może samodzielnie wygenerować kompletny raport z tego projektu.

## Geometria:



### Węzły w globalnym układzie współrzędnych:

Nr	x [m]	y [m]	z [m]	Przegub
1	-5,800	0,000	0,000	
2	0,200	0,000	0,000	
3	7,200	0,000	0,000	
4	13,200	0,000	0,000	

## Pręty:

Nr	Węzły		Pręty zeszywnione w		Przekrój pręta	Długość [m]
	w <sub>1</sub>	w <sub>2</sub>	w <sub>1</sub>	w <sub>2</sub>		
1: Niepogrupowane	1 (S)	2 (S)	wszystkie	wszystkie	IPE 400	6,000
2: Niepogrupowane	2 (S)	3 (S)	wszystkie	wszystkie	IPE 400	7,000
3: Niepogrupowane	3 (S)	4 (S)	wszystkie	wszystkie	IPE 400	6,000

### Podpory i osiadania podpór w globalnym układzie współrzędnych:

Nr	r <sub>x</sub>	r <sub>y</sub>	r <sub>z</sub>	φ <sub>x</sub>	φ <sub>y</sub>	φ <sub>z</sub>	Spreżystość [kN/m]			Spreżystość [kN/rad]		
							k <sub>x</sub>	k <sub>y</sub>	k <sub>z</sub>	f <sub>x</sub>	f <sub>y</sub>	f <sub>z</sub>
1	+	+	+									
2	+	+	+									
3	+	+	+									
4	+	+	+									

## Grupy obciążeń:

Nazwa grupy	Nr	Rodzaj obciążeń	Charakter	min	max	Grupa aktywna
Ciężar własny	1	Stałe	stały	1,00	1,00	+
Stałe	2	Stałe	stały	1,00	1,00	+
Zmienne1	3	Zmienne	stały		1,00	+
Zmienne2	4	Zmienne	stały		1,00	+
Zmienne3	5	Zmienne	stały		1,00	+

## Obciążenia układu:

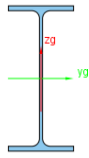
Grupa	Pręt	Typ	Wartość 1	Wartość 2	x <sub>1</sub> [m]	x <sub>2</sub> [m]	α [°]	β [°]	Lok.
Stałe	1	Obciążenie ciągłe	8,00kN/m	8,00kN/m	0,00	6,00	0,0	0,0	



Przykładowy raport wyników obliczeń

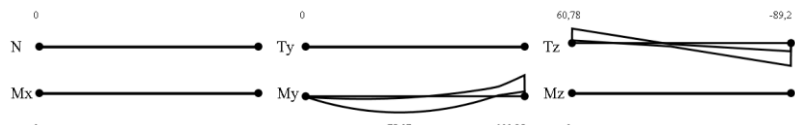
Grupa	Pręt	Typ	Wartość 1	Wartość 2	x <sub>1</sub> [m]	x <sub>2</sub> [m]	α [°]	β [°]	Lok.
	2	Obciążenie ciągłe	8,00kN/m	8,00kN/m	0,00	7,00	0,0	0,0	
	3	Obciążenie ciągłe	8,00kN/m	8,00kN/m	0,00	6,00	0,0	0,0	
Zmienne1	1	Obciążenie ciągłe	15,00kN/m	15,00kN/m	0,00	6,00	0,0	0,0	
Zmienne2	2	Obciążenie ciągłe	15,00kN/m	15,00kN/m	0,00	7,00	0,0	0,0	
Zmienne3	3	Obciążenie ciągłe	15,00kN/m	15,00kN/m	0,00	6,00	0,0	0,0	

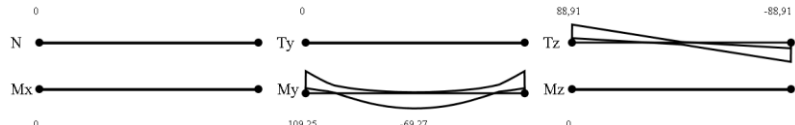
Parametry geometryczne i fizyczne elementów:

Nazwa	IPE 400				
Parametry przekroju	A = 84,48 cm <sup>2</sup>				
	J <sub>x</sub> = 51,08 cm <sup>4</sup>	J <sub>y</sub> = 23 132,14 cm <sup>4</sup>	J <sub>z</sub> = 1 317,85 cm <sup>4</sup>		
	α <sub>y-yg</sub> = 0°	J <sub>yg</sub> = 23 132,14 cm <sup>4</sup>	J <sub>zg</sub> = 1 317,85 cm <sup>4</sup>		
	W <sub>y max</sub> = 1 156,61 cm <sup>3</sup>	W <sub>y min</sub> = 1 156,61 cm <sup>3</sup>			
	W <sub>z max</sub> = 146,43 cm <sup>3</sup>	W <sub>z min</sub> = 146,43 cm <sup>3</sup>			
Material	Stal PN St3S	E = 205GPa	G = 80GPa	Cieź. = 78,5 kN/m <sup>3</sup>	

Wyniki:

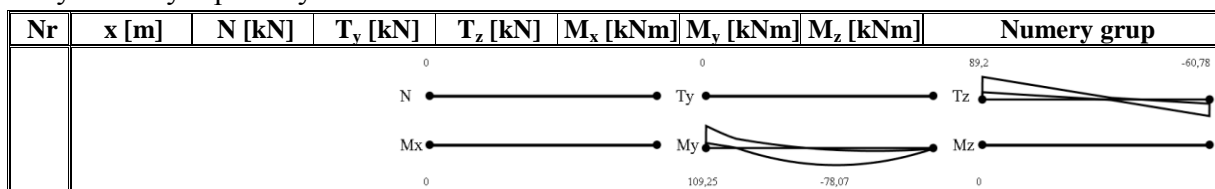
Obwiednia sił wewnętrznych:

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>v</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]	Numery grup
1	0,00	0,00	-0,00	<b>60,78</b>	0,00	-0,00	-0,00	2, 3, 1, 5
	6,00	0,00	0,00	<b>-89,20</b>	0,00	109,25	0,00	4, 2, 3, 1
	6,00	0,00	0,00	-89,20	0,00	<b>109,25</b>	0,00	4, 2, 3, 1
	2,57	0,00	0,00	0,01	0,00	<b>-78,07</b>	0,00	2, 3, 1, 5
								

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>v</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]	Numery grup
2	0,00	0,00	-0,00	<b>88,91</b>	0,00	109,25	-0,00	4, 2, 3, 1
	7,00	0,00	0,00	<b>-88,91</b>	0,00	109,25	-0,00	4, 2, 1, 5
	0,00	0,00	-0,00	88,91	0,00	<b>109,25</b>	-0,00	4, 2, 3, 1
	3,50	0,00	-0,00	0,01	0,00	<b>-69,27</b>	-0,00	4, 2, 1
								

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>v</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]	Numery grup
3	0,00	0,00	-0,00	<b>89,20</b>	0,00	109,25	0,00	4, 2, 1, 5
	6,00	0,00	0,00	<b>-60,78</b>	0,00	-0,00	-0,00	2, 3, 1, 5
	0,00	0,00	-0,00	89,20	0,00	<b>109,25</b>	0,00	4, 2, 1, 5
	3,43	0,00	-0,00	-0,01	0,00	<b>-78,07</b>	0,00	2, 3, 1, 5

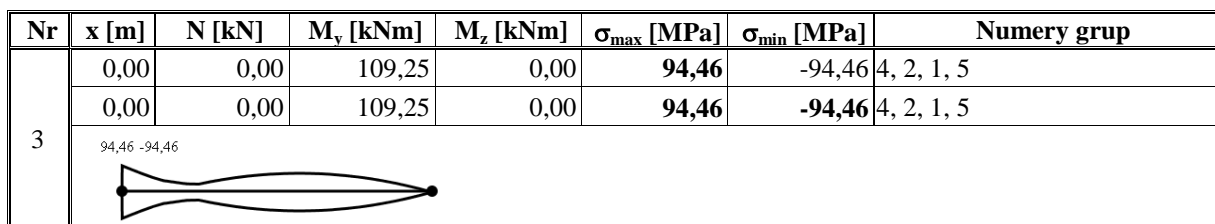
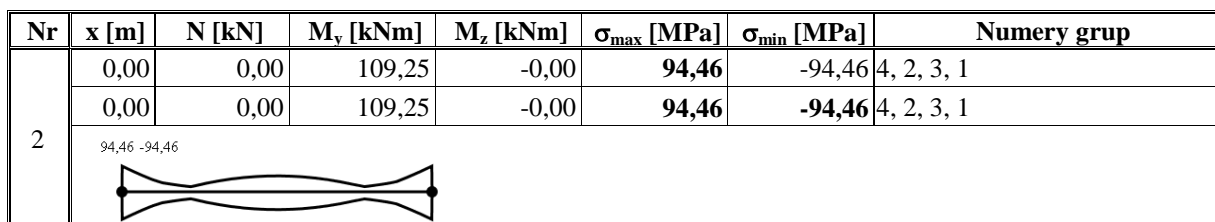
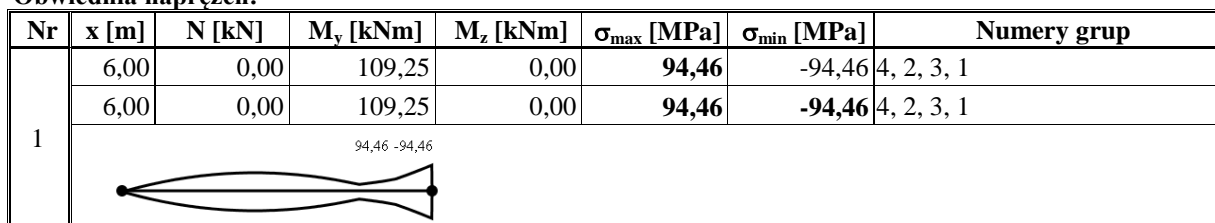
Przykładowy raport wyników obliczeń



Obwiednia reakcji:

Nr	R <sub>x</sub> [kN]	R <sub>y</sub> [kN]	R <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]	Numery grup
1	0,00	-0,00	<b>60,78</b>	0,00	0,00	-0,00	2, 3, 1, 5
	0,00	-0,00	<b>13,38</b>	0,00	0,00	-0,00	4, 2, 1
2	0,00	0,00	<b>178,11</b>	0,00	-0,00	-0,00	4, 2, 3, 1
	0,00	0,00	<b>54,83</b>	0,00	0,00	-0,00	2, 1, 5
3	0,00	0,00	<b>178,11</b>	0,00	0,00	0,00	4, 2, 1, 5
	0,00	0,00	<b>54,83</b>	0,00	-0,00	0,00	2, 3, 1
4	0,00	-0,00	<b>60,78</b>	0,00	-0,00	0,00	2, 3, 1, 5
	0,00	-0,00	<b>13,38</b>	0,00	-0,00	0,00	4, 2, 1

Obwiednia naprężeń:



Sily wewnętrzne dla grupy obciążeń Ciężar własny:

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>y</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
1	0,00	0,00	-0,00	<b>1,52</b>	0,00	-0,00	-0,00
	6,00	0,00	0,00	<b>-2,46</b>	0,00	2,81	0,00
	6,00	0,00	0,00	<b>-2,46</b>	0,00	<b>2,81</b>	0,00
	2,28	0,00	0,00	0,00	0,01	0,00	<b>-1,75</b>

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>y</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
2	0,00	0,00	-0,00	<b>2,32</b>	0,00	2,81	-0,00

Przykładowy raport wyników obliczeń

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>y</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
	7,00	0,00	0,00	<b>-2,32</b>	0,00	2,81	-0,00
	0,00	0,00	-0,00	2,32	0,00	<b>2,81</b>	-0,00
	3,50	0,00	-0,00	0,00	0,00	<b>-1,25</b>	-0,00

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>y</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
3	0,00	0,00	-0,00	<b>2,46</b>	0,00	2,81	0,00
	6,00	0,00	0,00	<b>-1,52</b>	0,00	-0,00	-0,00
	0,00	0,00	-0,00	2,46	0,00	<b>2,81</b>	0,00
	3,72	0,00	-0,00	-0,01	0,00	<b>-1,75</b>	-0,00

Sily wewnętrzne dla grupy obciążeń Stałe:

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>y</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
1	0,00	0,00	-0,00	<b>18,35</b>	0,00	-0,00	-0,00
	6,00	0,00	0,00	<b>-29,65</b>	0,00	33,88	0,00
	6,00	0,00	0,00	-29,65	0,00	<b>33,88</b>	0,00
	2,28	0,00	0,00	0,11	0,00	<b>-21,05</b>	-0,00

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>y</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
2	0,00	0,00	-0,00	<b>28,00</b>	0,00	33,88	-0,00
	7,00	0,00	0,00	<b>-28,00</b>	0,00	33,88	-0,00
	0,00	0,00	-0,00	28,00	0,00	<b>33,88</b>	-0,00
	3,50	0,00	0,00	0,00	0,00	<b>-15,12</b>	-0,00

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>y</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
3	0,00	0,00	-0,00	<b>29,65</b>	0,00	33,88	0,00
	6,00	0,00	0,00	<b>-18,35</b>	0,00	-0,00	-0,00
	0,00	0,00	-0,00	29,65	0,00	<b>33,88</b>	0,00
	3,72	0,00	-0,00	-0,11	0,00	<b>-21,05</b>	-0,00

Sily wewnętrzne dla grupy obciążeń Zmienne1:

Przykładowy raport wyników obliczeń

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>y</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
1	0,00	0,00	-0,00	<b>39,40</b>	0,00	0,00	0,00
	6,00	0,00	0,00	<b>-50,60</b>	0,00	33,59	-0,00
	6,00	0,00	0,00	-50,60	0,00	<b>33,59</b>	-0,00
	2,62	0,00	-0,00	0,16	0,00	<b>-51,75</b>	0,00

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>y</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
2	0,00	0,00	-0,00	6,09	0,00	<b>33,59</b>	0,00
	7,00	0,00	-0,00	6,09	0,00	<b>-9,04</b>	-0,00

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>y</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
3	6,00	0,00	0,00	-1,51	0,00	<b>-0,00</b>	0,00
	0,00	0,00	0,00	-1,51	0,00	<b>-9,04</b>	-0,00

Sily wewnętrzne dla grupy obciążeń Zmienne2:

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>y</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
1	6,00	0,00	0,00	-6,50	0,00	<b>38,98</b>	0,00
	0,00	0,00	0,00	-6,50	0,00	<b>-0,00</b>	-0,00

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>y</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
2	0,00	0,00	-0,00	<b>52,50</b>	0,00	38,98	0,00
	7,00	0,00	0,00	<b>-52,50</b>	0,00	38,98	0,00
	0,00	0,00	-0,00	52,50	0,00	<b>38,98</b>	0,00
	3,50	0,00	-0,00	-0,00	0,00	<b>-52,90</b>	0,00

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>y</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
3	0,00	0,00	-0,00	6,50	0,00	<b>38,98</b>	0,00
	6,00	0,00	-0,00	6,50	0,00	<b>0,00</b>	-0,00

**Sily wewnętrzne dla grupy obciążeń Zmienne3:**

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>y</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
1	0,00	0,00	-0,00	1,51	0,00	-0,00	0,00
	6,00	0,00	-0,00	1,51	0,00	-9,04	-0,00

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>y</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
2	7,00	0,00	0,00	-6,09	0,00	33,59	0,00
	0,00	0,00	0,00	-6,09	0,00	-9,04	-0,00

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>y</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
3	0,00	0,00	-0,00	50,60	0,00	33,59	-0,00
	6,00	0,00	0,00	-39,40	0,00	-0,00	0,00
	0,00	0,00	-0,00	50,60	0,00	33,59	-0,00
	3,38	0,00	0,00	-0,16	0,00	-51,75	0,00

**Przemieszczenia dla grupy obciążeń Ciężar własny:**

Nr	x [m]	dx [mm]	dy [mm]	dz [mm]	d [mm]	fx [mm]	fy [mm]	fz [mm]	f [mm]
1 (1 - 2)	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
	2,578	0,00	0,00	-0,11	<b>0,11</b>	0,00	0,00	0,11	<b>0,11</b>
	6,000	0,00	0,00	-0,00	0,00				
2 (2 - 3)	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
	3,519	0,00	0,00	-0,07	<b>0,07</b>	0,00	0,00	0,07	<b>0,07</b>
	7,000	0,00	0,00	-0,00	0,00				
3 (3 - 4)	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
	3,423	0,00	0,00	-0,11	<b>0,11</b>	0,00	0,00	0,11	<b>0,11</b>
	6,000	0,00	-0,00	-0,00	0,00				

**Przemieszczenia dla grupy obciążeń Stałe:**

Nr	x [m]	dx [mm]	dy [mm]	dz [mm]	d [mm]	fx [mm]	fy [mm]	fz [mm]	f [mm]
1 (1 - 2)	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
	2,578	0,00	0,00	-1,28	<b>1,28</b>	0,00	0,00	1,28	<b>1,28</b>
	6,000	0,00	-0,00	0,00	0,00				
2 (2 - 3)	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
	3,519	0,00	0,00	-0,90	<b>0,90</b>	0,00	0,00	0,90	<b>0,90</b>
	7,000	0,00	-0,00	-0,00	0,00				
3 (3 - 4)	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
	3,423	0,00	0,00	-1,28	<b>1,28</b>	0,00	0,00	1,28	<b>1,28</b>

## Przykładowy raport wyników obliczeń

Nr	x [m]	dx [mm]	dy [mm]	dz [mm]	d [mm]	fx [mm]	fy [mm]	fz [mm]	f [mm]
	6,000	0,00	0,00	0,00	0,00				

## Przemieszczenia dla grupy obciążeń Zmienne1:

Nr	x [m]	dx [mm]	dy [mm]	dz [mm]	d [mm]	fx [mm]	fy [mm]	fz [mm]	f [mm]
1 (1 - 2)	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
	2,836	0,00	0,00	-3,76	<b>3,76</b>	0,00	0,00	3,76	<b>3,76</b>
	6,000	0,00	0,00	-0,00	0,00				
2 (2 - 3)	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
	2,663	0,00	-0,00	1,70	<b>1,70</b>	0,00	-0,00	-1,70	<b>1,70</b>
	7,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
3 (3 - 4)	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
	2,540	0,00	-0,00	-0,44	<b>0,44</b>	0,00	-0,00	0,44	<b>0,44</b>
	6,000	0,00	-0,00	0,00	0,00				

## Przemieszczenia dla grupy obciążeń Zmienne2:

Nr	x [m]	dx [mm]	dy [mm]	dz [mm]	d [mm]	fx [mm]	fy [mm]	fz [mm]	f [mm]
1 (1 - 2)	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
	3,464	0,00	-0,00	1,90	<b>1,90</b>	0,00	-0,00	-1,90	<b>1,90</b>
	6,000	0,00	-0,00	0,00	0,00				
2 (2 - 3)	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
	3,519	0,00	0,00	-4,85	<b>4,85</b>	0,00	0,00	4,85	<b>4,85</b>
	7,000	0,00	-0,00	-0,00	0,00				
3 (3 - 4)	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
	2,540	0,00	-0,00	1,90	<b>1,90</b>	0,00	-0,00	-1,90	<b>1,90</b>
	6,000	0,00	0,00	-0,00	0,00				

## Przemieszczenia dla grupy obciążeń Zmienne3:

Nr	x [m]	dx [mm]	dy [mm]	dz [mm]	d [mm]	fx [mm]	fy [mm]	fz [mm]	f [mm]
1 (1 - 2)	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
	3,464	0,00	-0,00	-0,44	<b>0,44</b>	0,00	-0,00	0,44	<b>0,44</b>
	6,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
2 (2 - 3)	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
	4,339	0,00	-0,00	1,70	<b>1,70</b>	0,00	-0,00	-1,70	<b>1,70</b>
	7,000	0,00	-0,00	0,00	0,00				
3 (3 - 4)	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
	3,175	0,00	0,00	-3,76	<b>3,76</b>	0,00	0,00	3,76	<b>3,76</b>
	6,000	0,00	-0,00	-0,00	0,00				

## Reakcje podporowe dla grupy obciążeń Ciężar własny:

	R <sub>x</sub> [kN]	R <sub>y</sub> [kN]	R <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
1	0,00	-0,00	1,52			
2	0,00	0,00	4,78			
3	0,00	0,00	4,78			
4	0,00	-0,00	1,52			

## Reakcje podporowe dla grupy obciążeń Stałe:

	R <sub>x</sub> [kN]	R <sub>y</sub> [kN]	R <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
1	0,00	-0,00	18,35			
2	0,00	0,00	57,65			

Przykładowy raport wyników obliczeń

	$R_x$ [kN]	$R_y$ [kN]	$R_z$ [kN]	$M_x$ [kNm]	$M_y$ [kNm]	$M_z$ [kNm]
3	0,00	0,00	57,65			
4	0,00	-0,00	18,35			

Reakcje podporowe dla grupy obciążeń Zmienne1:

	$R_x$ [kN]	$R_y$ [kN]	$R_z$ [kN]	$M_x$ [kNm]	$M_y$ [kNm]	$M_z$ [kNm]
1	0,00	0,00	39,40			
2	0,00	-0,00	56,69			
3	0,00	-0,00	-7,60			
4	0,00	0,00	1,51			

Reakcje podporowe dla grupy obciążeń Zmienne2:

	$R_x$ [kN]	$R_y$ [kN]	$R_z$ [kN]	$M_x$ [kNm]	$M_y$ [kNm]	$M_z$ [kNm]
1	0,00	-0,00	-6,50			
2	0,00	0,00	59,00			
3	0,00	0,00	59,00			
4	0,00	-0,00	-6,50			

Reakcje podporowe dla grupy obciążeń Zmienne3:

	$R_x$ [kN]	$R_y$ [kN]	$R_z$ [kN]	$M_x$ [kNm]	$M_y$ [kNm]	$M_z$ [kNm]
1	0,00	0,00	1,51			
2	0,00	-0,00	-7,60			
3	0,00	-0,00	56,69			
4	0,00	0,00	39,40			

Napężenia dla grupy obciążeń Ciężar własny:

Nr	x [m]	N [kN]	$M_y$ [kNm]	$M_z$ [kNm]	$\sigma_{max}$ [MPa]	$\sigma_{min}$ [MPa]	Numery grup
1	6,00	0,00	2,81	0,00	2,43	-2,43	1
	6,00	0,00	2,81	0,00	2,43	<b>-2,43</b>	1

Nr	x [m]	N [kN]	$M_y$ [kNm]	$M_z$ [kNm]	$\sigma_{max}$ [MPa]	$\sigma_{min}$ [MPa]	Numery grup
2	0,00	0,00	2,81	-0,00	2,43	-2,43	1
	0,00	0,00	2,81	-0,00	2,43	<b>-2,43</b>	1

Nr	x [m]	N [kN]	$M_y$ [kNm]	$M_z$ [kNm]	$\sigma_{max}$ [MPa]	$\sigma_{min}$ [MPa]	Numery grup
3	0,00	0,00	2,81	0,00	2,43	-2,43	1
	0,00	0,00	2,81	0,00	2,43	<b>-2,43</b>	1

Napężenia dla grupy obciążeń Stałe:

Nr	x [m]	N [kN]	$M_y$ [kNm]	$M_z$ [kNm]	$\sigma_{max}$ [MPa]	$\sigma_{min}$ [MPa]	Numery grup
1	6,00	0,00	33,88	0,00	29,29	-29,29	2
	6,00	0,00	33,88	0,00	29,29	<b>-29,29</b>	2

Nr	x [m]	N [kN]	$M_y$ [kNm]	$M_z$ [kNm]	$\sigma_{max}$ [MPa]	$\sigma_{min}$ [MPa]	Numery grup
----	-------	--------	-------------	-------------	----------------------	----------------------	-------------



Przykładowy raport wyników obliczeń

Nr	x [m]	N [kN]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]	σ <sub>max</sub> [MPa]	σ <sub>min</sub> [MPa]	Numery grup
2	0,00	0,00	33,88	-0,00	29,29	-29,29	2
	0,00	0,00	33,88	-0,00	29,29	<b>-29,29</b>	2
	29,29 -29,29 						

Nr	x [m]	N [kN]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]	σ <sub>max</sub> [MPa]	σ <sub>min</sub> [MPa]	Numery grup
3	0,00	0,00	33,88	0,00	29,29	-29,29	2
	0,00	0,00	33,88	0,00	29,29	<b>-29,29</b>	2
	29,29 -29,29 						

Napężenia dla grupy obciążeń Zmienn1:

Nr	x [m]	N [kN]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]	σ <sub>max</sub> [MPa]	σ <sub>min</sub> [MPa]	Numery grup
1	2,62	0,00	-51,75	0,00	44,74	-44,74	3
	2,62	0,00	-51,75	0,00	44,74	<b>-44,74</b>	3
	44,74 -44,74 						

Nr	x [m]	N [kN]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]	σ <sub>max</sub> [MPa]	σ <sub>min</sub> [MPa]	Numery grup
2	0,00	0,00	33,59	0,00	29,04	-29,04	3
	0,00	0,00	33,59	0,00	29,04	<b>-29,04</b>	3
	29,04 -29,04 						

Nr	x [m]	N [kN]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]	σ <sub>max</sub> [MPa]	σ <sub>min</sub> [MPa]	Numery grup
3	0,00	0,00	-9,04	-0,00	7,82	-7,82	3
	0,00	0,00	-9,04	-0,00	7,82	<b>-7,82</b>	3
	7,82 -7,82 						

Napężenia dla grupy obciążeń Zmiennie2:

Nr	x [m]	N [kN]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]	σ <sub>max</sub> [MPa]	σ <sub>min</sub> [MPa]	Numery grup
1	6,00	0,00	38,98	0,00	33,70	-33,70	4
	6,00	0,00	38,98	0,00	33,70	<b>-33,70</b>	4
	33,7 -33,7 						

Nr	x [m]	N [kN]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]	σ <sub>max</sub> [MPa]	σ <sub>min</sub> [MPa]	Numery grup
2	3,50	0,00	-52,90	0,00	45,74	-45,74	4
	3,50	0,00	-52,90	0,00	45,74	<b>-45,74</b>	4
	45,74 -45,74 						

Nr	x [m]	N [kN]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]	σ <sub>max</sub> [MPa]	σ <sub>min</sub> [MPa]	Numery grup
3	0,00	0,00	38,98	0,00	33,70	-33,70	4

Przykładowy raport wyników obliczeń

Nr	x [m]	N [kN]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]	σ <sub>max</sub> [MPa]	σ <sub>min</sub> [MPa]	Numery grup
	0,00	0,00	38,98	0,00	33,70	-33,70	4

Naprężenia dla grupy obciążeń Zmienne3:

Nr	x [m]	N [kN]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]	σ <sub>max</sub> [MPa]	σ <sub>min</sub> [MPa]	Numery grup
1	6,00	0,00	-9,04	-0,00	7,82	-7,82	5
	6,00	0,00	-9,04	-0,00	7,82	-7,82	5

Nr	x [m]	N [kN]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]	σ <sub>max</sub> [MPa]	σ <sub>min</sub> [MPa]	Numery grup
2	7,00	0,00	33,59	0,00	29,04	-29,04	5
	7,00	0,00	33,59	0,00	29,04	-29,04	5

Nr	x [m]	N [kN]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]	σ <sub>max</sub> [MPa]	σ <sub>min</sub> [MPa]	Numery grup
3	3,38	0,00	-51,75	0,00	44,74	-44,74	5
	3,38	0,00	-51,75	0,00	44,74	-44,74	5

Sily wewnętrzne dla sumy grup (Ciężar własny):

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>y</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
1	0,00	0,00	-0,00	1,52	0,00	-0,00	-0,00
	6,00	0,00	0,00	-2,46	0,00	2,81	0,00
	6,00	0,00	0,00	-2,46	0,00	2,81	0,00
	2,28	0,00	0,00	0,01	0,00	-1,75	-0,00

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>y</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
2	0,00	0,00	-0,00	2,32	0,00	2,81	-0,00
	7,00	0,00	0,00	-2,32	0,00	2,81	-0,00
	0,00	0,00	-0,00	2,32	0,00	2,81	-0,00
	3,50	0,00	-0,00	0,00	0,00	-1,25	-0,00

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>y</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
3	0,00	0,00	-0,00	2,46	0,00	2,81	0,00
	6,00	0,00	0,00	-1,52	0,00	-0,00	-0,00

Przykładowy raport wyników obliczeń

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>y</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
	0,00	0,00	-0,00	2,46	0,00	<b>2,81</b>	0,00
	3,72	0,00	-0,00	-0,01	0,00	<b>-1,75</b>	-0,00

Przemieszczenia dla sumy grup (Ciężar własny):

Nr	x [m]	dx [mm]	dy [mm]	dz [mm]	d [mm]	fx [mm]	fy [mm]	fz [mm]	f [mm]
1 (1 - 2)	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
	2,578	0,00	0,00	-0,11	<b>0,11</b>	0,00	0,00	0,11	<b>0,11</b>
	6,000	0,00	0,00	-0,00	0,00				
2 (2 - 3)	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
	3,519	0,00	0,00	-0,07	<b>0,07</b>	0,00	0,00	0,07	<b>0,07</b>
	7,000	0,00	0,00	-0,00	0,00				
3 (3 - 4)	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
	3,423	0,00	0,00	-0,11	<b>0,11</b>	0,00	0,00	0,11	<b>0,11</b>
	6,000	0,00	-0,00	-0,00	0,00				

Reakcje podporowe dla sumy grup (Ciężar własny):

	R <sub>x</sub> [kN]	R <sub>y</sub> [kN]	R <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
1	0,00	-0,00	1,52			
2	0,00	0,00	4,78			
3	0,00	0,00	4,78			
4	0,00	-0,00	1,52			

Naprężenia dla sumy grup (Ciężar własny):

Nr	x [m]	N [kN]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]	σ <sub>max</sub> [MPa]	σ <sub>min</sub> [MPa]	Numery grup
1	6,00	0,00	2,81	0,00	2,43	-2,43	1
	6,00	0,00	2,81	0,00	2,43	<b>-2,43</b>	1

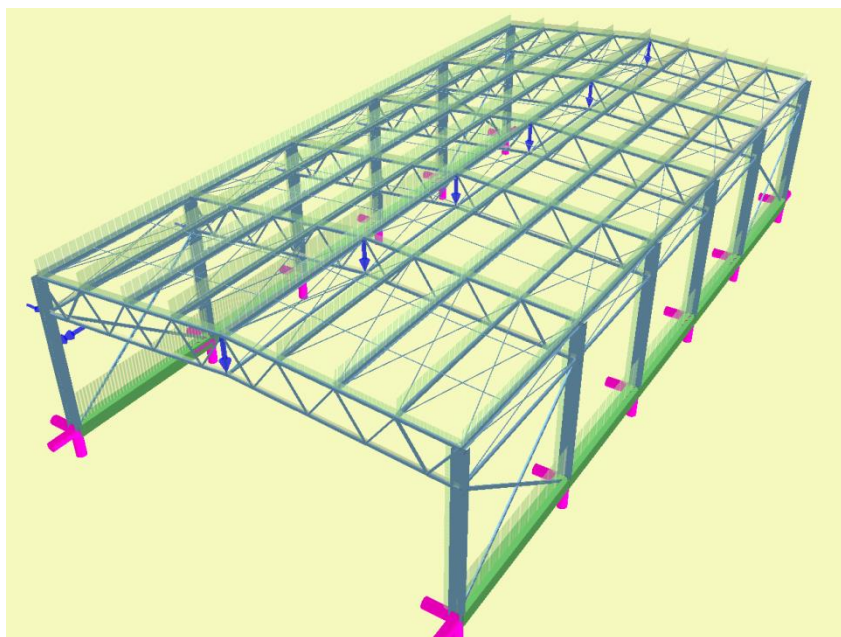
Nr	x [m]	N [kN]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]	σ <sub>max</sub> [MPa]	σ <sub>min</sub> [MPa]	Numery grup
2	0,00	0,00	2,81	-0,00	2,43	-2,43	1
	0,00	0,00	2,81	-0,00	2,43	<b>-2,43</b>	1

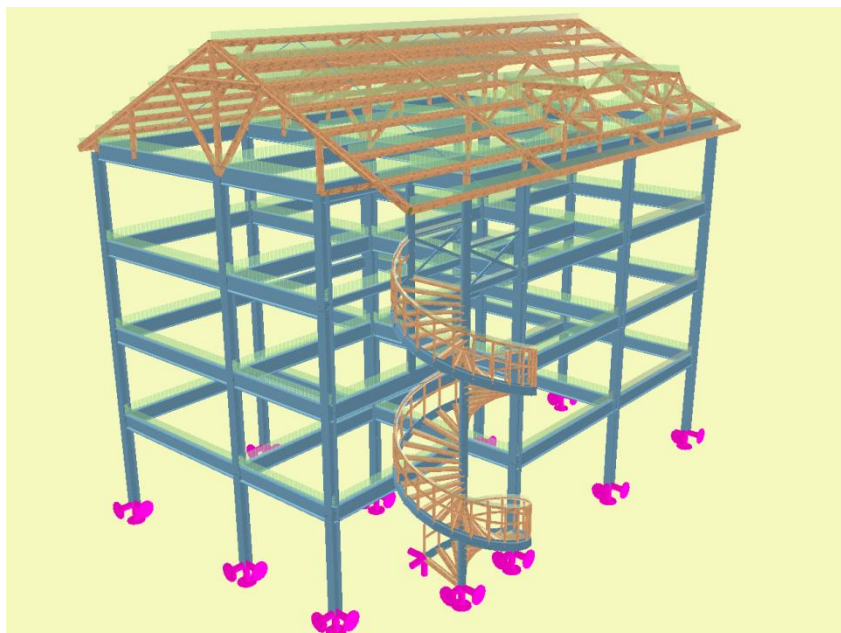
Nr	x [m]	N [kN]	M <sub>y</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]	σ <sub>max</sub> [MPa]	σ <sub>min</sub> [MPa]	Numery grup
3	0,00	0,00	2,81	0,00	2,43	-2,43	1
	0,00	0,00	2,81	0,00	2,43	<b>-2,43</b>	1

# 13 PRZYKŁADOWE SCHEMATY UKŁADÓW STATYCZNYCH

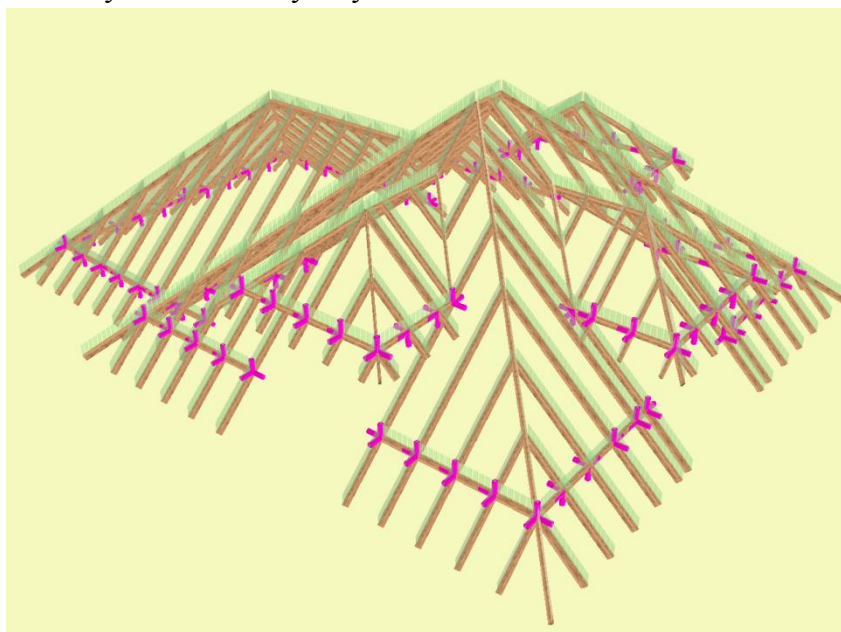
Poniżej przedstawiono kilka przykładowych układów statycznych modelowanych i liczonych w programie *R3D3-Rama 3D*:



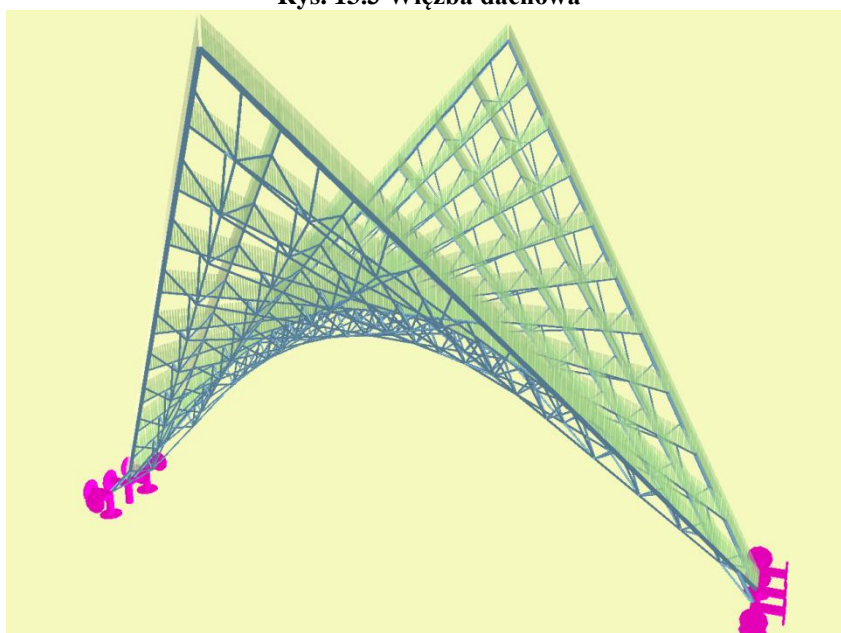
Rys. 13.1 Hala stalowa



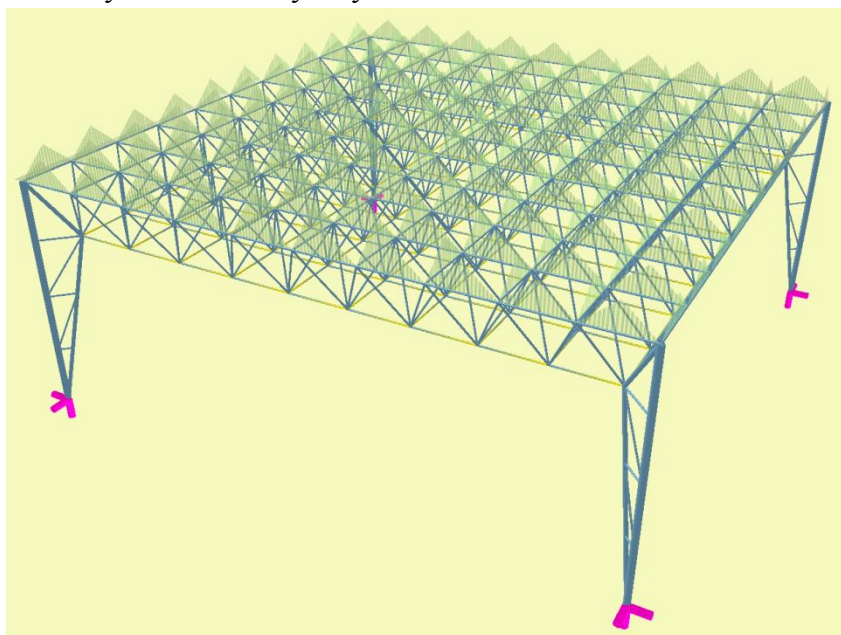
Rys. 13.2 Budynek o konstrukcji mieszanej



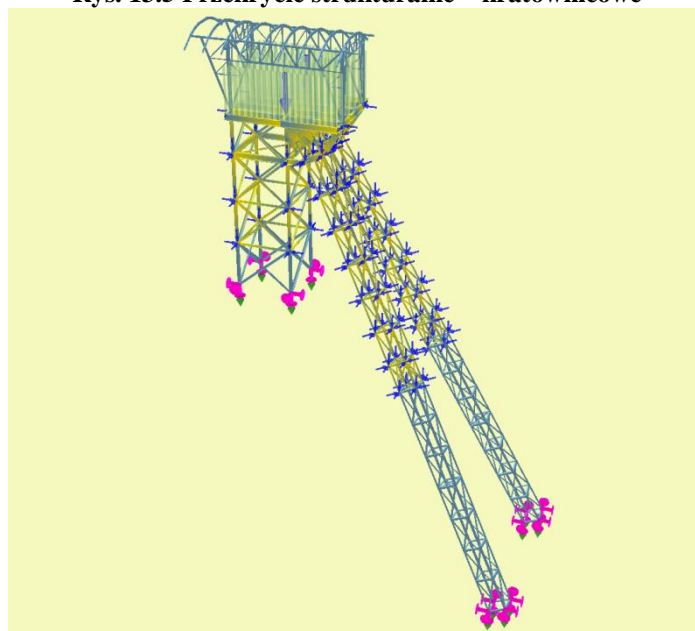
**Rys. 13.3** Wieżba dachowa



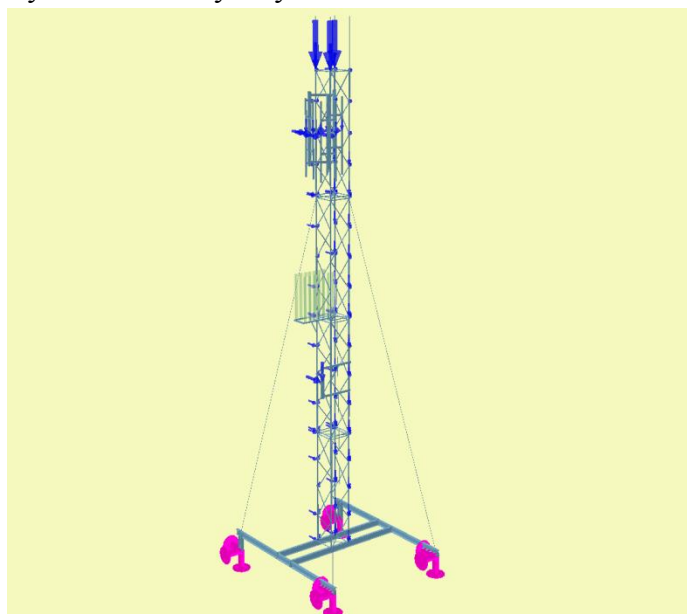
**Rys. 13.4** Przekrycie strukturalne - prostokreślne



**Rys. 13.5 Przekrycie strukturalne – kratownicowe**



**Rys. 13.6 Wieża górnicza**



**Rys. 13.7 Maszt telekomunikacyjny**



# 14 WYMIAROWANIE ZBIORCZE

## 14.1 OPIS OGÓLNY FUNKCJI WYMIAROWANIA

Wprowadzenie trybu wymiarowania zbiorczego w żadnym razie nie eliminuje dotychczasowego sposobu wymiarowania pojedynczych prętów, podpór lub wskazanej grupy takich samych prętów współliniowych. Oba tryby są dostępne w programie niezależnie i korzystają z tych samych zdefiniowanych przez użytkownika typów wymiarowania.

Wymiarowanie zbiorcze, tak jak wymiarowanie pojedynczych prętów i podpór, dostępne jest w programie w pełnej wersji wówczas, gdy użytkownik ma wykupioną licencję na poszczególne moduły wymiarujące.

Aby wykonać automatyczne wymiarowanie zbiorcze całego układu, muszą być spełnione następujące warunki:

- Statyka układu musi być poprawnie przeliczona.
- Cały układ musi być odpowiednio podzielony na grupy prętów/podpór i elementów wymiarowych z przypisanymi do nich właściwymi typami wymiarowania.

Należy pamiętać, że podział układu na grupy prętów/podpór i wydzielone w ramach grup prętów elementy wymiarowe nie ma żadnego wpływu na obliczenia statyczne i w związku z tym może być wykonany po zakończeniu liczenia statyki. Jednak ze względów praktycznych (możliwość selekcji prętów/podpór po grupach na etapie edycji) zaleca się dokonanie wstępnego podziału na grupy prętów/podpór już przed obliczeniami statycznymi. Po wykonaniu obliczeń statycznych użytkownik powinien dokonać ostatecznego podziału na grupy prętów/podpór, pamiętając że każdej z nich będzie mógł przypisać tylko jeden typ wymiarowania (wszystkie pręty/podpory w ramach grupy będą miały ten sam typ wymiarowania). W ramach każdej grupy prętów użytkownik może wydzielić kilka elementów wymiarowych. Element wymiarowy może stanowić kilka ciągłych, współliniowych prętów o takim samym przekroju i takich samych właściwościach. Pojedynczy pręt nie może stanowić elementu wymiarowego i jeżeli chcemy go wymiarować innym typem wymiarowania niż grupa, do której należy, musi on znaleźć się w odrębnej wydzielonej grupie prętów. Wydzielonym w ramach danej grupy elementom wymiarowym można przypisać odrębny typ wymiarowania, inny niż pozostałym prętom w tej grupie. Każdy zdefiniowany element wymiarowy może mieć przypisany inny typ wymiarowania. Element wymiarowy jest obiektem podrzędnym danej grupy prętów, co oznacza, że pręty składające się na element nie mogą należeć do różnych grup prętów. Każdy pręt może należeć tylko do jednego elementu wymiarowego. Każdy pręt układu jest przypisany do określonej przez użytkownika grupy prętów (lub do grupy *Nieogrupowane*) lub stanowi część składową wydzielonego elementu wymiarowego, wchodzącego w skład grupy prętów i elementów.

Przy wymiarowaniu zbiorczym należy również pamiętać, że wymiarowane będą tylko te pręty, dla których materiał i przekrój odpowiada zakresowi wymiarowania danego modułu wymiarującego. W przypadku próby wymiarowania nieodpowiedniego przekroju lub materiału, jako wynik wymiarowania program wyświetli jedynie komunikat informujący użytkownika, z jakiej przyczyny nie przeprowadzono wymiarowania danego pręta lub elementu. Może się również zdarzyć, że wymiarowanie nie zostanie wykonane z powodu przekroczenia jakiegoś warunku geometrycznego (najczęściej warunku smukłości) – wówczas również wynik zostanie opatrzony odpowiednim komunikatem. Generalnie zasada działania jest taka, że niezależnie od tego, jakie pręty próbujemy wymiarować zbiorczo, program w przypadku natrafienia na przeszkody nie przerywa obliczeń, jako wynik dla danego elementu ustawia odpowiedni komunikat i przechodzi do wymiarowania następnego elementu. W ten sposób, przeglądając wyniki obliczeń dla całości układu, możemy kontrolować, które pręty (elementy) nie zostały zwymiarowane i dlaczego.

## 14.2 ELEMENTY WYMIAROWE


W programie można definiować elementy wymiarowe złożone z kilku prętów ciągłych i współliniowych o takim samym przekroju i właściwościach (materiał, klasa, obrót przekroju i lokalnego układu współrzędnych itp.). Pręty składające się na element muszą również należeć do jednej grupy prętów, stąd elementy wymiarowe są podrzędne względem zdefiniowanych grup prętów. Elementy wymiarowe służą w programie do jednolitego i całościowego traktowania podczas wymiarowania obiektów, które na etapie statyki muszą być podzielone na osobne pręty (np. z powodu połączenia na ich długości z innymi prętami). Złożony element wymiarowy podczas wymiarowania traktowany jest jak jeden pręt. To znaczy, że na przykład dopuszczalne ugięcie oraz długość


## Wymiarowanie zbiorcze

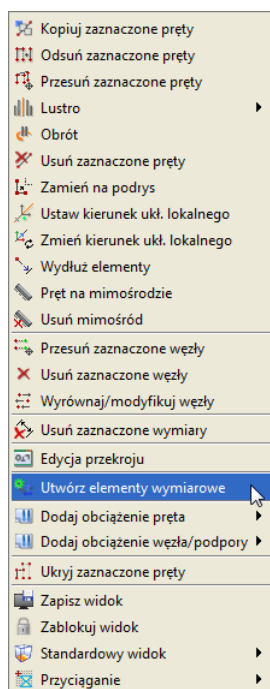
wyoboczeniowa brane są przy wymiarowaniu dla całej długości elementu, będącej sumą długości prętów składających się na element. Do każdego zdefiniowanego w układzie elementu wymiarowego można przypisać osobny typ wymiarowania.

### 14.2.1 Tworzenie elementów wymiarowych


Tworzenie elementów wymiarowych w projekcie można wykonać na dwa sposoby:


**Pojedynczo** – zaznaczając kilka ciągłych i współliniowych prętów niebędących cięgnami, o takim samym przekroju i właściwościach oraz należących do tej samej grupy prętów i wybierając z menu podręcznego prawego klawisza myszki opcję  **Utwórz elementy wymiarowe**.

**Zbiorczo** – zaznaczając dowolnie wybraną grupę prętów układu niebędących cięgnami, zdefiniowaną grupę prętów lub wręcz cały układ i wybierając z menu podręcznego prawego klawisza myszki opcję  **Utwórz elementy wymiarowe**.

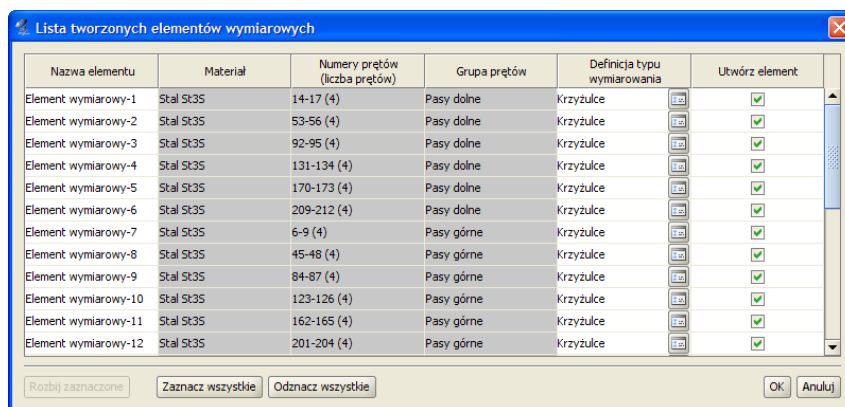


Rys. 14.1 Funkcja tworzenia elementów wymiarowych

W drugim przypadku program sam selekjonuje możliwe elementy wymiarowe na podstawie wyżej wymienionych cech, które pręty wchodzące w skład elementu muszą spełniać. Oczywiście dla całego zaznaczonego układu nie zawsze dostaniemy efekt, o który nam chodzi, ale selekjonując właściwie pręty i wywołując kolejno opcję  **Utwórz elementy wymiarowe** zawsze jesteśmy w stanie uzyskać właściwy efekt.

Po wywołaniu funkcji  **Utwórz elementy wymiarowe** na ekranie otrzymamy okno – **Lista tworzonych elementów wymiarowych** o wyglądzie jak niżej, zawierające odpowiednio jeden lub więcej elementów wymiarowych.

## Wymiarowanie zbiorcze

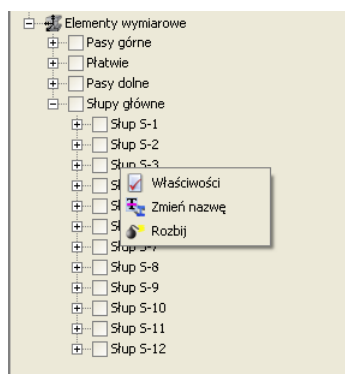


Rys. 14.2 Lista tworzonych elementów wymiarowych

Do momentu kliknięcia w tym oknie przycisku **OK** wyselekcjonowane elementy wymiarowe nie są jeszcze zdefiniowane w projekcie. W oknie powyżej pola edytowalne oznaczone są na biało, a na szaro pola informacyjne. I tak kolejno w tabeli wyświetlane są następujące informacje: domyślna nazwa elementu (można ją zmienić), rodzaj materiału i jego klasa, numery i liczba prętów składających się na dany element, nazwa grupy prętów, do której element należy, domyślna definicja typu wymiarowania (można przypisać właściwą przez wybór z listy) wraz z przyciskiem dostępu do okna definicji typu wymiarowania dla danego materiału. W ostatniej kolumnie umieszczono znaczniki pozwalające użytkownikowi wybrać, które z zaproponowanych elementów tak naprawdę mają być utworzone w projekcie (domyślnie wszystkie zaznaczone). Dolne przyciski **Zaznacz/Odznacz wszystkie** powodują zaznaczenie lub odznaczenie znaczników w ostatniej kolumnie. Wciśnięcie przycisku **OK** spowoduje utworzenie w projekcie zaznaczonych elementów, a przycisku **Anuluj** przerwanie operacji bez utworzenia nowych elementów wymiarowych. Operację tworzenia elementów wymiarowych można wykonywać wielokrotnie, pamiętając, że ponowne tworzenie elementów z prętów, które są już składnikiem istniejących elementów, spowoduje automatyczne rozbięcie dotychczasowych elementów i utworzenie nowych. Jest to związane z założeniem programu, że dowolny pręt układu w danej chwili może należeć tylko do jednego elementu wymiarowego.

### 14.2.2 Edycja elementów wymiarowych

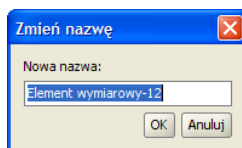
Po utworzeniu elementów wymiarowych w drzewie projektu z lewej strony ekranu graficznego pokaże się nowa rozwijalna pozycja **Elementy wymiarowe**. Po jej rozwinięciu możemy przeglądać, jakie elementy w poszczególnych grupach prętów zostały utworzone w projekcie. Przed nazwą elementu w drzewie projektu znajduje się pole znacznika, pozwalające na selekcję wybranych elementów w projekcie. Klikając na nazwie elementu w drzewie prawym klawiszem myszki, mamy dostęp do menu podręcznego zawierającego trzy funkcje: **Właściwości**, **Rozbij** i **Zmień nazwę** – pozwalające odpowiednio wyświetlić okno edycji elementów wymiarowych, rozbić dany element na poszczególne pręty i zmienić nazwę elementu.




Rys. 14.3 Funkcje właściwości, rozbicia i zmiany nazwy elementu wymiarowego

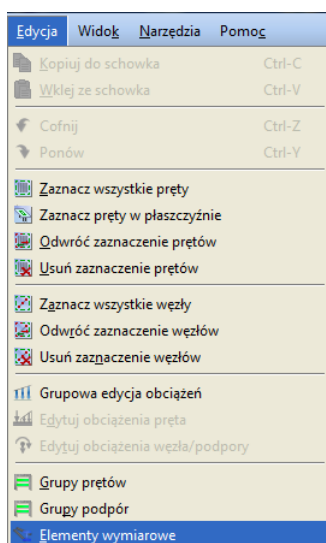
## Wymiarowanie zbiorcze

Rozbicie elementu na pręty równoważne jest jego likwidacji w ramach projektu, ale oczywiście nie usuwa żadnych prętów z układu. Wybranie opcji **Zmień nazwę** wywołuje okienko jak niżej, pozwalające na dowolną zmianę nazwy zdefiniowanego elementu.



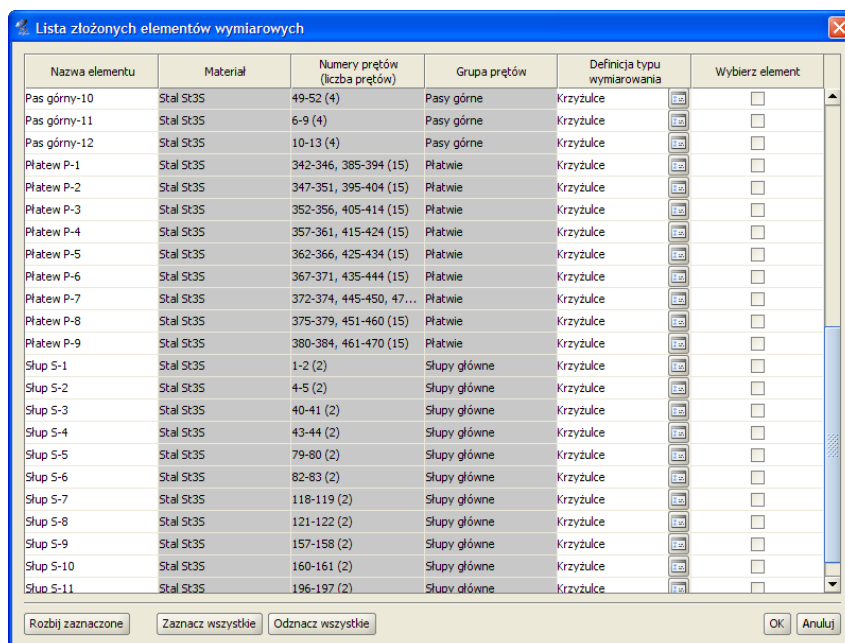
Rys. 14.4 Okno Zmień nazwę elementu

Dodatkowo edycję zdefiniowanych w projekcie elementów wymiarowych można wykonywać w specjalnie przeznaczonym do tego oknie dialogowym, które wywołujemy z menu górnego: **Edycja** –  **Elementy wymiarowe**.



Rys. 14.5 Wywołanie edycji elementów wymiarowych

Jest ono co do funkcjonalności bardzo podobne do okna, które otrzymywaliśmy przy tworzeniu nowych elementów wymiarowych. Oba okna różnią się tylko nagłówkiem okna i nazwą ostatniej kolumny oraz dostępem do funkcji na dole okna – **Rozbij zaznaczone**. Główna różnica w funkcjonalności między tymi oknami polega na tym, że przy tworzeniu elementów wyświetlane są jedynie te elementy, które w danej chwili będą tworzone (nie ma ich jeszcze w projekcie), natomiast przy wywołaniu okna **Lista złożonych elementów wymiarowych** - wyświetlane są w tabeli wszystkie dotychczas utworzone w projekcie elementy. Dodatkową różnicą jest dostęp w drugim przypadku do funkcji **Rozbij zaznaczone**, pozwalającej na rozbicie na pojedyncze pręty wybranych i zaznaczonych elementów w kolumnie **Wybierz element**. Po rozbiciu dany element znika z listy, ale tak naprawdę zmiany w projekcie akceptowane są po wyjściu z okna przez naciśnięcie przycisku **OK**. Wyjście z okna klawiszem **Anuluj** nie akceptuje zmian wprowadzonych w tym oknie. Poza rozbijaniem elementów **Listę złożonych elementów wymiarowych** można wykorzystać do zmiany nazwy elementów i zmiany przypisania typu wymiarowania do elementu.




Rys. 14.6 Okno edycji złożonych elementów wymiarowych

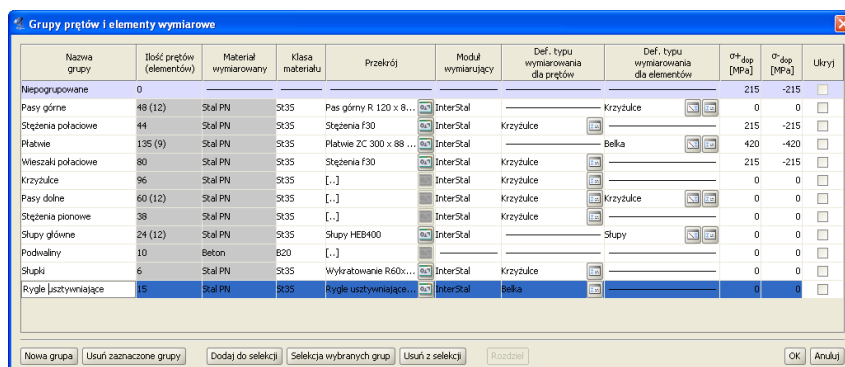
W celu lepszej orientacji w projekcie, każde zaznaczenie elementu w ostatniej kolumnie **Wybierz element** lub **Utwórz element** w obu oknach podświetla zaznaczone pręty (elementy) na ekranie graficznym.

Zdefiniowane w projekcie elementy wymiarowe widoczne są w oknie jak wyżej i drzewie projektu, natomiast na ekranie graficznym, przy włączonych zakładkach **Geometria**, **Obciążenia**, **Wyniki**, możemy zaznaczać jedynie poszczególne pręty. Inaczej sytuacja wygląda, gdy wykonaliśmy wymiarowanie zbiorcze i jesteśmy na zakładce **Wymiarowanie**. Wówczas na ekranie graficznym możemy zaznaczać również pręty, które nie należą do żadnych elementów wymiarowych, ale w przypadku kliknięcia na pręt, który jest częścią elementu, zaznacza się cały element. Wynika to stąd, że wyniki wymiarowania zbiorczego prezentowane są dla pojedynczych prętów (nie-wchodzących

w skład elementów) i właśnie elementów wymiarowych. Elementy wymiarowe na ekranie graficznym, przy włączonej zakładce **Wymiarowanie**, wyświetlane są w innym kolorze (można go zmienić w **Ustawieniach**) – domyślnie na niebiesko. W przypadku próby zmiany prętów wchodzących w skład elementu wymiarowego na cięgną, element zostanie rozbity, a operacja ta zostanie poprzedzona odpowiednim komunikatem.

## 14.3 EDYCJA GRUP PRĘTÓW I ELEMENTÓW W GRUPACH

W wersji 6.0 programu znacznie rozbudowane zostało okno definiowania  **Grup prętów i elementów wymiarowych**.



Rys. 14.7 Okno edycji grup prętów i elementów wymiarowych

W dolnej części okna usytuowano przyciski pozwalające tworzyć i usuwać grupy prętów, a także dodawać i usuwać selekcję poszczególnych grup prętów. Z prawej strony na dole umieszczono przyciski **OK** i **Anuluj**, akceptujące lub pomijające wprowadzone w oknie zmiany. Pozostałą część okna stanowi rozbudowana tabela,

## Wymiarowanie zbiorcze

w której pola białe przewidziane są do edycji, a pola szare są polami informacyjnymi. Dodatkowo w niektórych kolumnach dostępne są ikony przycisków wywołujących: **Edytor przekrojów**, **Edytor elementów w grupie prętów** i **Edytor typów wymiarowania**. Pierwsza i dwie ostatnie kolumny są polami edycyjnymi umożliwiającymi wpisanie właściwej nazwy lub wartości. W pozostałych kolumnach edycyjnych użytkownik ma możliwość zmiany zawartości pola przez odpowiedni wybór z listy. Grupa prętów **Niepogrupowane** jest wyróżniona kolorystycznie jako grupa nieusuwalna, dla której niedostępna jest zmiana nazwy. W grupie tej będą definiowane wszystkie nowe pręty, w przypadku gdy nie są zdefiniowane inne grupy użytkownika. Kolejno w tabeli zamieszczono następujące kolumny:

- **Nazwa grupy** – dowolna nazwa identyfikująca grupę prętów, określona przez użytkownika. Wyjątek stanowi grupa **Niepogrupowane**, która jest nieusuwalna i nie można zmienić jej nazwy.
- **Ilość prętów (elementów)** – w kolumnie program podaje łączną ilość prętów wchodzących w skład grupy, a w nawiasie ilość elementów wymiarowych zdefiniowanych w grupie.
- **Materiał wymiarowany** – program podaje rodzaj materiału, z jakiego wykonane są pręty w grupie. W przypadku gdy w danej grupie prętów znajdują się pręty (elementy) wykonane z różnych materiałów, wyświetlony będzie znak **[...]** i grupa taka nie będzie mogła być wymiarowana zbiorczo.
- **Klasa materiału** – w kolumnie podana jest klasa materiału, która będzie uwzględniona przy wymiarowaniu. W przypadku gdy w danej grupie prętów znajdują się pręty (elementy) wykonane z materiałów o różnych klasach, wyświetlony będzie znak **[...]**. Użytkownik może przez wybór z listy zmienić klasę materiału dla wszystkich prętów i elementów w danej grupie. Jeśli zmieniamy klasę materiału i nie zmieniamy przekroju, a przekrój ten jest wykorzystywany również w innej grupie prętów, program tworzy w projekcie kopię przekroju ze zmienioną klasą.
- **Przekrój** – w kolumnie podana jest nazwa przekroju, jeśli wszystkie pręty w danej grupie mają taki sam przekrój. W innym przypadku wyświetlany jest znak **[...]**. Użytkownik może przypisać wszystkim prętom i elementom w grupie nowy przekrój przez wybór z listy przekrojów zdefiniowanych w projekcie lub rozpocząć edycję wybranego przekroju przez kliknięcie na ikonkę **Edytora przekrojów**. W przypadku próby edycji przekroju, który jest również używany w innej grupie prętów, tworzona jest w projekcie jego kopia z kolejnym numerem w nazwie i na niej odbywa się edycja. W ten sposób program zabezpiecza projekt przed nieprzewidywalnymi zmianami w modelu.
- **Moduł wymiarujący** – użytkownik może wybrać z listy dostępny dla danego typu materiału moduł wymiarujący.
- **Definicja typu wymiarowania dla prętów** – użytkownik może dla wszystkich prętów w grupie przypisać z listy charakterystyczny dla danego modułu wymiarującego typ wymiarowania. Przez kliknięcie na ikonkę **Edytora typów wymiarowania** można zdefiniować nowy typ i przypisać go do danej grupy prętów. Ikona ta uruchamia edytor charakterystyczny dla danego modułu wymiarującego. W kolumnie tej użytkownik może również wybrać z listy opcję **Brak wymiarowania**. Wówczas wszystkie pręty w danej grupie będą pominięte przy wymiarowaniu zbiorczym.
- **Definicja typu wymiarowania dla elementów** – użytkownik może dla wszystkich elementów wymiarowych w grupie przypisać z listy charakterystyczny dla danego modułu wymiarującego typ wymiarowania. Przez kliknięcie na ikonkę **Edytora typów wymiarowania** można zdefiniować nowy typ i przypisać go do elementów w danej grupie prętów. Ikona ta uruchamia edytor charakterystyczny dla danego modułu wymiarującego. W kolumnie tej użytkownik może również wybrać z listy opcję **Brak wymiarowania**. Wówczas wszystkie elementy w danej grupie będą pominięte przy wymiarowaniu. Weiskając ikonkę **Elementów wymiarowych** w danej grupie, wywołujemy dodatkowe okno edycji elementów wymiarowych dla tej grupy (**Lista złożonych elementów wymiarowych** dla danej grupy), które pozwala między innymi przypisać każdemu elementowi inny typ wymiarowania.

Lista złożonych elementów wymiarowych (dla grupy prętów Pasy górne)

Nazwa elementu	Materiał	Numer prętów (liczba prętów)	Grupa prętów	Definicja typu wymiarowania	Wybierz element
Pas górny-1	Stal S235	201-204 (4)	Pasy górne	Krzyżulce	<input type="checkbox"/>
Pas górny-2	Stal S235	205-208 (4)	Pasy górne	Krzyżulce	<input type="checkbox"/>
Pas górny-3	Stal S235	162-165 (4)	Pasy górne	Krzyżulce	<input type="checkbox"/>
Pas górny-4	Stal S235	166-169 (4)	Pasy górne	Krzyżulce	<input type="checkbox"/>
Pas górny-5	Stal S235	123-126 (4)	Pasy górne	Krzyżulce	<input type="checkbox"/>
Pas górny-6	Stal S235	127-130 (4)	Pasy górne	Krzyżulce	<input type="checkbox"/>
Pas górny-7	Stal S235	84-87 (4)	Pasy górne	Krzyżulce	<input type="checkbox"/>
Pas górny-8	Stal S235	88-91 (4)	Pasy górne	Krzyżulce	<input type="checkbox"/>
Pas górny-9	Stal S235	45-48 (4)	Pasy górne	Krzyżulce	<input type="checkbox"/>
Pas górny-10	Stal S235	49-52 (4)	Pasy górne	Krzyżulce	<input type="checkbox"/>
Pas górny-11	Stal S235	6-9 (4)	Pasy górne	Krzyżulce	<input type="checkbox"/>
Pas górny-12	Stal S235	10-13 (4)	Pasy górne	Krzyżulce	<input type="checkbox"/>

Rozbij zaznaczone    Zaznacz wszystkie    Odznacz wszystkie    OK    Anuluj

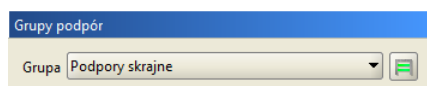


**Rys. 14.8 Lista tworzonych elementów wymiarowych**

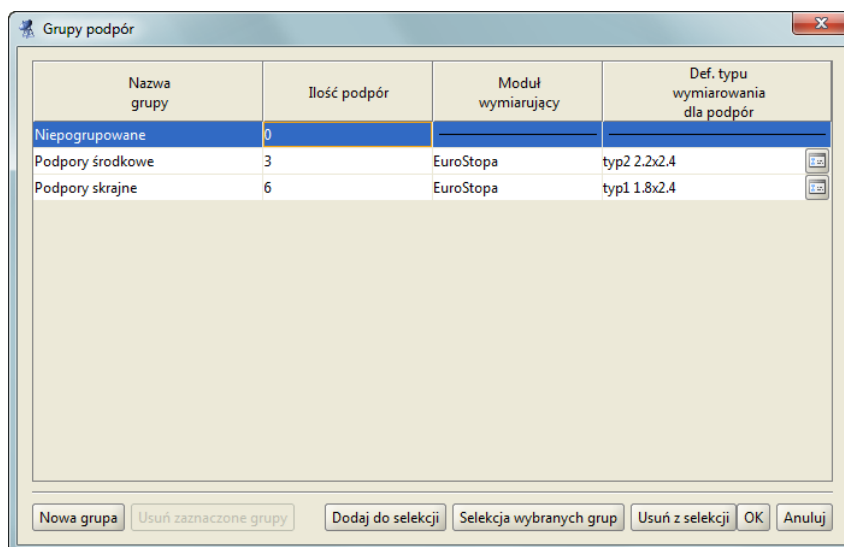
- $\sigma(+)_\text{dop}$  [MPa] – dopuszczalna wytrzymałość materiału prętów w danej grupie na rozciąganie, uwzględniana jedynie przy szacunkowym sprawdzaniu przekroczenia normalnych naprężeń sprężystych.
- $\sigma(-)_\text{dop}$  [MPa] – dopuszczalna wytrzymałość materiału prętów w danej grupie na ściskanie, uwzględniana jedynie przy szacunkowym sprawdzaniu przekroczenia normalnych naprężeń sprężystych.
- **Ukryj** – kolumna zawierająca znacznik ukrycia danej grupy prętów w projekcie.

**14.4 GRUPY PODPÓR**

Przed przystąpieniem do wymiarowania indywidualnego, a zwłaszcza zbiorczego, warto przydzielić wszystkie zdefiniowane w projekcie podpory do odpowiedniej grupy podpór. Operację tę wykonuje się na zakładce **Geometria** analogicznie jak w przypadku grup prętów (zaznaczamy odpowiednie węzły podporowe i w panelu **Grupy podpór** przypisujemy je do odpowiedniej grupy wybranej z listy). Domyślnie wszystkie węzły podporowe lokalizowane są w nieusuwalnej grupie podpór o nazwie **Niepogrupowane** (jak dla prętów). Własne grupy podpór użytkownik może zdefiniować w oknie **Grup podpór** wywoływanym z menu **Narzędzia**, lub odpowiednim przyciskiem w panelu **Grup podpór** na zakładce **Geometria**.

**Rys. 14.9 Panel Grup podpór na zakładce Geometria**

Po przypisaniu węzłów podporowych do odpowiednich grup podpór, w oknie **Grup podpór** do odpowiednich grup możemy przypisać definicje typu wymiarowania podpory, zawierającą informację o: typie i wymiarach fundamentu, warunkach gruntowych, głębokości posadowienia, danych materiałowych dotyczących fundamentu itp. Szczegółowe informacje o parametrach definicji typu wymiarowania podpór oraz dostępnych typach fundamentów bezpośrednich znajdzie użytkownik w opisie modułu **EuroStopa**, przeznaczonego do wymiarowania fundamentów bezpośrednich wg **Eurokodu 7**.

**Rys. 14.10 Okno Grup podpór****14.5 DEFINICJE TYPU WYMIAROWANIA**

Głównym założeniem przy pracy z definicjami typów wymiarowania w wymiarowaniu zbiorczym jest konieczność zachowania przypisanych typów wymiarowania do prętów, podpór i elementów w pliku danego projektu.



## Wymiarowanie zbiorcze

W związku z tym informacje o użytych w projekcie typach wymiarowania i ich własnościach zapisywane są od wersji 6.0 programu w plikach projektów. Oprócz tego tak jak dotychczas istnieje osobna baza typów wymiarowania definiowanych przez użytkownika w programie i dostępnych w każdym innym projekcie. Obie opisane powyżej bazy są bazami biernymi i nie są bezpośrednio wykorzystywane podczas pracy nad projektem. Przy otwieraniu istniejącego projektu program tworzy zawsze tymczasową bazę dostępnych typów wymiarowania, która jest sumą bazy zawartej w projekcie i bazy w programie. Ta tymczasowa baza jest właśnie dostępna podczas pracy w programie. Przy tworzeniu bazy tymczasowej, w przypadku gdy dwa typy wymiarowania mają tę samą nazwę lecz różnią się własnościami, typ z projektu dodawany jest do bazy tymczasowej z dodatkowym oznaczeniem (proj) na końcu nazwy. Typy, które mają tę samą nazwę i własności, przy budowaniu bazy tymczasowej nie są dublowane. Podczas pracy nad projektem nowe typy wymiarowania dodawane są do bazy tymczasowej. Przy zapisie projektu wykonywana jest na podstawie pliku tymczasowego synchronizacja baz typów wymiarowania

w pliku projektu i w programie, a po synchronizacji plik bazy tymczasowej jest usuwany. Synchronizacja baz polega na tym, że do bazy programu kopiowane są wszystkie definicje typów z pliku tymczasowego z wyjątkiem tych z przyrostkiem (proj). Natomiast do projektu kopiowane są wszystkie używane w danym projekcie typy wymiarowania z ewentualnym pominięciem dodanego przyrostka (proj), o ile taki wystąpi. Jeśli zdarzyłoby się, że po usunięciu przyrostka (proj) nazwy typów się powtarzają, to do nazwy jest dodawany automatycznie numer porządkowy.


Wszystkie bazy definicji typów wymiarowania są wykonane w postaci plików *XML*.

Przy definiowaniu grup prętów i elementów należy pamiętać o zasadzie:

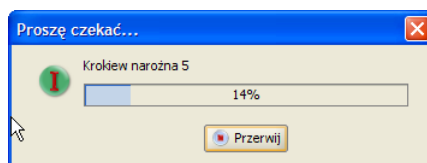
***W wymiarowaniu zbiorczym dowolnej grupie prętów/podpór można przypisać tylko jedną wybraną definicję typu wymiarowania. Natomiast w przypadku zdefiniowania w tych samych grupach prętów, złożonych elementów wymiarowych, każdemu z nich można przypisać osobną definicję typu wymiarowania.***

## 14.6 WYMIAROWANIE ZBIORCZE

Po przeliczeniu statyki, zdefiniowaniu grup prętów, podpór i elementów wymiarowych oraz przypisaniu im odpowiednich typów wymiarowania, można przystąpić do wymiarowania zbiorczego całości układu. Dopóki statyka układu nie jest przeliczona, ikona wymiarowania zbiorczego i zakładka **Wymiarowanie** nie są aktywne w programie.

Aby włączyć obliczenia wymiarowania zbiorczego, należy kliknąć odpowiednią ikonkę  na głównym pasku narzędziowym (następną po ikonie obliczeń statycznych) lub przełączyć się na zakładkę **Wymiarowanie**.

Po tej operacji powinien pokazać się pasek postępu obliczeń, informujący jakie elementy, pręty i podpory są kolejno wymiarowane:



Rys. 14.11 Pasek postępu przy wymiarowaniu zbiorczym

Naciśnięcie przycisku **Przerwij** w trakcie obliczeń spowoduje przerwanie wymiarowania po skończeniu obliczeń dla ostatnio liczonego pręta lub elementu.

Między wymiarowaniem zbiorczym całego układu i indywidualnym istnieje jedna podstawowa różnica. Wymiarowanie zbiorcze wykonywane jest we wszystkich punktach charakterystycznych pręta lub elementu wybranych przez program, natomiast przy wymiarowaniu indywidualnym użytkownik może dodatkowo wskazać punkty na pręcie lub elemencie, w których ma być dodatkowo sprawdzona nośność.

W przypadku wymiarowania zbiorczego układów prętowych, dla których liczona jest obwiednia sił wewnętrznych, sprawdzenia nośności zostaną wykonane dla wartości maksymalnych i minimalnych obwiedni sił wewnętrznych

i naprężeń we wszystkich punktach charakterystycznych obwiedni danego pręta lub elementu.

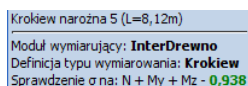
W przypadku wymiarowania zbiorczego lub indywidualnego układów prętowych z ciągami, dla których znane są jedynie wyniki dla wskazanych grup i kombinacji, wymiarowanie będzie przeprowadzone jedynie dla tej grupy lub kombinacji, która w danej chwili wybrana jest na zakładce **Wyniki** (której wyniki sił wewnętrznych aktualnie widoczne są na ekranie graficznym). Wymiarowanie to również przeprowadzone będzie dla stałych w danym punkcie sił wewnętrznych we

## Wymiarowanie zbiorcze

wszystkich punktach charakterystycznych (dla danej grupy lub kombinacji) danego pręta lub elementu. Przy wyborze dodatkowego punktu wymiarowania użytkownika w wymiarowaniu indywidualnym, dla statyki liczonej jak dla cięgien, wszystkie obwiednie będą zawierać ten sam zestaw sił wewnętrznych wybranej grupy lub kombinacji.

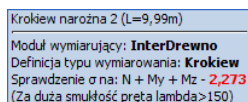
Przy wymiarowaniu zbiorczym układów hybrydowych (wykonanych z różnych typów materiałów), których wszystkie pręty znalazły się w jednej grupie, lub układ podzielony został na grupy prętów bez zachowania podziału ze względu na typ materiału, program przed wykonaniem wymiarowania zapyta użytkownika czy ma automatycznie rozdzielić te grupy prętów na odrębne ze względu na materiał. Jeśli użytkownik wyrazi zgodę grupy te zostaną rozdzielone ze względu na materiał, zostaną im przypisane domyślne definicje typu wymiarowania i przekroje zostaną sprawdzone. W innym przypadku grupy hybrydowe zostaną pominięte przy wymiarowaniu.

Po wykonaniu całości obliczeń program przełączy się na zakładkę **Wymiarowanie**. Na głównym ekranie graficznym widzimy wówczas układ podzielony na pręty i elementy z przypisanymi do nich kolorowymi etykietami, zawierającymi wartość maksymalnego sprawdzenia dla danego pręta lub elementu. Na ekranie graficznym w trybie zakładki **Wymiarowanie** użytkownik może wskazać pojedynczy pręt niewchodzący w skład elementu wymiarowego lub cały element wymiarowy. Nie może natomiast wskazać pojedynczego pręta będącego składnikiem elementu wymiarowego. Dla wskazanego pręta lub elementu z prawej strony okna, na zakładce wyświetlone zostaną wówczas wszystkie skrócone wyniki wymiarowania dla wskazanego obiektu. Dla zakładki **Wymiarowanie**, tak jak dla pozostałych zakładek, można zaznaczyć oknem przecinającym lub obejmującym część układu i ukryć zaznaczone pręty i elementy. Po najechaniu na dowolny pręt lub element kursorem myszki w tym trybie wyświetli się tooltip informacyjny zawierający: numer pręta lub nazwę elementu, jego długość, opis modułu wymiarującego i użytej definicji typu wymiarowania, a także opis i wartość maksymalnego sprawdzenia.



Rys. 14.12 Tooltip („chmurka”) dla elementu wymiarowego

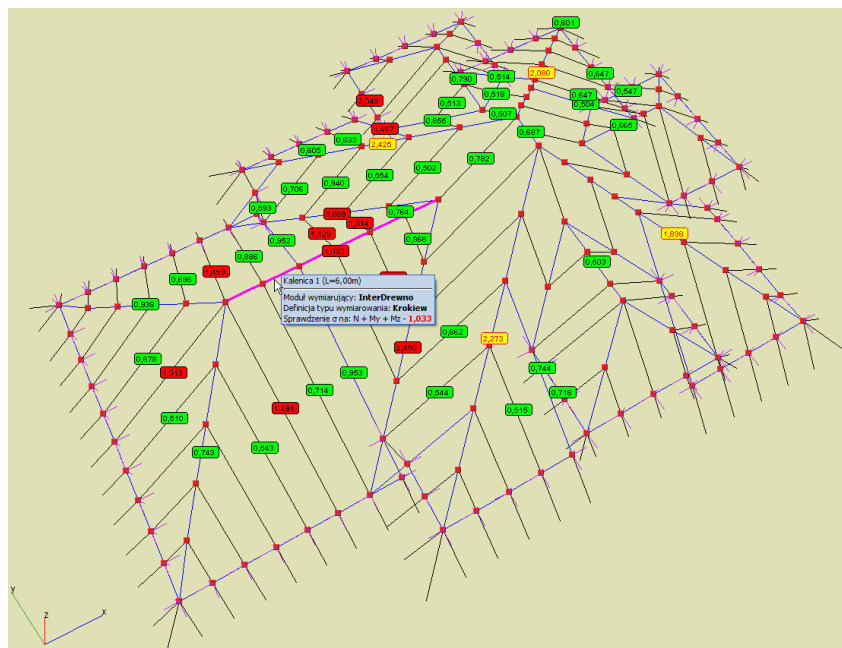
W przypadku wystąpienia komunikatu z wymiarowania zostanie on również podany w okienku informacyjnym.



Rys. 14.13 Tooltip („chmurka”) dla elementu wymiarowego z przekroczoną smukłością

Zaznaczenie na ekranie graficznym, przy włączonej zakładce **Wymiarowanie**, pojedynczego węzła podporowego spowoduje wyświetlenie wyników wymiarowania dla danej podpory.


Widok okna głównego ekranu graficznego w trybie wymiarowania zbiorczego przedstawiono poniżej:

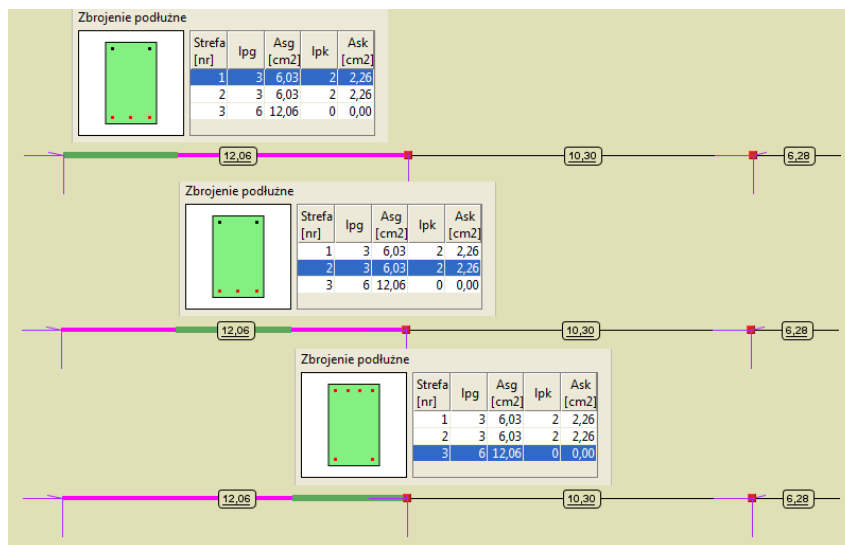


Rys. 14.14 Widok ekranu graficznego po wymiarowaniu zbiorczym

Opis oznaczeń kolorowych etykiety sprawdzenia nośności pokazano poniżej:

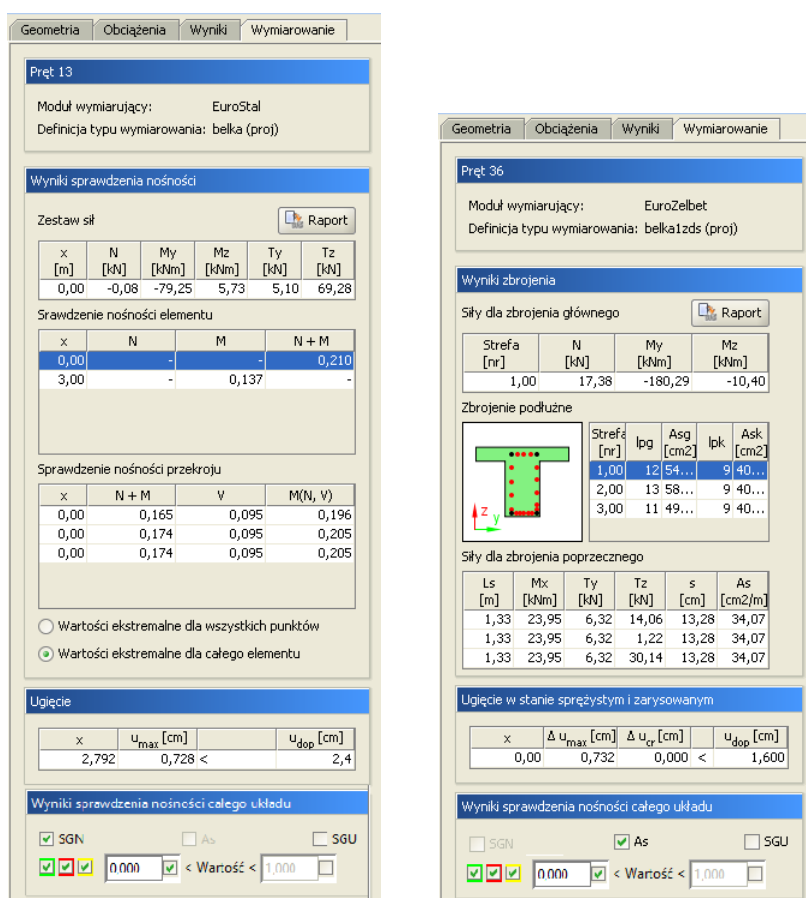
	<b>Etykieta zielona</b>	Maksymalne sprawdzenie nośności pręta lub elementu nie przekracza jedności (wszystkie warunki spełnione).
	<b>Etykieta czerwona</b>	Maksymalne sprawdzenie nośności pręta lub elementu przekracza wartość jeden (minimum jeden z warunków nie został spełniony).
	<b>Etykieta żółta</b>	W czasie wymiarowania zbiorczego wystąpił dodatkowy komunikat o niespełnieniu jakiegoś warunku (najczęściej przekroczona smukłość pręta) lub komunikat o przyczynie braku wymiarowania.
	<b>Etykieta żółta - wartość i ramka etykiet na czerwono</b>	Dodatkowo przekroczony jeden z warunków nośności.
	<b>Etykieta żółta - wartość i ramka etykiety na zielono</b>	Mimo komunikatu wszystkie warunki nośności spełnione.
	<b>Etykieta żółta - wykrzyknik</b>	Brak wymiarowania wynikający z niespełnienia jakiegoś warunku (warunek opisany w tooltipie).
	<b>Etykieta żółta - znak zapytania</b>	Użytkownik ustawił dla danego elementu opcję <b>Brak wymiarowania</b> .
	<b>Etykieta przezroczysta, wartość podkreślona w kolorze czarnym</b>	Maksymalna wartość powierzchni zbrojenia podłużnego dla pręta lub elementu wymiarowego.

Przy wymiarowaniu zbiorczym modułem  **EuroZelbet** użytkownik może wskazywać na ekranie graficznym pręty i elementy wymiarowe oraz odpowiednią ich strefę, dla której będą podświetlone wyniki podłużnego zbrojenia głównego na zakładce **Wymiarowanie**. Analogicznie wskazanie danej strefy zbrojenia podłużnego na zakładce **Wymiarowanie** będzie powodować jej „zapalenie” na danym pręcie lub elemencie wymiarowym układu.

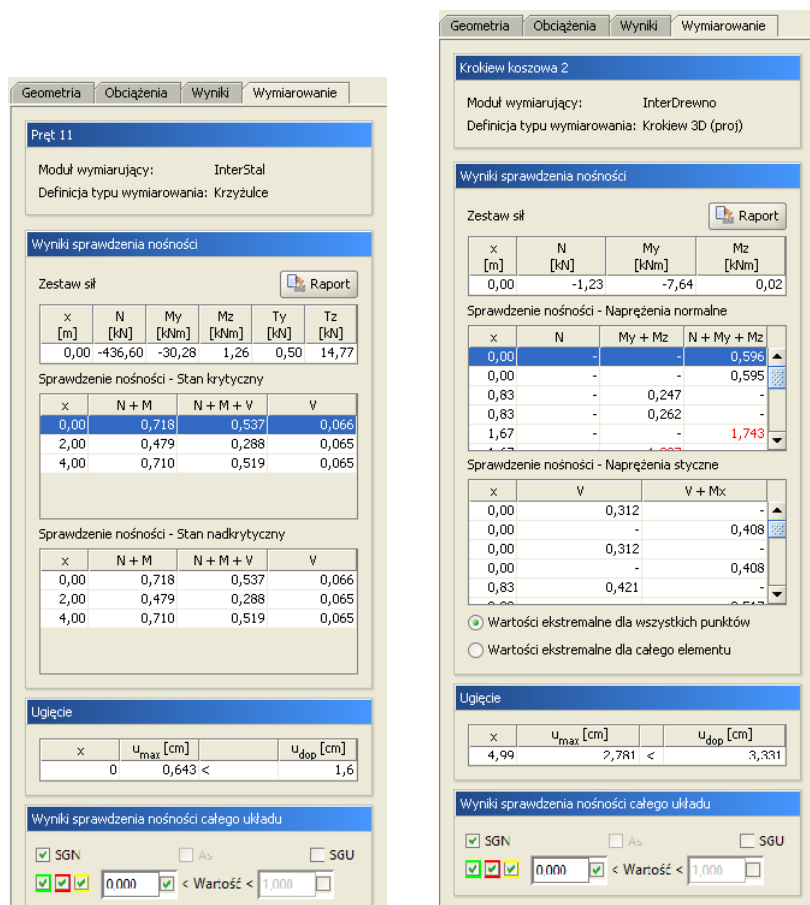


Rys. 14.15 Widok stref zbrojenia belki

Oprócz wyników na ekranie graficznym użytkownik może wyświetlić skrócone wyniki wszystkich sprawdzeń na prawym panelu zakładki **Wymiarowanie**. W tym celu na ekranie graficznym klikamy na wybranym przęcie lub elemencie. Okno zakładki **Wymiarowanie** różni się nieznacznie w zależności od tego, w jakim materiale zostało ono wykonane i odpowiada odpowiednim tabelom przedstawionym przy indywidualnym wymiarowaniu prętów. Przykładowy wygląd zakładki dla wymiarowania w drewnie, stali i żelbecie przedstawiono poniżej:



Rys. 14.16 Widok zakładek Wymiarowanie dla elementu stalowego i żelbetowego według norm EN



Rys. 14.17 Widok zakładek Wymiarowanie dla elementu drewnianego i stalowego według norm PN

W górnej części zakładki podano nazwę i numer wymiarowanego pręta lub elementu, rodzaj użytego modułu wymiarującego i użyty typ wymiarowania. Gdy dla elementu w trakcie wymiarowania wystąpi jakiś dodatkowy komunikat, jest on również wyświetlany w pierwszej sekcji zakładki. Niżej w kolejnej części podane są siły wewnętrzne, na które przeprowadzone było wymiarowanie w poszczególnych punktach pręta lub elementu. Wartości tych sił zmieniają się w zależności od tego, który punkt wymiarowania na pręcie lub elemencie wybieremy w tabelkach poniżej. Tabelki wyników sprawdzenia nośności w poszczególnych punktach dokładnie odpowiadają takim samym tabelom omówionym w wymiarowaniu indywidualnym w modułach **InterStal**, **InterDrewno**, **EuroStal**, **EuroŻelbet**, **EuroStopa** lub **EuroDrewno**.


Na górze omawianej sekcji znajduje się dodatkowy przycisk **Raport**, pozwalający przejść do szczegółowego raportu z wymiarowania w formacie **RTF**. Jest to taki sam raport, jaki otrzymujemy na końcu wymiarowania indywidualnego w poszczególnych modułach. Poniżej wyników sprawdzania nośności znajduje się jednowierszowa tabelka sprawdzająca wartość obwodni ugięcia pręta lub elementu z ugięciem dopuszczalnym określonym w definicji typu wymiarowania. Na samym dole zakładki znajduje się sekcja **Wyniki sprawdzenia nośności całego układu**, pozwalająca na filtrowanie wyników wyświetlanych na ekranie graficznym. Trzy znaczniki w kolorach zielonym, czerwonym i żółtym włączają lub wyłączają wyświetlanie etykiet o odpowiadających im kolorach dla poszczególnych prętów i elementów. Pole edycyjne **Pokaż wartości** pozwala użytkownikowi eliminować z wyświetlania na ekranie graficznym etykiety, dla których wartości maksymalnego sprawdzenia nośności nie przekroczą podanego limitu.

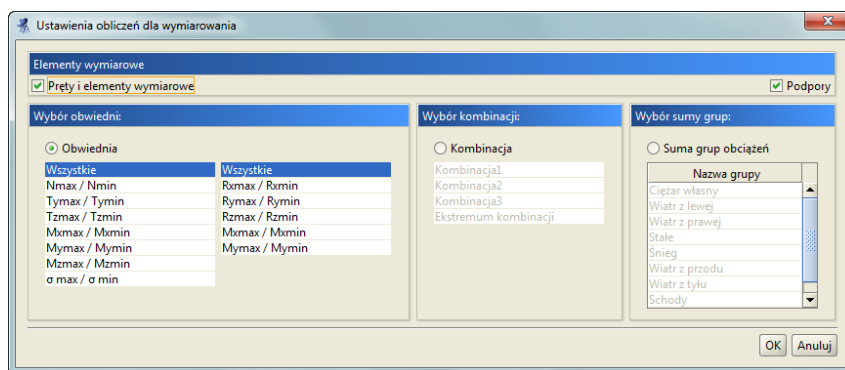
Dla projektów, w których nie zdefiniowano cięgien i nie wybrano obliczeń z ich uwzględnieniem oraz dla układów z cięgniami wywołanie obliczeń statycznych lub wymiarowania zbiorczego za pomocą menu lub ikon paska narzędziowego zawsze, niezależnie od sytuacji, wywołuje ponowne wykonanie przeliczenia układu. Inaczej działają zakładki **Wyniki** i **Wymiarowanie**. Ich wybór uruchamia obliczenia tylko wówczas, gdy wcześniej, w ramach danej sesji, nie wykonano odpowiednich obliczeń lub gdy obliczenia te zostały wykonane, a w międzyczasie układ uległ istotnej z punktu obliczeniowego zmianie. Taka metodologia pozwala po obliczeniach przełączać się między zakładkami bez potrzeby ponownego przeliczenia układu. Pozostała aktualna zasada, że ikonkę (zakładkę) **Wymiarowania** można uruchomić jedynie w tym przypadku, gdy

## Wymiarowanie zbiorcze

wcześniej zostały wykonane dla tego samego układu obliczenia statyczne. Aktualnie jedyna różnica między obliczeniami dla zwykłych układów i układów zawierających cięgna polega na tym, że w przypadku wywołania obliczeń statycznych dla cięgien pojawia się okno wyboru zestawów sił, dla których mają być przeprowadzone obliczenia, a w przypadku pozostałych układów takiego okna nie ma i program bezpośrednio przechodzi do wykonania obliczeń.

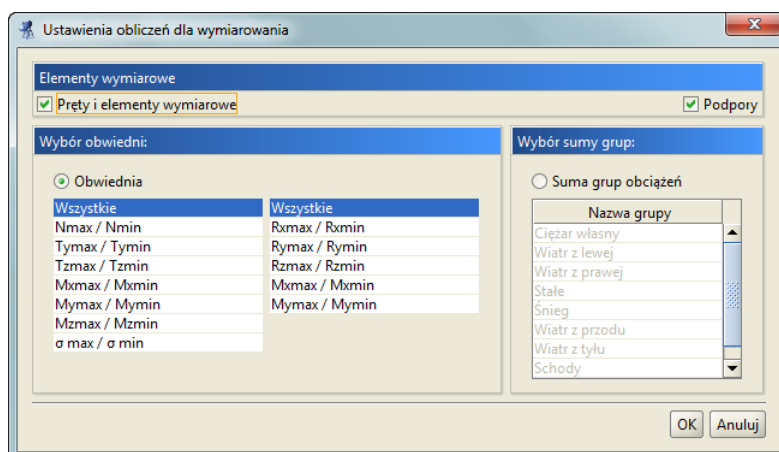
W aktualnej wersji programu umożliwiono przy wymiarowaniu indywidualnym i zbiorczym ustalenie, dla jakich elementów i jakich zestawów sił ma być przeprowadzone wymiarowanie. W tym celu po uruchomieniu wymiarowania (zbiorczego lub indywidualnego) wyświetlane jest okno umożliwiające wybór elementu (prętów/podpór) i zakresu sił do wymiarowania.

W przypadku układów, które nie zawierają cięgien, użytkownik może wybrać wymiarowanie wszystkich (opcja domyślna) lub jednej wybranej obwiedni sił lub naprężeń oraz obwiedni reakcji w przypadku podpór. Alternatywą dla tego wyboru jest wymiarowanie jednej zaznaczonej kombinacji, ekstremum po kombinacjach lub dowolnej grupy lub sumy grup do wymiarowania użytkownik, w oknie jak niżej, powinien zaznaczyć grupę lub sumę grup (kilka grup na raz zaznaczamy z klawiszem **Shift** lub **Ctrl**). Wybrane grupy, zaznaczone w oknie, podświetlone są na niebiesko. W przypadku wymiarowania wybranej w oknie kombinacji program uwzględnia współczynniki zdefiniowane dla tej kombinacji, a pomija współczynniki przypisane do poszczególnych grup obciążeń. Przy wybranej grupie lub sumie grup do wymiarowania nie są uwzględniane żadne współczynniki obciążenia; ani te przypisane do grup obciążeń (zdefiniowane w oknie  **Grupa obciążeń**), ani te ustawiane w oknie definicji kombinacji.



Rys. 14.18 Widok okna ustawień do wymiarowania prętów i podpór

W przypadku gdy w projekcie nie będzie zdefiniowanych kombinacji, powyższe okno wyboru zostanie zawężone do widoku jak niżej:



Rys. 14.19 Widok okna ustawień do wymiarowania prętów i podpór (dla układu bez kombinacji)

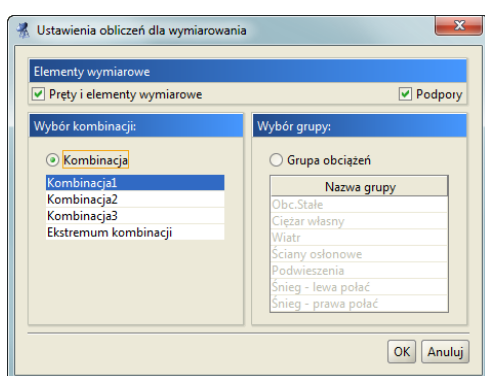
Na skutek wyboru zestawu sił do wymiarowania, przy uruchomieniu obliczeń odpowiedniemu ograniczeniu ulega także wybór zestawów sił dla dodatkowo definiowanych punktów użytkownika, dostępnych w poszczególnych modułach wymiarujących przy wymiarowaniu indywidualnym. To znaczy, że jeśli przy wymiarowaniu indywidualnym wybierzemy np. wymiarowanie dla jakiejś kombinacji lub sumy grup, to dla dodatkowych punk-



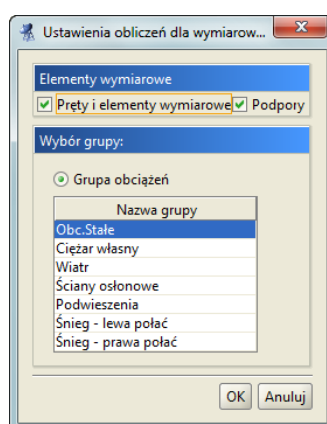
## Wymiarowanie zbiorcze

tów wymiarowania użytkownika zostanie ono przeprowadzone dla tej właśnie kombinacji lub sumy grup. Wyjątek, tak jak dotychczas, stanowi wymiarowanie domyślne na wszystkie obwiednie, gdzie dla dodatkowych punktów użytkownika możemy przeprowadzić również wymiarowanie na wszystkie obwiednie lub wybrać tylko jedną z nich. Takiego wyboru oczywiście nie będzie, gdy już na początku przy starcie obliczeń określimy, że wymiarowanie pojedynczego pręta lub kilku prętów ma być wykonane na jedną wybraną obwiednię.

W przypadku wymiarowania układów, które zawierają w swojej strukturze pręty typu ciągnio, wybór zestawu sił ograniczony jest do jednej wskazanej kombinacji, ekstremum po zdefiniowanych kombinacjach lub jednej wskazanej grupy. W tym wypadku przy wymiarowaniu współczynniki obciążenia uwzględniane są tak, jak dla zwykłych układów opisanych powyżej. Ponieważ przy obliczaniu statyki układów z ciągniami obwiednia nie jest liczona, nie jest też na nią wykonywane wymiarowanie. Inna sytuacja występuje przy wyborze wymiarowania dla grup obciążeń przy liczeniu układów z ciągniami. W tym przypadku wyniki obliczeń statycznych od zestawu sił będącego sumą grup (jak w kombinacji) są zupełnie inne niż suma wyników sił wewnętrznych od grup wchodzących w skład tego samego zestawu. Przy tym te ostatnie, dadzą nieprawdziwe wartości sił wewnętrznych. Stąd w programie nie ma możliwości wymiarowania układów z ciągniami na siły wewnętrzne będące sumą sił z grup obciążeń, a jedynie na siły dla jednej wybranej i zaznaczonej grupy. Zakres dostępnych wyborów przy wymiarowaniu układów z ciągniami pokazano w poniższych oknach dialogowych:



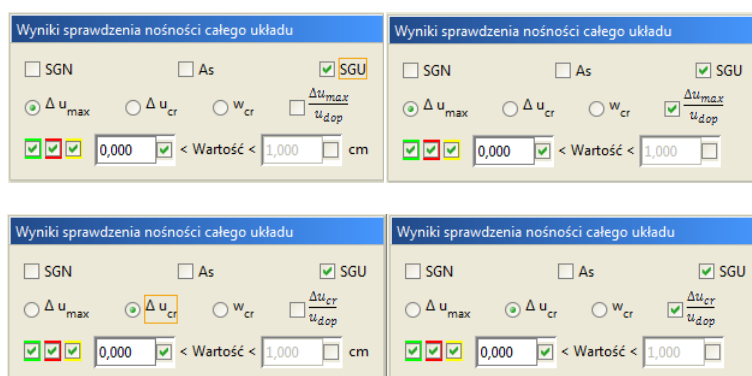
Rys. 14.20 Gdy w projekcie występują grupy i kombinacje obciążeń



Rys. 14.21 Gdy w projekcie występują jedynie grupy obciążeń

Wszystkie powyżej opisane opcje wyboru zestawów sił wykonywane są zarówno przy wymiarowaniu indywidualnym, jak i zbiorczym przy starcie tego wymiarowania i obowiązują dla całego procesu obliczeń.

Po wykonaniu wymiarowania zbiorczego i przełączeniu programu na zakładkę **Wymiarowanie** istnieje obecnie możliwość przełączenia wyników na ekranie graficznym między stanem granicznym nośności (SGN) i stanem granicznym użytkownika (SGU).



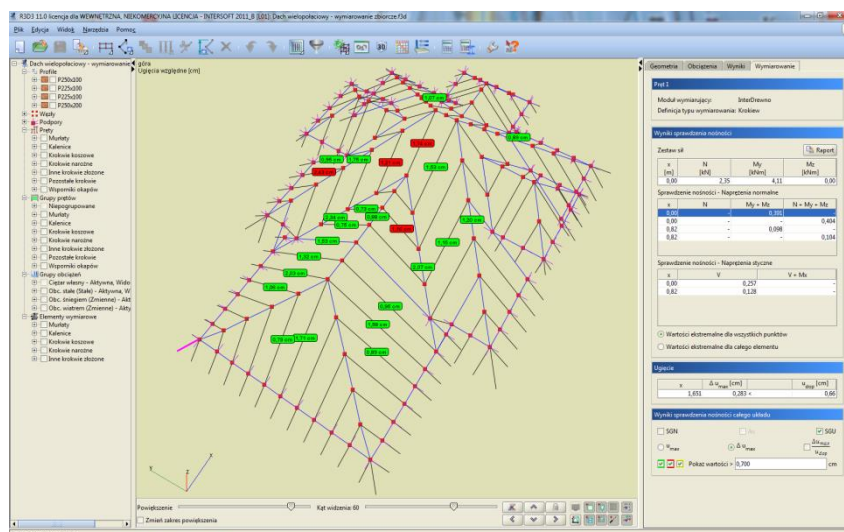
Rys. 14.22 Filtrowanie wyników dla prętów i stanu granicznego użytkownika

Przy włączonym SGN wyniki wymiarowania zbiorczego prezentowane są tak jak dotychczas, natomiast przy włączeniu SGU na ekranie graficznym, w etykietach, prezentowane są dla każdego pręta i elementu wymiarowego wartości maksymalnego ugięcia podane bezwzględnie w centymetrach lub względnie jako stosunek ugięcia rzeczywistego i dopuszczalnego. Sposób prezentacji wybierany jest odpowiednim przełącznikiem  $u_{max}/u_{dop}$ . Etykieta zielona na prętach układu pokazuje wartość ugięcia, które nie przekroczyło wartości dopuszczalnej, zaś



## Wymiarowanie zbiorcze

etykieta czerwona wartość ugięcia, która przekracza ugięcie dopuszczalne zdefiniowane w definicji typu wymiarowania. Etykieta żółta została zarezerwowana dla tych przypadków, dla których ugięcie lub sprawdzenie nośności nie mogło być przeprowadzone. Tak jak w przypadku sprawdzenia nośności, wyniki ugięć maksymalnych dla poszczególnych prętów można filtrować. Widok całego ekranu graficznego w tym trybie pokazano poniżej:



Rys. 14.23 Widok wyników wymiarowania zbiorczego dla stanu granicznego użytkowania

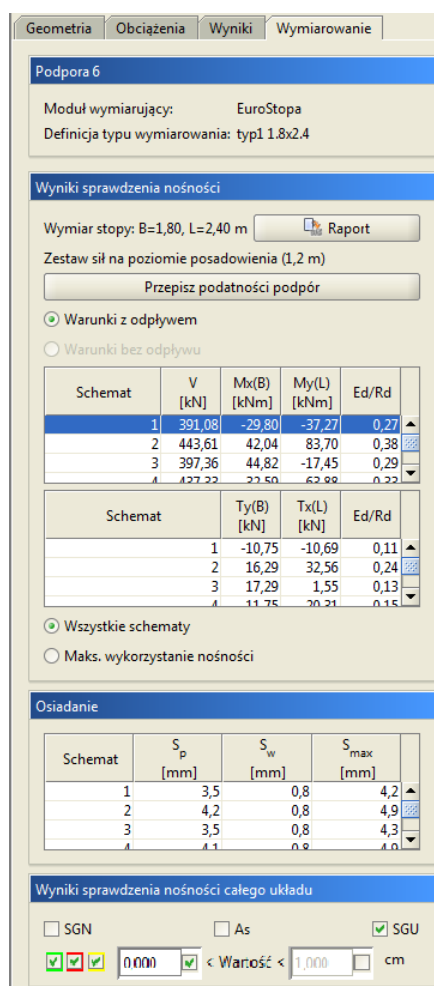
Po najechaniu kursorem myszki na dowolny pręt lub element wymiarowy w „chmurce” zostanie pokazana informacja zawierająca pełne sprawdzenie ugięcia dopuszczalnego dla danego pręta lub elementu.

Krokiew narożna 2 (L=9,99m)  
 Moduł wymiarujący: InterDrewno  
 Definicja typu wymiarowania: Krokiew 3D (proj)  
 1,09 cm < 4,00 cm

Rys. 14.24 Tooltip („chmurka”) dla elementu wymiarowego w trybie stanu granicznego użytkowania

## 14.7 WYMIAROWANIE ZBIORCZE PODPÓR W MODULE EUROSTOPA

Przy wymiarowaniu układów konstrukcyjnych wg *Eurokodu* użytkownik ma również możliwość zbiorczego zwymiarowania węzłów podporowych w module *EuroStopa* (wg *Eurokodu* 7). Aby takie wymiarowanie przeprowadzić prawidłowo, należy wszystkie podpory projektu podzielić na grupy podpór, do których zostaną przypisane odpowiednie definicje typu wymiarowania. W tym przypadku definicja typu wymiarowania zawiera następujące podstawowe parametry: typ stopy fundamentowej i jej wymiary geometryczne, warunki gruntowe i wodne, głębokość posadowienia oraz dane materiałowe fundamentu (stal, beton) i zasypki. Przy wymiarowaniu fundamentu na kilka zestawów reakcji, przed wymiarowaniem eliminowane są zestawy powtarzające się co do kierunku i wartości wszystkich reakcji. Po wykonaniu wymiarowania zbiorczego na wybrane zestawy reakcji podporowych, przy zaznaczeniu pojedynczego węzła podporowego na zakładce *Wymiarowanie* pokazane zostaną skrócone wyniki wymiarowania fundamentu: sprawdzenie nośności, stateczności i osiadania. Na głównym ekranie graficznym, na zakładce *Wymiarowanie* dla podpór wyświetlane są etykiety zawierające wynik ekstremalnego sprawdzenia nośności (przy włączonym przełączniku SGN) lub wynik maksymalnego osiadania fundamentu (przy włączonym przełączniku SGU). W ramach obliczeń podpór wyznaczana jest również sprężystość pionowa każdej podpory jak dla podłoża Winklera (dla danego typu fundamentu i założonych warunków gruntowych podłoża warstwowego). Tak wyliczona sprężystość może być w programie przekazana do modelu statycznego układu jako sprężystość pionowa podpory (przycisk *Przypisz podatności podpór*). Przy wymiarowaniu indywidualnym do modelu statycznego przypisywana jest sprężystość jednej aktualnie liczonej podpory, a przy wymiarowaniu zbiorczym zawsze przepisywane są podatności wszystkich podpór modelu. Jeśli użytkownik chce, aby jednak część podpór nie była uwzględniana w obliczeniach jako sprężysta, wówczas w modelu statycznym należy wyzerować przejęte sprężystości dla wybranych węzłów podporowych.



Rys. 14.25 Widok zakładki Wymiarowanie dla zaznaczonego węzła podporowego

## 14.8 WYMIAROWANIE INDYWIDUALNE PODPÓR W MODULE FUNDAMENTY BEZPOŚREDNIE PROGRAMU KONSTRUKTOR

W przypadku projektów wykonywanych według Norm Polskich istnieje również możliwość indywidualnego wymiarowania podpór (brak możliwości wymiarowania zbiorczego podpór) w module *Fundamenty bezpośrednie* (wg *PN-81/B-03020*) programu *Konstruktor* (od wersji 6.2). W tym celu po obliczeniach statycznych modelu, gdy jesteśmy na zakładce *Wyniki*, zaznaczamy dowolny węzeł podporowy układu i z menu kontekstowego prawego klawisza myszki wybieramy opcję *Wymiaruj element – Fundamenty bezpośrednie w programie Konstruktor*. Opcja ta będzie aktywna tylko wówczas, gdy na komputerze użytkownika zainstalowany jest program *Konstruktor* w wersji nie niższej niż 6.2. Po uruchomieniu funkcji użytkownik w odpowiednim oknie dialogowym powinien wybrać zestaw reakcji jaki zostanie przekazany do modułu *Fundamenty bezpośrednie* programu *Konstruktor* (analogicznie jak w przypadku wymiarowania indywidualnego i zbiorczego w module *EuroStopa*). W ogólnym przypadku do wyboru mamy tu: obwiednię reakcji, reakcje od kombinacji, ekstrema reakcji po kombinacjach, reakcje od grupy obciążeń lub wybranej sumy grup. Następnie otwarty zostanie program *Konstruktor* na nowo utworzonym projekcie o takiej samej nazwie jak projekt w programie *R3D3/R2D2*. W projekcie tym zostanie utworzony element modułu *Fundamenty bezpośrednie* o nazwie: „Podpora nr (węzła podporowego)”. W przypadku gdy podczas przekazywania danych program *Konstruktor* jest już otwarty, zostanie utworzony nowy element aktualnego projektu *Konstruktor* o nazwie: „nazwa projektu (w *R3D3/R2D2*) – Podpora nr (węzła podporowego)”. Wybrane zestawy reakcji zostaną przekazane do zakładki *Obciążenia* modułu *Fundamenty bezpośrednie*. Pozostałe dane dotyczące wymiarowanego fundamentu (warunki gruntowe, geometrię stopy itp.) użytkownik definiuje indywidualnie w module *Fundamenty bezpośrednie*

## Wymiarowanie zbiorcze

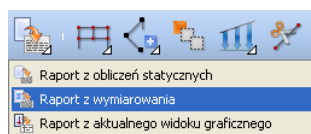
programu **Konstruktor**. Generalnie reakcje podpór otrzymane w modelu statycznym powinny być przekazane na fundament z przeciwnymi znakami. Ponieważ układ osi „x” i „y” w programie **Konstruktor** i **R3D3/R2D2** jest identyczny, wszystkie reakcje poziome i momenty podporowe zostaną przekazane ze zmienionymi znakami na przeciwnie. Natomiast ze względu na to, że oś pionowa „z” w obu programach skierowana jest przeciwnie, reakcja „Rz” zostanie przekazana bez zmiany znaku.

## 14.9 RAPORT Z WYMIAROWANIA ZBIORCZEGO

Do wykonania raportu można przystąpić po wykonaniu obliczeń z wymiarowania zbiorczego, gdy jego wyniki są już wyświetlane na ekranie (włączona zakładka **Wymiarowanie**). W innym przypadku raport ten będzie niedostępny. Należy pamiętać, że dla układu niezawierającego cięgien wymiarowanie będzie przeprowadzone dla obwiedni sił wewnętrznych. Natomiast jeśli w układzie występują cięgna i dodatkowo włączone są obliczenia statyczne jak dla cięgien, program wykona obliczenia dla aktualnej w danej chwili grupy lub kombinacji i dla takich obliczeń będzie stworzony raport z wymiarowania zbiorczego.

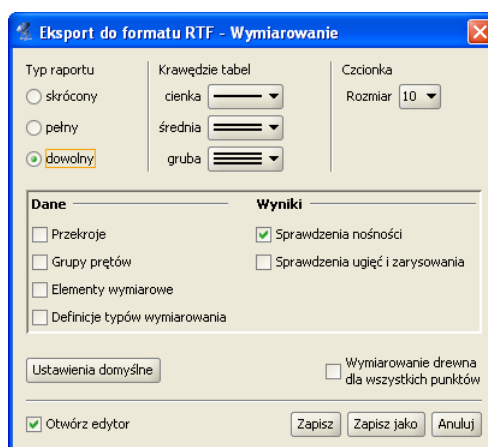
Po wykonaniu wymiarowania zbiorczego i przejrzaniu wyników na ekranie można przystąpić do tworzenia raportu skróconego z wymiarowania. Analogicznie jak w przypadku raportu ze statyki, zostanie on wykonany jedynie dla tych prętów i elementów, które w danej chwili widoczne są na ekranie graficznym. Sterując wyświetlaniem i ukrywaniem odpowiednich prętów i elementów możemy uzyskać raport dla tych obiektów, które wybierzemy. Klikając na ikonke raportu na górnym pasku narzędziowym, po wykonaniu obliczeń wymiarowania zbiorczego mamy do wyboru trzy opcje:

- **Raport z obliczeń statycznych,**
- **Raport z wymiarowania,**
- **Raport z aktualnego widoku graficznego.**



Rys. 14.26 Wywołanie raportu z wymiarowania zbiorczego

Pierwsza opcja uruchamia, tak jak dotychczas, okno eksportu raportu z obliczeń statycznych do formatu **RTF**. Natomiast druga uruchamia analogiczne okno eksportu do formatu **RTF** dla raportu z wymiarowania.



Rys. 14.27 Eksport raportu do formatu RTF dla wymiarowania zbiorczego

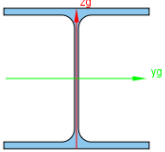

Struktura powyższego okna jest analogiczna jak w przypadku statyki. Wybór typu raportu: *skrócony*, *pełny*, *dowolny* pozwala decydować, jakie elementy znajdą się w raporcie. Dolny znacznik **Wymiarowanie drewna dla wszystkich punktów** decyduje o tym, czy w raporcie wyniki wymiarowania drewna mają być przedstawione we wszystkich sprawdzanych punktach, czy wydane mają być jedynie wartości ekstremalne poszczególnych sprawdzeń. Po wciśnięciu przycisku **Zapisz** lub **Zapisz jako** i podaniu nazwy pliku raportu utworzony zostanie doku-

## Wymiarowanie zbiorcze

ment w formacie **RTF**, zawierający raport z wymiarowania zbiorczego. Przykładowy raport z wymiarowania zbiorczego zamieszczono poniżej.

## 14.10 RAPORT Z WYMIAROWANIA – PRZYKŁAD

**Dane:****Przekroje:**

<b>Nazwa</b>	HEA300				
<b>Parametry przekroju</b>	$A = 112,55 \text{ cm}^2$				
	$J_x = 85,17 \text{ cm}^4$	$J_y = 18\,266,37 \text{ cm}^4$	$J_z = 6\,309,61 \text{ cm}^4$		
	$\alpha_{y-yg} = 0^\circ$	$J_{yg} = 18\,266,37 \text{ cm}^4$	$J_{zg} = 6\,309,61 \text{ cm}^4$		
	$W_{y \max} = 1\,259,75 \text{ cm}^3$		$W_{y \min} = 1\,259,75 \text{ cm}^3$		
	$W_{z \max} = 420,64 \text{ cm}^3$		$W_{z \min} = 420,64 \text{ cm}^3$		
<b>Material</b>	Stal PN St3S	$E = 205 \text{ GPa}$	$G = 78,85 \text{ GPa}$	Cięż. = $78,5 \text{ kN/m}^3$	
<b>Nazwa</b>	IPE500				
<b>Parametry przekroju</b>	$A = 115,53 \text{ cm}^2$				
	$J_x = 89,29 \text{ cm}^4$	$J_y = 48\,204,57 \text{ cm}^4$	$J_z = 2\,141,71 \text{ cm}^4$		
	$\alpha_{y-yg} = 0^\circ$	$J_{yg} = 48\,204,57 \text{ cm}^4$	$J_{zg} = 2\,141,71 \text{ cm}^4$		
	$W_{y \max} = 1\,928,18 \text{ cm}^3$		$W_{y \min} = 1\,928,18 \text{ cm}^3$		
	$W_{z \max} = 214,17 \text{ cm}^3$		$W_{z \min} = 214,17 \text{ cm}^3$		
<b>Material</b>	Stal PN St3S	$E = 205 \text{ GPa}$	$G = 78,85 \text{ GPa}$	Cięż. = $78,5 \text{ kN/m}^3$	

**Grupy prętów:**

Rygle nad parterem (pręty: 3, 5, 7)

Material	Przekrój	Moduł wym.	Def. typu wym.	Napężenia graniczne	
				$\sigma_{\min}$	$\sigma_{\max}$
Stal PN St3S	IPE500	InterStal	Krzyżulce	-215,00	215,00

Rygle stropodachu (pręty: 24, 26, 28)

Material	Przekrój	Moduł wym.	Def. typu wym.	Napężenia graniczne	
				$\sigma_{\min}$	$\sigma_{\max}$
Stal PN St3S	IPE500	InterStal	Krzyżulce	-215,00	215,00

Rygle stropowe (pręty: 10, 12, 14, 17, 19, 21)

Material	Przekrój	Moduł wym.	Def. typu wym.	Napężenia graniczne	
				$\sigma_{\min}$	$\sigma_{\max}$
Stal PN St3S	IPE500	InterStal	Krzyżulce	-215,00	215,00

## Wymiarowanie zbiorcze

Słupy skrajne (pręty: 1, 6, 8, 13, 15, 20, 22, 27)

Materiał	Przekrój	Moduł wym.	Def. typu wym.	Napężenia graniczne	
				$\sigma_{\min}$	$\sigma_{\max}$
Stal PN St3S	HEA300	InterStal	Krzyżulce	-215,00	215,00

Słupy środkowe (pręty: 2, 4, 9, 11, 16, 18, 23, 25)

Materiał	Przekrój	Moduł wym.	Def. typu wym.	Napężenia graniczne	
				$\sigma_{\min}$	$\sigma_{\max}$
Stal PN St3S	HEA300	InterStal	Krzyżulce	-215,00	215,00

## Definicje typów wymiarowania:

Krzyżulce (InterStal)

Parametry ściskania i zginania		
Współczynniki długości wybocheniowej	$\mu_y = 0,90, \mu_z = 1,00, \mu_{\omega} = 1,00$	
Współczynniki momentów zginających	$\beta_y = 1,00, \beta_z = 1,00$	
Smukłość graniczna elementu na ściskanie	$\lambda = 250,00$	
Parametry ogólne i rozciągania		
Pręt obciążony statycznie		
Osiowe połączenia pręta w węzle	$A_{\text{netto}}$ części przylgowej	0,00 cm <sup>2</sup>
	$A_{\text{brutto}}$ części przylgowej	0,00 cm <sup>2</sup>
Dopuszczalne ugięcie	L/250,00	

## Wyniki:

## Sprawdzenia nośności:

Pręt 3		Moduł wym.	InterStal					
		Def. typu wym.	Krzyżulce					
Stan krytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	-4,04	-86,44	-86,44	0,00	0,00	0,214	0,210	0,091
3,00	-6,61	42,80	42,80	0,00	0,00	0,111	0,106	0,024
Stan nadkrytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
3,54	-7,01	49,66	0,00	0,00	9,59	0,128	0,123	0,028
6,00	11,89	-67,55	0,00	0,00	-43,55	0,168	0,168	0,074
Pręt 5		Moduł wym.	InterStal					
		Def. typu wym.	Krzyżulce					
Stan krytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	3,94	-77,66	-77,66	0,00	0,00	0,189	0,189	0,080
3,00	4,65	30,87	30,87	0,00	0,00	0,076	0,076	0,000
Stan nadkrytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
3,37	1,36	33,64	0,00	0,00	5,34	0,082	0,082	0,031
6,00	3,94	-77,66	0,00	0,00	-50,83	0,189	0,189	0,080
Pręt 7		Moduł wym.	InterStal					

## Wymiarowanie zbiorcze

				Def. typu wym.		Krzyżulce		
<b>Stan krytyczny</b>								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	11,89	-67,55	-67,55	0,00	0,00	0,168	0,168	0,074
2,54	-7,01	48,77	48,77	0,00	0,00	0,126	0,120	0,026
<b>Stan nadkrytyczny</b>								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
3,00	-6,61	42,80	0,00	0,00	-15,58	0,111	0,106	0,024
6,00	-4,04	-86,44	0,00	0,00	-57,68	0,214	0,210	0,091

Pręt 24				Moduł wym.		InterStal		
				Def. typu wym.		Krzyżulce		
<b>Stan krytyczny</b>								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	-25,81	-53,34	-53,34	0,00	0,00	0,161	0,139	0,073
3,00	-22,65	49,04	49,04	0,00	0,00	0,146	0,127	0,006
<b>Stan nadkrytyczny</b>								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
3,04	-22,65	49,17	0,00	0,00	3,53	0,147	0,128	0,006
6,00	-8,98	-19,73	0,00	0,00	-32,83	0,059	0,051	0,054

Pręt 26				Moduł wym.		InterStal		
				Def. typu wym.		Krzyżulce		
<b>Stan krytyczny</b>								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	-21,59	-55,72	-55,72	0,00	0,00	0,161	0,143	0,070
3,00	-17,84	36,86	36,86	0,00	0,00	0,111	0,096	0,013
<b>Stan nadkrytyczny</b>								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
3,05	-17,84	36,92	0,00	0,00	0,86	0,111	0,096	0,014
6,00	-21,59	-55,72	0,00	0,00	-44,30	0,161	0,143	0,070

Pręt 28				Moduł wym.		InterStal		
				Def. typu wym.		Krzyżulce		
<b>Stan krytyczny</b>								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	-8,98	-19,73	-19,73	0,00	0,00	0,059	0,051	0,054
2,88	-21,91	49,57	49,57	0,00	0,00	0,147	0,128	0,005
<b>Stan nadkrytyczny</b>								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
3,00	-22,65	49,04	0,00	0,00	-3,95	0,146	0,127	0,006
6,00	-25,81	-53,34	0,00	0,00	-46,35	0,161	0,139	0,073

Pręt 10				Moduł wym.		InterStal		
				Def. typu wym.		Krzyżulce		
<b>Stan krytyczny</b>								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	-15,58	-74,57	-74,57	0,00	0,00	0,199	0,186	0,083
3,00	-10,38	42,31	42,31	0,00	0,00	0,115	0,106	0,027

## Wymiarowanie zbiorcze

Stan nadkrytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
3,44	-10,74	45,64	0,00	0,00	5,10	0,123	0,114	0,024
6,00	1,69	-49,64	0,00	0,00	-45,44	0,120	0,120	0,072
Pręt 12				Moduł wym.		InterStal		
				Def. typu wym.		Krzyżulce		
Stan krytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	-7,46	-70,89	-70,89	0,00	0,00	0,180	0,174	0,078
3,00	-2,59	34,11	34,11	0,00	0,00	0,085	0,083	0,022
Stan nadkrytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
3,22	-2,59	35,42	0,00	0,00	4,66	0,089	0,086	0,026
6,00	-6,29	-72,54	0,00	0,00	-49,77	0,183	0,178	0,078
Pręt 14				Moduł wym.		InterStal		
				Def. typu wym.		Krzyżulce		
Stan krytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	1,69	-49,64	-49,64	0,00	0,00	0,120	0,120	0,072
2,64	-10,74	45,14	45,14	0,00	0,00	0,122	0,113	0,022
Stan nadkrytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
3,00	-10,38	42,31	0,00	0,00	-10,08	0,115	0,106	0,027
6,00	-15,58	-74,57	0,00	0,00	-52,30	0,199	0,186	0,083
Pręt 17				Moduł wym.		InterStal		
				Def. typu wym.		Krzyżulce		
Stan krytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	-12,51	-59,26	-59,26	0,00	0,00	0,158	0,148	0,073
3,00	-16,03	37,22	37,22	0,00	0,00	0,110	0,096	0,018
Stan nadkrytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
3,21	-16,03	37,98	0,00	0,00	2,26	0,111	0,098	0,014
6,00	16,68	-48,31	0,00	0,00	-37,72	0,123	0,123	0,067
Pręt 19				Moduł wym.		InterStal		
				Def. typu wym.		Krzyżulce		
Stan krytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	-4,02	-61,74	-61,74	0,00	0,00	0,154	0,151	0,074
2,84	-0,36	35,99	35,99	0,00	0,00	0,087	0,087	0,020
Stan nadkrytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
3,00	3,09	35,56	0,00	0,00	0,00	0,087	0,087	0,000
6,00	0,41	-63,24	0,00	0,00	-46,76	0,153	0,153	0,074
Pręt 21				Moduł wym.		InterStal		



## Wymiarowanie zbiorcze

						Def. typu wym.	Krzyżulce		
<b>Stan krytyczny</b>									
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V	
0,00	16,68	-48,31	-48,31	0,00	0,00	0,123	0,123	0,067	
2,86	-16,03	37,77	37,77	0,00	0,00	0,111	0,098	0,013	
<b>Stan nadkrytyczny</b>									
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V	
3,00	-16,03	37,22	0,00	0,00	-4,81	0,110	0,096	0,018	
6,00	-12,51	-59,26	0,00	0,00	-46,66	0,158	0,148	0,073	
Pręt 1						Moduł wym.	InterStal		
						Def. typu wym.	Krzyżulce		
<b>Stan krytyczny</b>									
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V	
0,00	-380,57	51,37	51,37	0,00	0,00	0,390	0,347	0,074	
<b>Stan nadkrytyczny</b>									
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V	
2,00	-357,78	6,73	0,00	0,00	-10,37	0,213	0,173	0,034	
4,00	-386,94	-51,35	0,00	0,00	-28,67	0,393	0,350	0,093	
Pręt 13						Moduł wym.	InterStal		
						Def. typu wym.	Krzyżulce		
<b>Stan krytyczny</b>									
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V	
0,00	-278,74	-55,88	-55,88	0,00	0,00	0,353	0,322	0,082	
<b>Stan nadkrytyczny</b>									
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V	
2,00	-283,58	-8,54	0,00	0,00	21,75	0,181	0,149	0,071	
4,00	-282,28	57,72	0,00	0,00	31,52	0,362	0,330	0,103	
Pręt 15						Moduł wym.	InterStal		
						Def. typu wym.	Krzyżulce		
<b>Stan krytyczny</b>									
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V	
0,00	-180,91	48,28	48,28	0,00	0,00	0,274	0,253	0,069	
<b>Stan nadkrytyczny</b>									
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V	
2,00	-181,83	9,38	0,00	0,00	-17,21	0,130	0,110	0,056	
4,00	-183,10	-50,91	0,00	0,00	-27,89	0,284	0,264	0,091	
Pręt 20						Moduł wym.	InterStal		
						Def. typu wym.	Krzyżulce		
<b>Stan krytyczny</b>									
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V	
0,00	-180,91	-48,28	-48,28	0,00	0,00	0,274	0,253	0,069	
<b>Stan nadkrytyczny</b>									
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V	
2,00	-181,83	-9,38	0,00	0,00	17,21	0,130	0,110	0,056	
4,00	-183,10	50,91	0,00	0,00	27,89	0,284	0,264	0,091	

## Wymiarowanie zbiorcze

Pręt 22				Moduł wym.		InterStal		
				Def. typu wym.		Krzyżulce		
Stan krytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	-87,87	55,79	55,79	0,00	0,00	0,252	0,242	0,093
Stan nadkrytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
2,00	-88,15	14,48	0,00	0,00	-18,58	0,100	0,090	0,084
4,00	-90,08	-48,48	0,00	0,00	-28,86	0,226	0,216	0,094

Pręt 27				Moduł wym.		InterStal		
				Def. typu wym.		Krzyżulce		
Stan krytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	-87,87	-55,79	-55,79	0,00	0,00	0,252	0,242	0,093
Stan nadkrytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
2,00	-88,15	-14,48	0,00	0,00	18,58	0,100	0,090	0,084
4,00	-90,08	48,48	0,00	0,00	28,86	0,226	0,216	0,094

Pręt 6				Moduł wym.		InterStal		
				Def. typu wym.		Krzyżulce		
Stan krytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	-380,57	-51,37	-51,37	0,00	0,00	0,390	0,347	0,074
Stan nadkrytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
2,00	-357,78	-6,73	0,00	0,00	10,37	0,213	0,173	0,034
4,00	-386,94	51,35	0,00	0,00	28,67	0,393	0,350	0,093

Pręt 8				Moduł wym.		InterStal		
				Def. typu wym.		Krzyżulce		
Stan krytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	-278,74	55,88	55,88	0,00	0,00	0,353	0,322	0,082
Stan nadkrytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
2,00	-283,58	8,54	0,00	0,00	-21,75	0,181	0,149	0,071
4,00	-282,28	-57,72	0,00	0,00	-31,52	0,362	0,330	0,103

Pręt 11				Moduł wym.		InterStal		
				Def. typu wym.		Krzyżulce		
Stan krytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	-506,17	50,32	50,32	0,00	0,00	0,452	0,395	0,080
Stan nadkrytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
2,00	-564,15	-5,29	0,00	0,00	9,46	0,317	0,253	0,031
4,00	-570,36	-44,27	0,00	0,00	-20,20	0,464	0,399	0,066

## Wymiarowanie zbiorcze

Pręt 16				Moduł wym.		InterStal		
				Def. typu wym.		Krzyżulce		
Stan krytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	-319,71	41,43	41,43	0,00	0,00	0,321	0,285	0,065
Stan nadkrytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
2,00	-380,39	6,03	0,00	0,00	-3,73	0,223	0,179	0,012
4,00	-318,61	-39,48	0,00	0,00	-19,87	0,314	0,277	0,065
Pręt 18				Moduł wym.		InterStal		
				Def. typu wym.		Krzyżulce		
Stan krytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	-319,71	-41,43	-41,43	0,00	0,00	0,321	0,285	0,065
Stan nadkrytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
2,00	-380,39	-6,03	0,00	0,00	3,73	0,223	0,179	0,012
4,00	-318,61	39,48	0,00	0,00	19,87	0,314	0,277	0,065
Pręt 2				Moduł wym.		InterStal		
				Def. typu wym.		Krzyżulce		
Stan krytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	-699,51	-49,79	-49,79	0,00	0,00	0,552	0,473	0,079
Stan nadkrytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
2,00	-761,30	2,40	0,00	0,00	19,36	0,410	0,323	0,082
4,00	-763,07	41,12	0,00	0,00	19,36	0,554	0,467	0,082
Pręt 23				Moduł wym.		InterStal		
				Def. typu wym.		Krzyżulce		
Stan krytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	-126,93	-33,72	-33,72	0,00	0,00	0,191	0,177	0,050
Stan nadkrytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
2,00	-188,90	-6,85	0,00	0,00	-1,67	0,125	0,103	0,005
4,00	-137,76	29,44	0,00	0,00	15,18	0,181	0,166	0,050
Pręt 25				Moduł wym.		InterStal		
				Def. typu wym.		Krzyżulce		
Stan krytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	-126,93	33,72	33,72	0,00	0,00	0,191	0,177	0,050
Stan nadkrytyczny								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
2,00	-188,90	6,85	0,00	0,00	1,67	0,125	0,103	0,005
4,00	-137,76	-29,44	0,00	0,00	-15,18	0,181	0,166	0,050

## Wymiarowanie zbiorcze

Pręt 4				Moduł wym.		InterStal		
				Def. typu wym.		Krzyżulce		
<b>Stan krytyczny</b>								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	-699,51	49,79	49,79	0,00	0,00	0,552	0,473	0,079
<b>Stan nadkrytyczny</b>								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
2,00	-761,30	-2,40	0,00	0,00	-19,36	0,410	0,323	0,082
4,00	-763,07	-41,12	0,00	0,00	-19,36	0,554	0,467	0,082

Pręt 9				Moduł wym.		InterStal		
				Def. typu wym.		Krzyżulce		
<b>Stan krytyczny</b>								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
0,00	-506,17	-50,32	-50,32	0,00	0,00	0,452	0,395	0,080
<b>Stan nadkrytyczny</b>								
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Ty [kN]	Tz [kN]	N + M	N + M + V	V
2,00	-564,15	5,29	0,00	0,00	-9,46	0,317	0,253	0,031
4,00	-570,36	44,27	0,00	0,00	20,20	0,464	0,399	0,066

## Sprawdzenia ugięć:

Nazwa	Długość [m]	Maks. prze-mieszczenie [cm]	Maks. ugięcie względne [cm]	Maks. ugięcie w stanie zarysowanym [cm]	Dopuszczalne ugięcie [cm]
Pręt 3	6,00	0,109	0,068	-	2,400
Pręt 5	6,00	0,087	0,034	-	2,400
Pręt 7	6,00	0,109	0,070	-	2,400
Pręt 24	6,00	0,161	0,065	-	2,400
Pręt 26	6,00	0,156	0,035	-	2,400
Pręt 28	6,00	0,161	0,065	-	2,400
Pręt 10	6,00	0,124	0,058	-	2,400
Pręt 12	6,00	0,125	0,037	-	2,400
Pręt 14	6,00	0,124	0,058	-	2,400
Pręt 17	6,00	0,136	0,053	-	2,400
Pręt 19	6,00	0,149	0,039	-	2,400
Pręt 21	6,00	0,136	0,053	-	2,400
Pręt 1	4,00	0,247	0,012	-	1,600
Pręt 13	4,00	0,486	0,010	-	1,600
Pręt 15	4,00	0,633	0,007	-	1,600
Pręt 20	4,00	0,633	0,007	-	1,600
Pręt 22	4,00	0,697	0,015	-	1,600
Pręt 27	4,00	0,697	0,015	-	1,600
Pręt 6	4,00	0,247	0,000	-	1,600
Pręt 8	4,00	0,486	0,007	-	1,600
Pręt 11	4,00	0,484	0,238	-	1,600
Pręt 16	4,00	0,632	0,148	-	1,600
Pręt 18	4,00	0,632	0,148	-	1,600
Pręt 2	4,00	0,246	0,246	-	1,600

## Wymiarowanie zbiorcze

Nazwa	Długość [m]	Maks. przemieszczenie [cm]	Maks. ugięcie względne [cm]	Maks. ugięcie w stanie zarysowanym [cm]	Dopuszczalne ugięcie [cm]
Pręt 23	4,00	0,688	0,057	-	1,600
Pręt 25	4,00	0,688	0,057	-	1,600
Pręt 4	4,00	0,246	0,246	-	1,600
Pręt 9	4,00	0,484	0,238	-	1,600