# R3D3-Rama 3D

## R3D3-Rama 3D - podrecznik uzytkownika

2011-10-05

## Wydawca

ArCADiasoft Chudzik sp. j. ul. Sienkiewicza 85/87 90-057 Łódź 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.

## Spis treści

1	Wp	rowadzenie	8
	1.1	O programie	8
	1.2	Cechy i możliwości programu	8
2	Inst	alowanie i uruchamianie programu	11
	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"	17
	2.6	Otwieranie projektu	18
	2.7	Zapis projektu	18
	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	.21
	2.11	Funkcja podrysu	22
	2.11. 2.11.	<ol> <li>Funkcja wczytywania podrysu z pliku DXF</li> <li>Funkcja zamiany prętów na podrys</li> </ol>	.22
	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	.27
	2.13	Funkcje oczyszczania i weryfikacji projektu	29
	2.13.	1 Funkcja oczyszczania projektu	.30
	2.13.		20
	2.14	Funkcja sprawdzama nowych wersji programu	3Z
<b>っ</b>	2.15 De d	Przywracanie baz, projektów i ustawien	32 24
3	Poa	stawy	)4
	3.1	Elementy projektu	34
	3.1.1	Węzły i pręty	.34 34
	3.1.2	Ustawianie kierunku układu lokalnego	34 34
	3.1.4	Grupowanie pretów	.35
	3.1.5	Profile	.37
	3.1.6	Przeguby	.37
	3.1.7	Podpory	.38
	3.1.8	Obciążenia	.38
	3.1.9	Grupy obciążeń	.39

## R3D3-Rama 3D - podrecznik uzytkownika

3.1.10	Okno grup obciążeń, obwiednia i kombinatoryka dla Norm Polskich	
3.1.11	Okno grup obciążeń, obwiednia i kombinatoryka wg Eurokodu PN-EN	40
3.1.12	Grupy obciążeń typu "multi"	
3.1.13	Zależności grup obciążeń	45
3.1.14	Kombinacje użytkownika	46
3.1.15	Wprowadzanie wymiarów do modelu	47
3.2 V	Vizualizacja	49
3.3 Z	Zapisywanie widoków i praca z widokami	50
3.4 S	Szczegółowa wizualizacja 3D	51
3.5 V	Wprowadzanie danych o geometrii	52
3.6 F	Pomoce rysunkowe przy tworzeniu konstrukcji	53
3.6.1	Siatka	
3.6.2	Dociąganie do węzłów	
3.6.3	Siedzenie	
3.0.4 2.6.5	Funkcja zaawansowanego siedzenia	
3.0.5	Funkcja przełączania węzta początkowego	
3.0.0	Funkcja zninciz odlegiose	
3.6.8	Punkty przycjagania	
369	Wnrowadzanie elementów w trybie orto"	
3610	Podglad 2D przekroju elementu	62
3.6.11	Blokowanie kursora (chwilowe)	
3.6.12	Pierwszy wezeł	
3.6.13	Tryby wprowadzania elementów pretowych	64
3.6.14	Dodatkowe mozliwości trybu graficznego	64
3.7 (	Generatory konstrukcji	66
3.8 (	Generatory kratownic i wiązarów	66
3.8.1	Kratownice płaskie	67
3.8.2	Wiązary dachowe	69
3.8.3	Wieże kratowe	70
3.9 (	Generator przekryć geodezyjnych	71
3.9.1	Przekrycia geodezyjne	71
3.9.2	Opis generatora przekryć geodezyjnych	72
3.9.3	Opis okna generatora przekryć geodezyjnych	73
3.10	Selekcja węzłów, prętów i obciążeń	74
3.11 F	Funkcje menu kontekstowego	75
3.12	Kopiowanie wielokrotne elementów układu	78
3.13	Funkcja kopiowania przez schowek	80
3.14	Obrót i lustro	81
3.15	Funkcja wydłużania elementów	83
3.16	Ukrywanie prętów	84
3.17	Obliczanie naprężeń normalnych	84

3.18	3	Naprężenia w przekroju	86
3.	18.1	Naprężenia normalne w przekroju	
3.	18.2	Naprężenia styczne w przekroju	
3. 3.10	18.3	Napręzenia zredukowane w przekroju	
2.00	, ,		
3.20	)	Iworzenie animacji deformacji	
3.21		własciwości projektu	
3.22	<u>,</u>	Ustawienia programu	
3.23	,	Praca z złożonymi strukturami prętowymi	
3.24	ł	Typowe błędy modelowania układu statycznego	
4 P	rzek	croje elementów	
4.1	Ν	ſanager przekrojów	
4.2	Р	rzekroje tablicowe	
4.3	В	iblioteka użytkownika	105
4.4	Р	rzekroje o dowolnym kształcie	105
4.5	E	dycja przekrojów	
4.6	Р	rzekroje o zmiennej geometrii	
4.	6.1	Definiowanie profili zmiennych, ich możliwości i ograniczenia	
4.	6.2	Edycja przekrojów o zmiennej geometrii	
4.	0.3 T		
4./	, В	sibiloteka materiałow	
5 1	wor	zenie przykładowej konstrukcji	
5.1	C	pis konstrukcji	
5.2	Р	rzygotowanie	
5.3	C	eneratora ram prostokątnych	117
5.4	U	Jsuwanie zbędnych prętów	
5.5	C	enerator łuków	
5.6	V	Vprowadzanie przegubów	
5.	6.1	Połącz pręty	
5. 5.	6.2 6.3	Odłącz pręty Dołacz prety do podpory	
5.7	R	vsowanie pretów połaczonych przegubami	
5.8	Γ	Dzielenie pretów wezłami	
5.9	S	calanie pretów	124
6 N	с 101л	rikowanie wprowadzonego układu	126
<u> </u>	т.	farmaaja a gaamatrij i ahajačanjaah	120
0.1	11	normacje o geometri i obciązeniach	
6.2	Ν	10dy11kacje prętow	

6.3	Modyfikacje podparcia	
6.4	Funkcja cofnij i przywróć	
6.5	Edycja elementów z poziomu "drzewa projektu"	
6.6	Funkcja filtrowania elementów projektu	
7 Ob	ciążenia układu	
7.1	Grupy obciążeń	
7.2	Zależności grup obciążeń	136
7.3	Wprowadzenie obciążeń	
7.4	Modyfikacje wprowadzonych obciążeń	140
7.5	Zmiany w obciążeniach wywołane zmianą geometrii układu	141
7.6	Obciążenia ruchome	141
7.6.	l Opis ogólny	141
7.6.	2 Definiowanie grupy obciążenia ruchomego	
7.6.	<ul> <li>Edycja obciążenia ruchomego</li> <li>Wystawa od ślasti odała na stajenia ruchomego</li> </ul>	
7.0.4	<ul> <li>w pryw modynkacji ukradu na obciążenia ruchome</li></ul>	
7.0.	5 Obliczenia oraz prezentacia wyników dla grupy obciażenia ruchomego	
7.7	Identyfikacia obciażeń powielonych	
8 Cie	29ng	
8.1	Definiowanie pretów typu ciegno	
8.2	Modyfikacje ciegien	
8.3	Obliczanie układów z ciegnami	
8.4	Statyka i wymiarowanie cięgien	
9 Pre	etv na mimośrodzie	
9.1	Definiowanie pretów na mimośrodzie	
9.2	Edycja i modyfikacje pretów na mimośrodzie	
9.3	Obliczenia prętów na mimośrodzie	
10 C	Dptymalizacja obliczeń statycznych	
<b>11</b> A	Inaliza wvników	
11.1	Zapamietywanie wyników obliczeń	
11.2	Analiza wyników na ekranie	
11.3	Funkcja wizualizacji reakcji	
11.4	Funkcja wizualizacji wartości na wykresach globalnych	
11.5	Funkcja raportu z ekranu graficznego	
11.6	Podstawowe typy raportów	
11 7	Przygotowanie do wymiarowania	

11.8 C	Dbwiednia ugięć względnych	.174
12 Prz	ykładowy raport wyników obliczeń	176
13 Prz	ykładowe schematy układów statycznych	188
14 Wy	miarowanie zbiorcze	192
14.1	Opis ogólny funkcji wymiarowania	.192
14.2	Elementy wymiarowe	.192
14.2.1	Tworzenie elementów wymiarowych	193
14.2.2	Edycja elementów wymiarowych	194
14.3	Edycja grup prętów i elementów w grupach	.196
14.4	Grupy podpór	.198
14.5	Definicje typu wymiarowania	.198
14.6	Wymiarowanie zbiorcze	.199
14.7	Wymiarowanie zbiorcze podpór w module EuroStopa	.206
14.8	Wymiarowanie indywidualne podpór w module Fundamenty bezpośrednie programu	
Konstru	ktor	.207
14.9	Raport z wymiarowania zbiorczego	.208
14.10	Raport z wymiarowania – przykład	.209

## 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 stalowych 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 połaci 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 miedzy perspektywą, a rzutem równoległym.
- Powiększanie i przesuwanie układu oraz jego dowolne obracanie w czasie rzeczywistym.
- Możliwość rysowania układów prętowych polilinią 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.

#### R3D3-Rama 3D - podrecznik uzytkownika

- Narzędzia wzorowane na aplikacjach 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 zesztywniania dowolnych grup prętów w węźle oraz prętów i podpór.
- Możliwość grupowania prętów i łatwej selekcji grup prętów.
- 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.
- Wyznaczanie momentów statycznych dowolnych części odciętych przekroju w układzie osi głównych.
- Biblioteki predefiniowanych parametrów materiałowych w pliku XML zawierająca: 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.
- 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 cięgno i wykonywania obliczeń statycznych dla układów zawierających cięgna dla poszczególnych grup obciążeń i zdefiniowanych kombinacji.
- Możliwość definiowania w układzie prętów na mimośrodzie (jednostronnym lub dwustronnym) z równolegle 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 wizualizacji kierunków i wartości reakcji podporowych.

#### R3D3-Rama 3D - podrecznik uzytkownika

- Odrębne zasady definicji grup i oddziaływań, oraz automatycznej budowy kombinatoryki dla obliczeń statycznych wg Norm Polskich 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).
- 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, ramek 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, Euro-Stopa, oraz jednostronna z modułem Fundamenty bezpośrednie 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.

## 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 2GB 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 EKRAN PROGRAMU

Wygląd okna programu przedstawiony jest na rysunku 2.1.



W głównej części okna znajduje się pole używane do prezentacji oraz wprowadzania układu. Po prawej stronie znajdują się trzy zakładki *Geometria, Obciążenia, Wyniki, Wymiarowanie* zawierające elementy pomocnicze dla poszczególnych funkcji programu. Poniżej 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 tworzonego lub edytowanego projektu w postaci "*drzewa projektu*". Kliknięcie na dowolnym: pręcie, 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 odpowiedni element w drzewie projektu. Pręty wyświetlane są kolejno w drzewie projektu, wg numeracji w poszczególnych grupach prętów. Łapiąc za prawą krawędź okna w którym wyświetlane jest "*drzewo projektu*" możemy je dowolnie poszerzać lub zawężać. Malutkie 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 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:





Wczytywanie projektu z dysku



Zapis projektu na dysk

Generuje główny raport projektu ze statyki Ę Generuje główny raport projektu z wymiarowania zbiorczego



Generuje raport z aktualnego widoku graficznego

- - Ustawia tryb wprowadzania elementów na płaski swobodny
- A 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 1
  - Dodawanie sił skupionych na pręcie
  - Dodawanie momentów skupionych na pręcie
- Ro Dodawanie momentów ciągłych na pręcie
- $\Delta T$ Dodanie obciążenia w postaci podgrzania pręta
- ΔT Dodanie obciążenia w postaci różnicy temperatur na pręcie
- Dodawanie sił skupionych węzłowych
- Dodanie obciążenia w postaci osiadania podpory
- Dodanie obciążenia w postaci obrotu podpory





- Wstawianie wymiarów
- Usunięcie zaznaczonych elementów



Cofanie ostatniej operacji



Pomoc kontekstowa

Wszystkie ikonki górnego paska narzędziowego zawierające w prawym dolnym narożniku białą trójkątną strzałkę są ikonami zwielokrotnionego wyboru, umożliwiającą 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:



Menu górne zawiera po rozwinięciu następujące funkcje programu:

Pisk Edycja Widols Narzędzia Pomog	Edycja Wido <u>k N</u> arzędzia Pomo <u>c</u>	Widok Narzędzia Pomog	Narzędzia Pomog	Pomog
Hony Ctr4     Wrotej, Ctr40     Wrotej, Ctr40     Delete projett     Zapie Jako Ctr43     Zapie Jako Ctr45     Zapie Jako Ctr45     Speper Ctr5     Beport DXF     Desport addresses     Zapie zamjację deformacji     Wtekiowie grojetku     10/tect wymiarok.15d     20/tect.ok Sperta wenja 3.f3d     30/tect.ym     Vitylicie	Speljuj do schowka         Cbr-C           Svejna colovala         Cbr-V           Stanca vurstvila pretja         Cbr-V           Stanca vurstvila pretja         Odrod zamacanie pretjav           Stanca vurstvila pretjav         Stanca vurstvila pretjav           Odrod zamacanie pretjav         Stanca vurstvila pretjav           Stanca vurstvila pretjavurstvila pretja	Borner seidek     Zepits veldek     Zohner seidek     Zohner     Sohner seiden seide	Egőlczenis stalybi     Zóśczenis stalybi     Zymionownie zbiorcze     Workster zm. protokatnych     Grenetar war protokatnych     Grenetar wiek kuskowý desolativné     Grenetar viek kuskowých     Grenetar prokhyć gesidenýcych     Zelzeności grup obciąteń     Zelzeności grup obciąteń     Mengang prokejojów     Wenglancja projektu     Gozystaczane projektu     Gozystaczane projektu     Zozystaczane projektu     Zozystaczane projektu     Zennej ceległości     Gozystaczane projektu     Zennej ceległości     Gozystaczane projektu     Zennej ceległości     Gozystaczane projektu     Zennej ceległości     Gozystaczane projektu     Zennej ceległości     Zennej ceległości     Gozystaczane projektu     Zennej ceległości     Zennej ceległości	<ul> <li>Spir trećci</li> <li>Portracje</li> <li>ArcABasot Chutchi sp. j. w tieć</li> <li>ArcABasot Chutchi sp. j. w tieć</li> <li>Q Porgarnie</li> <li>Geometria</li> <li>Obciąztania</li> <li>Grozina</li> <li>Grozina</li> <li>Spratoje</li> <li>Wyniki</li> <li>Wyniki</li> <li>Wyniki</li> <li>InterStal</li> <li>InterStal</li> <li>InterStal</li> <li>InterStal</li> <li>InterStal</li> </ul>

Rys. 2.4 Menu górne programu

W programie działają następujące skróty klawiszowe:

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

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* (klikniecie) 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 wprowadzanie elementu z wykorzystaniem przyciągania (zwłaszcza dla punktu "bliski") pozwalają na precyzyjne ustawienie położenia na pręcie z dokładnością do 1mm lub 1cm.
- *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 przesuwanie.

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:



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 tą można wy-

brać (lub wyłączyć) w oknie *Vstawień* programu. Przy włączonej funkcji *Automatycznego ukrywania paneli bocznych*, w trakcie pracy na ekranie graficznym, zarówno lewy panel "drzewa projektu" jak i prawy panel zakładek pozostaje ukryty. W każdej chwili jeden z tych paneli można wywołać najeżdżając kursorem myszki odpowiednio na lewą lub prawą krawędź ekranu graficznego. Po wysunięciu lewego lub prawego panelu pozostanie 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 opcje *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.



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 <sup>10</sup> 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 jeszokreślona. cze został wczytany Jeśli projekt dysku lub był już zapisywany (w bieżącej sesji) nazwa pliku znana Z to jest i nie jest konieczne ponowne jej określanie. Jeśli od ostatniego zapisu w projekcie nie dokonano żadnych zmian

to ikona **Zapisz** będzie zablokowana, ponieważ nie ma nic 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 projektu i zapisanego na dysku. 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** – pozwalający na wskazanie (opcja **Wskaż**) lub wpisanie współrzędnych punktu wstawienia dołączanego projektu. Opcja "**Obok**" pozwala na 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.

Łączenie projektów 🛛 🔀		
Punkt wstav	vienia	
Wskaż Obok	X [m] 19,800 🕅 Y [m] -5,000 Z [z] 3,000	
Parametry		
🕑 Wczyta	ij obciążenia	
	Ok Anuluj	

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 prawidłowy. 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 jedynki 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** (**DXF** i **DXF**).

## 2.10.1 Import DXF

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

🐔 Wczytaj	🛦 Wezytaj 🛛 🔀			
Szukaj w: [	Projekty dxf 🔹 😢 🔛			
懿 chlodnia.c	lxf			
frame3D.	dxf			
misa.dxf				
<u>N</u> azwa pliku:	kopula.dxf			
<u>T</u> yp pliku:	Rysunki DXF 🗸 🗸			
	Wczytaj Anuluj			

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 eliminować z projektu już na etapie wczytania, przypadkowe elementy, które i tak później ciężko byłoby znaleźć w projekcie. Przy zapisywaniu rysunku należy pamiętać aby został wybrany wyłącznie tekstowy format *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:

4	🐔 Import DXF 🛛 🔀				
	Rysunek		Import		
	Szerokość [m]	6,620	Skala 1:	1 000,0	
	Długość [m]	6,620	Węzły	Sztywne 💌	
	Wysokość [m]	3,310			
	Ilość prętów		Profil prętó	iw	
	Pionowych	0	Pionowych		
	Pozostałych	512	Pozostałych	IPE200 -	
	🗌 Wczytaj jako	podrys		OK Anuluj	

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 nie równoległej 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:



Rys. 2.11 Komunikat przy próbie wczytania struktury przestrzennej do R2D2

## 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  $Plik - \bigcirc Eksport DXF$ . Po wywołaniu funkcji zostanie otwarte okno jak niżej w którym użytkownik wybiera lokalizację w której zostanie zapisany plik DXF i nadaje mu nazwę (domyślnie jest to nazwa aktualnego projektu):

💈 Zapisz	jako	
Szukaj w:	🗀 Projekty dxf	 - 🖻 🖄 🍱 🗄
懿 chlodni	ia.dxf	
🕸 frame3	3D.d×f	
懿 kopula	.d×f	
<u>N</u> azwa pliku	J: Projekt wieży	
<u>T</u> yp pliku:	Rysunki DXF	•

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 skutkuj koniecznością ustawienia współczynnika skali na 1. W przypadku eksportu do pliku *DXF* projektów zawierających pręty na mimośrodzie, do rysunku zapisane będą wszystkie pręty widoczne w projekcie jak również niewidoczne pręty wirtualne, będące odpowiednikiem założonych mimośrodów. Taka metodologia zapewnia spójność zapisywa-nego 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*.

🐔 Import DXF	×
Rysunek	Import
Szerokość [m] 6,620	Skala 1: 1 000,0
Długość [m] 6,620	Węzły Sztywne 💌
Wysokość [m] 3,310	
Ilość prętów ————	Profil prętów
Pionowych 0	Pionowych 💌
Pozostałych 512	Pozostałych IPE 200 💌
✓ Wczytaj jako podrys	OK Anuluj

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 ff *Przestrzenny - miedzy wezlami*.

Każdy wprowadzania prętów przerącza się automatycznie na tryb<sup>++</sup> rzesu zemiy <sup>2</sup> miętaży węzdami. 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*, *H Przesuń*, *H Lustro względem płaszczyzny*, *H Lustro względem osi i J Obrót*.

🐺 Przesuń	
🔛 Lustro 🔹 🕨	🏢 względem płaszczyzny
进 Obrót	📗 względem osi
💥 Usuń	

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).

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 *Ar*-*CADii*, *"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 wyłączy 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: La Zamień na podrys.





Rys. 2.17 Wybór opcji "Zamień na podrys" z menu kontekstowego

Pręty zamieniane na podys, niezależnie od ilości wykonanych tego typu operacji, zawsze dokładane są do jednego 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 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 funkcje 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 facjatką.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:



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 murłatów 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 wywoła-

niem 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:

• Krokwie połaci dachu lub facjatki 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 facjatki.
- 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. Kontroli 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: rozłożenie na połaciach prętów w postaci: murłatów, 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 połaci 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 ArCADii* znajduje się "drzewo" struktury dachów przejmowanych z ArCADii. Dwa podstawowe poziomy zagłębienia "drzewa" to: dach i połać dachu. Każdy z nich posiada znacznik wyboru dachu lub połaci do wstawienia. Każde odznaczenie znacznika spowoduje usuniecie odpowiedniego dachu lub połaci 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 przesuwać względem siebie, a w związku z tym można zmienić ich wzajemną relację, założoną przez architekta w projekcie *ArCADii*. Analogiczna sytuacja dotyczy poszczególnych połaci dachu.

Dowolne podświetlenie na niebiesko aktualnie wybranego elementu "drzewa" spowoduje jego wskazanie na dynamicznym podglądzie dachu. W przypadku dachu lub połaci 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 połaci) są: otwór w połaci i facjatka przy czym w ramach facjatki również przeważnie występuje otwór połaciowy pod facjatkę, stanowiąc jej element podrzędny. Elementy struktury "drzewa" takie jak połać i otwór w połaci, 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 połaci lub wybranego otworu połaci (facjatki), a ich wartość może być ustawiona na różną dla każdej połaci lub otworu. Edycja każdego parametru w "drzewie" projektu dachu wywoływana jest przez dwuklik myszką na danym parametrze lub z menu kontekstowego *Edytuj…* wywoływanego prawym klawiszem myszki dla danego elementu. Wówczas wyświetlone zostanie dodatkowe okno 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 murłatu 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 wymianów 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, oraz wsparta na połaci krokwiami 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 nie powiązane z podporami (bezpośrednio lub pośrednio).
- 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.

Nazwa	Liczba znalezionych	Usuń
Pręty wraz z obciążeniami nie powiązane z podporami	0	
Pręty o długości <= 4 cm	4	<b>~</b>
Pręty pokrywające się	0	
Vieużywane przekroje	0	
Puste grupy prętów	2	<b>~</b>
Puste grupy obciążeń	1	<b>~</b>

Rys. 2.25 Funkcja: Oczyszczanie projektu

W czasie działanie funkcji czyszczenia projektu, w przypadku braku jakiejkolwiek 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 węźle 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. 1mm 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 wg powyżej opisanej procedury. Zmiana wartości minimal-

nej 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 nie istniejące na głównej liście prętów,
- Usuwa pręty istniejące w zmiennych pomocniczych dla częściowych przegubów a nie będące 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 oczekiwaniem.

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 wówczas węzły te w modelu nie stykają się z tymi prętami. Opcja napraw spowoduje podzielenie wszystkich zaznaczonych prętów w miejscach położenia węzłów na tych prętach.
- Wyszukiwanie prętów krzyżujących się 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. 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. 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.

🕺 Weryfikacja projektu		×
<ul> <li>Weryfikacja elementów całego projektu</li> </ul>		
O Weryfikacja zaznaczonych elementów		
Тур	Liczba znalezionych	Napraw
Węzły na niepodzielonych prętach	17	<ul> <li>Image: A start of the start of</li></ul>
Pręty krzyżujące się bez węzła	0	
Pręty leżące na prętach	34	<ul> <li>Image: A set of the set of the</li></ul>
Scalaj węzły pokrywające się w odległości ok. 1 mm	0	

Rys. 2.26 Funkcja: Weryfikacji projektu

Na dole okna umieszczono dodatkowe pole edycyjne: *Węzły pokrywające się w otoczeniu (0mm-50mm)* – podana przez użytkownika wartość tego otoczenia w zakresie od 0 do 50 mm pozwoli na zlokalizowanie takich węzłów i ich ewentualne scalenia za pomocą ostatniej operacji umieszczonej w tabeli. Domyślnie wielkość otoczenia do scalania węzłów ustawiono na 1mm. Każda zmiana wartości otoczenia węzłów do scalenia, na bieżąco aktualizuje odpowiednią wartość otoczenia w tabeli, oraz na bieżąco wyznacza liczbę znalezionych węzłów modelu przewidzianych do scalenia.

## Instalowanie i uruchamianie programu 2.14 FUNKCJA SPRAWDZANIA NOWYCH WERSJI PROGRAMU

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. Funkcje tą 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.

## 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 tą wywołuje się dużym przyciskiem znajdującym się na dole okna *Ustawień*. Po jej wywołaniu zostanie wyświetlone okno jak niżej:



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 jaki był 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.

## Podstawy 3 PODSTAWY

## 3.1 ELEMENTY PROJEKTU

## 3.1.1 Węzły i pręty

Wprowadzane układy składają się z węzłów i prętów.

W programie węzły nierozerwalnie 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), czerwonym (z) (analogicznie do kolorów globalnego układu współrzęd-nych).

Oś "x" układu lokalnego pokrywa się z osią pręta. Oś "z" układu lokalnego jest prostopadła do osi "x" i zawiera się w płaszczyźnie wyznaczonej przez oś pręta oraz jej rzut na płaszczyznę XY zdefiniowaną w globalnym układzie współrzędnych. Jeśli określony jest kąt obrotu pręta, to po wyznaczeniu kierunku osi z, układ lokalny zostanie dodatkowo obrócony o dany kąt względem osi pręta. Trzecia oś – "y" jest prostopadła do osi "x" i "z".

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

### Uwaga:

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

Dla tego typu prętów obliczeń tworzony czasie jest wewnetrzny, w lokalny układ współrzędnych osiach pokrywających zastępczy, 0 sie głównymi przekroju, którego są osiami do transformowane Z obciażenia 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.

## Podstawy



Rys. 3.1 Ustawianie kierunku układu lokalnego

Po wywołaniu funkcji " *Ustaw kierunek ukł. 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 ukł. 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* –  $\square$  *Grupy prętów* lub bezpośrednio ikonką  $\square$  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	Ilość prętów (elementów)	Materiał	Klasa	Przekrój	Moduł	Def. typu wymiarowania	Def. typu wymiarowania	o+dop	o-dop	Ukryj
Nienogrunowane	0					dla prętów	dia elementów	215	-215	
Pasy górne	48 (12)	Stal PN	5t35	Pas górny R 120 x 8	unterStal		— Krzyżulce	0	0	
Stężenia połaciowe	44	Stal PN	St35	Stężenia f30	InterStal	Krzyżulce	a	215	-215	
Płatwie	135 (9)	Stal PN	stas	Platwie ZC 300 × 88	InterStal		— Belka 🔽 📧	420	-420	
Wieszaki połaciowe	80	Stal PN	St3S	Stężenia f30	InterStal	Krzyżulce		215	-215	
Krzyżulce	96	Stal PN	St35	[]	InterStal	Krzyżulce		0	0	
Pasy doine	60 (12)	Stal PN	St35	[]	InterStal	Krzyżulce	🖬 Krzyżulce 🛛 🗔 📼	0	0	
Stężenia pionowe	38	Stal PN	St35	[]	InterStal	Krzyżulce	e	0	0	
Słupy główne	24 (12)	Stal PN	St35	Słupy HEB400	🖬 InterStal		— Słupy 🗔 📧	0	0	
Podwaliny	10	Beton	B20	[]				0	0	
Słupki	6	Stal PN	St3S	Wykratowanie R60x	🖬 InterStal	Krzyżulce		0	0	
Rygle usztywniające	15	Stal PN	St3S	Rygle usztywniające	InterStal	Belka		0	0	
Nowa grupa Usuń zaznaczone grupy Dodaj do selekcji Selekcja wybranych grup Usuń z selekcji Rozdziel								ОК	Anuluj	

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 "Grupal" 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.

*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 (*Niepogrupowa-ne*). 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 przypisanie ich do określonej grupy przez wybór z listy znajdującej się w dolnej części zakładki *Geometria*:

Grupy pr	rętów	
Grupa	Słupy główne 👻	٦

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.



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 wykorzy-

stania 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 zesztywnionych 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 zesztywnione 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 nieusztyw-

nione 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 ciągłe 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 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.

# **111** 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 węźle podporowym jedynie, gdy występują w nim odpowiednie blokady przemieszczeń i obrotów oraz nie są to podpory sprężyste.

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

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



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 obc. 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<sub>min</sub> i SGN<sub>max</sub>. Oba typy współczynników przypisane są do grup stałych a do grup zmiennych jedynie SGN<sub>max</sub>. 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<sub>min</sub> zawiera się w przedziale <0;99), a współczynnika SGN<sub>max</sub> >= SGN<sub>min</sub>.

Grupy obciąże	'n						<b>—</b> X
Nazwa	Тур	Charakter	SGN <sub>min</sub>	SGN <sub>max</sub>	SGU <sub>red</sub>	Aktywna	Widoczna
Ciężar własny	Stałe	stały	1	1	1	<ul> <li>Image: A start of the start of</li></ul>	<ul><li>✓</li></ul>
Obc. stałe	Stałe	stały	1	1,1	1	<b>~</b>	<b>~</b>
Obc. śniegiem	Zmienne	średniotrwały		1,4	1	<b>~</b>	✓
Obc. wiatrem	Zmienne	krótkotrwały		1,3	1	<b>~</b>	<b>~</b>
Nowa Usuń	Czyść	Rozbij				Ok	Anuluj

Rys. 3.7 Okno Grup obciążeń dla Norm Polskich

Poza opisanymi współczynnikami obciążenia w kolejnej kolumnie okna *Grup obciążeń* jest współczynnik SGUred. 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.

# Podstawy 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 E *Grup obciążeń*.

Nazwa	Тур		Charakter	Oddz	iaływa	Aktywr	na Widoczna
Stałe	Stałe	stały		stałe		✓	<b>~</b>
Ciężar własny	Stałe	stały		stałe		✓	
Wiatr z lewej	Zmienne	krótk	otrwały	wiatr		✓	✓
Wiatr z prawej	Zmienne	krótk	otrwały	wiatr		<b>~</b>	<b>~</b>
Obc. śniegiem	Zmienne	średn	iotrwały	śnieg		✓	✓
Obc. użytkowe	Multi	długo	trwały	użytko	owe	<b>~</b>	<b>v</b>
Nowa Usun Nazwa oddziały.	Υ <sub>f.inf(mi</sub>	n)	γ <sub>f.sup(max</sub>		Ψ <sub>o</sub> lu	bξ	Wiodący
Nowa	Czysc	ויי					
Nazwa oddziały.	Υ <sub>f,inf(mi</sub>	n)	γ <sub>f,sup(max</sub>	)	Ψ <sub>o</sub> lu	bξ 0.85	Wiodący
Nazwa oddziały. stałe	γ <sub>f,inf(mi</sub>	n) 1.0	γ <sub>f,sup(max</sub>	) 1,35	Ψ <sub>o</sub> lu	ib ξ 0,85	Wiodący V
Nazwa oddziały. stałe użytkowe śnieg	γ <sub>f,inf(mi</sub>	n) 1.0	γ <sub>f,sup(max</sub>	) 1,35 1,5 1,5	Ψ <sub>o</sub> lu	lb ξ 0,85 0,7	Wiodący V V
Nazwa oddziały. stałe użytkowe śnieg wiatr	Υ <sub>f,inf(mi</sub>	n) 1.0	γ <sub>f,sup(max</sub>	1,35 1,5 1,5 1,5 1,5	Ψ <sub>o</sub> lu	b ξ 0,85 0,7 0,5 0.6	Wiodący V V V
Nazwa oddziały. stałe użytkowe śnieg wiatr temperatura	Y <sub>f.inf(mi</sub>	n) 1.0	γ <sub>f,sup(max</sub>	1,35 1,5 1,5 1,5 1,5 1,5	Ψ <sub>e</sub> lu	b ξ 0,85 0,7 0,5 0,6 0,6	Wiodący V V V V

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 obciażeń**, na podstawie których budowana jest obwiednia sił wewnętrznych i naprężeń. Analogicznie jak w przypadku obliczeń dla Norm Polskich tabela zawiera definicie typu grupy obciażenia (stała, zmienna, multi, ruchoma) oraz jej charakteru. Nowościa w tym przypadku jest przypisanie do danej grupy obciażeń zdefiniowanych przez użytkownika, rodzaju oddziaływania określonego przez normy eurokodowe. Zlikwidowano również bezpośrednie przypisanie współczynników obciążenia do grup obciążenia użytkownika i przypisano je od grup obciążeń pośrednio, właśnie przez określenie rodzaju oddziaływania. W programie predefiniowano pięć podstawowych rodzajów oddziaływania określonych przez Eurokody: stale, 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 należy je traktować całościowo jako jeden rodzaj oddziaływania użytkowego i kiedy (choć oczywiście ze względu na kombinatorykę po grupach zawsze w postaci wielu grup obciążeń), czy też raczej rozbijać pozostałe obciążenia zmienne w zależności od pochodzenia obciążenia i wówczas oddzielnym grupą przypisywać odrębne rodzaje oddziaływania użytkowego. Czy np. powierzchnie handlowe i powierzchnie ruchu pojazdów, ze względu na tą 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.
- γ<sub>f,inf (min)</sub> i γ<sub>f,sup (max)</sub> współczynniki częściowe dla oddziaływania minimalny i maksymalny (współczynniki obciążenia)

#### R3D3-Rama 3D - podrecznik uzytkownika

#### Podstawy

 ψ<sub>0</sub> lub ξ - współczynnik kombinacyjny jednoczesności występowania danego oddziaływania w kombinacji lub współczynnik redukcyjny dla niekorzystnych oddziaływań stałych

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, wymnażany 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:

$$\begin{cases} \sum_{j \ge 1} \gamma_{G,j} G_{k,j} " + " \gamma_{Q,1} \psi_{0,1} Q_{k,1} " + " \sum_{i > 1} \gamma_{Q,i} \psi_{0,i} Q_{k,i} \\ \sum_{j \ge 1} \xi_j \gamma_{G,j} G_{k,j} " + " \gamma_{Q,1} Q_{k,1} " + " \sum_{i > 1} \gamma_{Q,i} \psi_{0,i} Q_{k,i} \end{cases}$$

gdzie:

 $\Sigma$ - oznacza "należy uwzględnić w kombinacji z" <br/>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<sub>k,j</sub>

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

	wspołeżyninki obciążenia wgrytorii Eurokodowy				
Sytuacja obliczeniowa trwała i przejściowa					
Stan gra-	Oddziaływ	vanie stałe	Oddziaływa	nie zmienne	
niczny	Niekorzystne Korzystne		Niekorzystne	Korzystne	
STR/GEO	1.35*	1.00	1.50	0.00	
*Przy korzysta	niu ze wzoru dol	nego opisanego	powyżej przyjmi	uje się	
$\xi = 0.85$ , tak że	by 0.85*1.35 = 1	1.15			

#### Współczynniki obciążenia wg Norm Eurokodowych:

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 -  $\psi 1$ ):

Oddziaływanie:	ψ0	ψ1
Obciążenie zmienne w budynkach. kategoria (patrz PN	-EN 199	1-1-1)
A – powierzchnie mieszkalne	0.7	0.5
B – powierzchnie biurowe	0.7	0.5
C – miejsca zebrań	0.7	0.7
D – powierzchnie handlowe	0.7	0.7
E – powierzchnie magazynowe	1.0	0.9
F – powierzchnie ruchu pojazdów $\leq$ 30kN	0.7	0.7
G – powierzchnie ruchu pojazdów > 30, ≤160kN	0.7	0.5
H – dachy	0.0	0.0
Obciażenie budynków śniegiem (patrz PN-EN 19	91-1-3)	

#### Zalecane wartości współczynników ψ dla budynków:

R3D3-Rama 3D - podrecznik uzytkownika

#### Podstawy

Miejscowość na położona na wysokości H > 1000m npm	0.7	0.5
Miejscowość na położona na wysokości H < 1000m npm	0.5	0.5
Obciążenie wiatrem (patrz PN-EN 1991-1-4)	0.6	0.2
Temperatura (nie pożarowa) w budynku (patrz PN-EN	0.6	0.5
1991-1-5)		

W programie domyślne, predefiniowane typy oddziaływania w stanie granicznym nośności (SLS) i użytkowania (ULS) potraktowano jako nieodwracalne i zastosowano wartości kombinacyjne współczynników - ψ**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 wg 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 wg zaleceń *Eurokodu PN-EN 1990* z wykorzystaniem opisanych powyżej współczynników kombinacyjnych i redukcyjnych uwzględniana jest przy wymiarowaniu konstrukcji w stanie granicznym nośności (SLS) we wszystkich modułach wymiarujących wg *Eurokodu* oraz przy wyznacza-

niu szerokości rozwarcia rys w module *EuroŻelbet*. Przy obliczeniach wielkości obwiedni ugięć i przemieszczeń wg *Eurokodu* aktualnie uwzględniane są obciążenia charakterystyczne, bez uwzględniania współczynników kombinacyjnych i redukcyjnych.

W przypadku występowania w projekcie cięgien i wybraniu opcji obliczeń z uwzględnieniem cięgien, 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 wg 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 wewnętrznie (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).

Nazwa	Тур	Charakter	SGN	SGN	SGU red	Aktywna	Widoczn
Stałe	Stałe	stały	1	1	1	<b>v</b>	~
Ciężar wła	. Stałe	stały	1	1	1	<b>~</b>	<b>~</b>
Grupa	Stałe	stały	1	1	1	<b>v</b>	<b>~</b>
Grupa2	Multi 🔻	stały		1	1	<b>~</b>	<b>V</b>
	Stałe Zmienne Multi						

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 wariantowanie poszczególnych sie obciażeń po pretach. 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.

🐔 Eksport do form	atu RTF		$\mathbf{X}$
Typ raportu Skrócony pełny O dowolny	Krawędzie cienka – średnia = gruba =	tabel	Czcionka Rozmiar 10 🔻
Geometria		Wyniki	
🔽 Widok układu		Obwiednia:	
🖌 Węzły i obciążenia	węzłowe	📝 siły wewnętrzn	ie 👿 reakcje podporowe
🗹 Pręty		🗹 naprężenia	
🗹 Grupy obciążeń		Poszczególne g	rupy:
🔲 Kombinacje		📝 siły wewnętrzn	ie 👿 reakcje podporowe
🕑 Obciążenia		🖌 przemieszczeni	ia 🔽 naprężenia
Podpory i osiadani	3	Suma dla wybra	anych grup:
V Profile		📝 siły wewnętrzn	ie 🗹 reakcje podporowe
		🖌 przemieszczeni	a 🗹 naprężenia
		Kombinacje	
		siły wewnętrzn	ie 🔄 reakcje podporowe
		przemieszczeni	ia 🔄 naprężenia
		Obwiednia po ko	ombinacjach
			ie 🔄 reakcje podporowe
Ustawienia domyślne	j maksymalne	e współczynniki obcia	✔ Szczegóły grup multi ążenia dla grup i sumy grup
Otwórz edytor		Zapi	sz Zapisz jako Anuluj

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 sklejenie 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. Efekt działania ria funkcji rozbijania grup "*multi*" widać na rysunku poniżej:

Nazwa	Тур	Charakter	SGN	SGN	SGU red	Aktywna	Widoczna
Stałe	Stałe	stały	1,1	1,1	1	<b>~</b>	<b>~</b>
Zmienne3	Zmienne	stały		1,2	1	<ul><li>✓</li></ul>	<b>V</b>
Zmienne5	Zmienne	stały		1,2	1	<b>v</b>	<b>v</b>
Zmienne7	Zmienne	stały		1,2	1	<b>~</b>	✓
Zmienne10	Zmienne	stały		1,2	1	<b>v</b>	✓
Zmienne12	Zmienne	stały		1,2	1	<b>~</b>	<b>~</b>
Zmienne14	Zmienne	stały		1,2	1	<b>~</b>	<b>~</b>
Zmienne17	Zmienne	stały		1,2	1	<b>~</b>	<b>~</b>

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 podgrup). Aby tą 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 pręcie, 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 obciążenie 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 cięgien, 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" tz. 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 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). niki nie będą wyświetlały się przełączniki dotyczące kombinacji.

# Podstawy 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 Wy-



Rys. 3.13 Okno zależności grup obciążeń i kombinacji

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: *Obwiednia* i *Kombinacje*, program jako wynik pokazuje wartości ekstremalne sił wewnętrznych tylko w ramach zdefiniowanych kombinacji z pominięciem zwykłej obwiedni po grupach obciążeń.

Geometria Obciażenia Wyniki Wymiarowanie
Obwiednia V Kombinacie
Sty w precie pr 1 (ukt lokalov)
Shy w precional (div. londariy)
M <sub>v</sub> ▼ -16,69 [kNm] L [m] 4,200
x [m] 1.806 x /1 0.430
Siły przekrojowe w punkcie (ukł. lokalny)
N -281.20 T. 0.00 T6.71 [kN]
M -0.00 M -16.69 M -0.00 [khm]
at 12.95 a. 194.56 [MDa] a(a)
Przemieszczenia w punkcie (ukł. lokalny)
dy =0.00 dy 0.00 dz =19.27 [mm]
Rysowane wykresy globalne
Kombinacja1 Kombinacja2
L Kombinacjas

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 obwiedni 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 one 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, nie mające 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 przekręca 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 węzłą,

punkt końcowy ostatnio wprowadzonego wymiaru rozpoznawany jest przez program jako punkt początkowy kolejnego wymiaru (wymiarowanie szeregowe). Jednokrotne kliknięcie klawisza *ESC* przerywa wprowadzanie kolejnego wymiaru (powiązanego z ostatnio 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 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 dostęp-

nych w programie, oraz kolor wyświetlanych linii wymiarowych. W oknie *Vstawień* 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 dopuszczonej 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 wybierać opcję – *Usuń* wszystkie wymiary. Po rozwinięciu w "drzewie projektu" gałęzi *Wymiary*, możemy zaznaczyć jedną z grup 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 – *Vsuń 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°) między liniami pomocniczymi i linią wymiarową danego wymiaru jest bliski 0° lub 180°.

Wszystkie wymiary jako elementy drugorzędne wyświetlane są na ekranie jako pierwsze i elementy układu statycznego je przesłaniają, co umożliwia to 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 *Miedzy węzłami*, to układ można dowolnie obracać za pomocą myszki. Wciskając i trzymając lewy przycisk myszki, a następnie przesuwając ją, 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, 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) i wciskając strzałkę 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 zmiana obrotu układu następuje 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 przesuwając 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 tą można wykorzystać przy edycji złożonych struktur prętowych. Może ona dla szczególnie złożonych układów, prowadzić do pewnego "zagubie-

nia" użytkownika, dlatego też w każdej chwili można ją wyłączyć i ponownie przywrócić typowy zakres powiększeń.

Zmień zakres nowiekszenia	
Powiększenie Carte Kąt widzenia: 60 Carte State Stat	

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, nie mające wpływu na obliczenia statyczne, ale pamiętane w projekcie. Takimi elementami są definiowane przez użytkownika widoki.

W celu ułatwienia pracy z 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 zostanie wywołane okienko dialogowe umożliwiające wpisanie charakterystycznej nazwy widoku (domyślnie: **Widok 1; Widok 2;...**), po której dany widok będzie identyfikowany w projekcie.

Nowa nazwa: Widok 5	- Szczegół połączenia
	OK Anuluj

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.

🖃 🐔 Hala z suwnica-nowa
😟 📲 🏧 Profile
🛨 📲 Wezły
Podpory
± rtl Prety
🛨 🔚 Grupy pretów
🕀 🧮 Grupy podpór
🕀 🛄 Grupy obciażeń
🕀 📓 Zależności grup
🛨 📲 Elementy wymiarowe
🖻 🔚 Widoki
Widok 1
• Widok 2
Widok 3
Widok 4
Widok 5 - szczegół połaczenia

Rys. 3.19 Drzewo projektu z zdefiniowanymi widokami

Przełączanie się między zdefiniowanymi w projekcie widokami polega na kliknięciu na żądaną 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.

Segment 1	
Segment 1-7	
Segmenty 1-7	
Segmenty 8-17	
🕎 Segment 17	
🕎 Szczegóły odciągów	
Szczegóły odciągów i wykra	towania
🕎 Segment 9	
🕎 Segment 11	

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 opcję z menu kontekstowego – X 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 weryfikacje poprawności 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 otworzeniu okna szczegółowej wizualizacji 3D.

Zakres i formę wyświetlanych elementów w szczegółowym widoku 3D można ustawić w oknie *W Ustawień* – dotyczy to takich elementów jak: pręty, podpory obciążenia ciągłe i skupione, tło i podłoże. W przypadku wy-

świetlania 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 dodatko-

wy 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 obwiedni naprężeń, z granicznymi wartościami wytrzymało-

ści na ściskanie i rozciąganie, określonymi prze użytkownika dla danej grupy prętów w oknie  $\blacksquare$  *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:





O A/CAD(each Chodak as 1, Ucence dia Test ismy 30 (201)

# 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 przerwania 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 miedzy 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

#### R3D3-Rama 3D - podrecznik uzytkownika

#### Podstawy

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



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. Najechanie 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, nie równoległej do płaszczyzny ekranu, przy jego ciągnięciu

podawana jest jego aktualna długość, lecz brak kąta nachylenia na ekranie graficznym. Wygaszony jest on również wówczas 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 kat 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 pret w układzie biegunowym (długość i kat), w każdej chwili użytkownik może przejść do precyzyjnego podawania wymiarów (długości i kata lub składowych wzglednych) znajdujacych sie na zakładce *Geometria*. W tym celu można bezpośrednio przejść kursorem na zakładke, wpisać odpowiednie wartości i nacisnać klawisz Enter. Należy tu pamietać, że współrzedne biegunowe i składowe względne są od siebie zależne i przy zmianie jednych, drugie przeliczają się automatycznie. Kat nachylenia do poziomu liczony jest od zera do 180 stopni (zawsze dodatni). Przy czym 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  $\checkmark$ , 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



# 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 przesuwając kursor myszki w pobliże 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 takcie 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 ści* 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 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 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 kursorów, odległość zawsze domierzana jest od tego samego węzła, niezależnie od tego czy jest ona mniejsza czy większa od połowy długości pręta. Precyzja takiej lokalizacji punktu na pręcie wynosi domyślnie 1cm, gdyż klikniecie na dowolnym kursorze klawiatury zmienia położenie wskazanego punktu właśnie o 0.01m = 1 cm. W programie przy wskazywaniu dokładności domiaru na pręcie za pomocą kursorów, występuje możliwość szybkiego, chwilowego przełączenia dokładności domiaru na przeciwny (np. z "cm" na "mm" i odwrotnie zależnie od ustawienia połstawowego) realizowana przez jednoczesne użycie strzałek kursorów z wciśniętym klawiszem *Ctrl*. Ustawienie

precyzji śledzenia dla punktów przyciągania można zmienić w *Ustawienia programu – Dokładność śledzenia pkt. przyciągania* z 1 cm na 1mm 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:

#### R3D3-Rama 3D - podrecznik uzytkownika



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, sygnalizowane zmianą symbolu przyciągania na trójkąt (środek trójkąta pokrywa się z 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

Punkty przyciągania: bliski i środkowy mogą być wykorzystane do wprowadzania punktu początkowego nowo wprowadzonego elementu, jego punktu końcowego lub obu na raz. 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 z przed 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 podziałe 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 pkt. 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 <u>punk</u>tów

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

#### R3D3-Rama 3D - podrecznik uzytkownika

#### Podstawy



**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 do osi pręta, wprowadzanego przekroju elementu. 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 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 ukła-

dzie można wykonać w oknie **Widoku 3D**. Włączenie lub wyłączenie funkcji podglądu 2D, przekroju wprowadzanego elementu, odbywa się odpowiednia

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 i 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 perspektywie 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 blokowanego.

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.

# Podstawy 3.6.13 Tryby wprowadzania elementów prętowych

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



Tryb *Płaski – swobodny* pozwala na wprowadzanie graficzne prętów w dowolnym punkcje ekranu, w jednej z płaszczyzn głównych, równoległej do płaszczyzn głównego układu współrzędnych. Ten tryb wykorzystywany jest najczęściej przy rozpoczynaniu rysowania układu statycznego.



Tryb *Przestrzenny – miedzy węzlami* 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 (głębi) łączonych węzłów. Podczas rysowania pręta, przy włączonym trybie *Przestrzennym - między węzłami* nie widać podczas ciągnięcia długości ryso-

wanego 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 graficznego 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. lustra względem płaszczyzny). Inne jak np. wczytanie przestrzennego podrysu domyślnie ustawią tryb *Przestrzenny – miedzy węzłami*.

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



# Rys. 3.40 Wybór typu pręta

# 3.6.14 Dodatkowe mozliwości 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").

Opcja pierwsza umożliwia 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 przesuwając kursor poziomo w lewo w otoczeniu spodziewanego punktu, program znajduje punkt przecięcia poziomej linii pomocniczej z lewym prętem ukośnym oznaczony niebieskim pionowym krzyżykiem. Klikniecie w ten punkt spowo-

duje 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 zatwierdzenia jej klawiszem *Enter*. Kierunek wektora definiujemy zaznaczając punkt początkowy pręta i wskazując (bez potwierdzania) 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 połaczenie obu pretów, trzeba dokładnie rozważyć jaki efekt chcemy osiagnać. Wyjatek stanowi sytuacja gdy dokładnie w tej samej lokalizacji znajdzie się istniejący węzeł układu – wówczas nastąpi ich automatyczne scalenie. Gdy chcemy aby nowy pret 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 *Witawień*, zaznaczając znacznik: *Pokazuj podpowiedzi obok kursora*. Przykłady działania podpowiedzi kontekstowej pokazano przy omawianiu zadawania obciążeń ruchomych.



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 ramy, 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 **F** *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* – <sup>[2]</sup> *Generator kratownic płaskich* / <sup>(2)</sup> *Generator wiązarów dachowych* / <sup>[3]</sup> *Generator wież kratowych* .

<u>N</u> arzędzia	Pomo <u>c</u>			
Obliczenia statyki				
Wymiarowanie zbiorcze				
🀐 G <u>e</u> nerat	tor ram prostokątnych			
🞐 Ge <u>n</u> erator łuków				
⊠ Gene <u>r</u> at	🖾 Gene <u>r</u> ator kratownic płaskich			
🔶 Generat	or wiązarów <u>d</u> achowych			
Generator wież kratowych				
@ <u>G</u> enerat	or przekryć geodezyjnych			
🔄 <u>G</u> rupy obciążeń				
X Zależno	ści grup obciążeń			
🚾 <u>M</u> anage	er przekrojów			
👿 Weryfik	acja projektu			
Oczysza	zanie projektu			
🕈 Filtruj				
K Wstaw	wymiar			
<u>P</u> omiar	odległości			
Pomi <u>a</u> r	kąta			
炎 <u>U</u> stawie	nia			





# 3.8.1 Kratownice płaskie

	$\square$
A / nx dx = L Typ Symetria	n x dx = L Pasy sztywne V Podpory
Położenie           Punkt początkowy A           X [m] 0,000           Y [m] 0,000           Z [m] 0,000           Kierunek słupków Z	Punkt końcowy B           X [m] 12,000           Y [m] 0,000         Wskaż           Z [m] 0,000
	A mx dx = L Typ Symetria Polozenie Punkt początkowy A m X [m] 0,000 Y [m] 0,000 Wskaż Z [m] 0,000 Kierunek słupków Z v

Rys. 3.45 Generator kratownic płaskich

Okno <sup>KR</sup> *Kratownice płaskie* przeznaczone jest do wprowadzania do projektu, parametrycznie zdefiniowanych, płaskich układów kratowych. Podzielona jest ona na trzy grupy danych: *Rodzaj kratownicy, Parametry, Prze- kroje prętów* i *Położenie*.

Pierwszym krokiem jest określenie typu wprowadzanej kratownicy, przez naciśnięcie przycisku *Typ* i wybranie odpowiedniego kształtu (16 dostępnych typów gymetrycznych lub polówałe) z olyma iek piźcie

typów symetrycznych lub połówek) z okna jak niżej:

#### R3D3-Rama 3D - podrecznik uzytkownika

#### 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 zależny jest od wypranego 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 kratownie 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.

# Podstawy 3.8.2 Wiązary dachowe

Wymiary	Rodzaj wiązara
A1 (m)       0,500       L1 (m)       6,000         A2 (m)       1,000       L2 (m)       6,000         H1 (m)       4,000       L3 (m)       4,000         H2 (m)       1,000       L4 (m)       4,000         H3 (m)       2,000       L1 (m)       4,000	A A A A A A A A A A A A A A
Przekroje prętów	Położenie
Krokwie P175x75 Słupki P140x150 Kleszcze 2 x P225x32 Belki IPE 200 Jętka IPE 200 Pozostałe IPE 200	Punkt wstawienia A         Obrót wokół osi           X [m] 0,000         Wskaż           Y [m] 0,000         Wskaż           Z [m] 0,000         *

Rys. 3.47 Generator wiązarów dachowych

Działanie generatora *Wiązarów dachowych* jest analogiczne do poprzedniego generatora kratownic płaskich. Z prawej strony zakładki w grupie *Rodzaj wiązara*, wybieramy z dostępnej listy typ geometryczny wiązara, decydujemy czy po wstawieniu ma on zawierać podpory i wystawione okapy. Poniżej w grupie *Położenie* wskazujemy lub definiujemy przez podanie współrzędnych punkt wstawienia wiązara na płaszczyźnie "xz" (węzeł lewej skrajnej podpory) oraz ewentualnie podajemy kąt obrotu wiązara względem pionowej osi "z" lub poziomej "x". Z lewej strony zakładki podajemy kolejno oznaczone na rysunku parametry geometryczne wiązara 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 wiązara, operacja wstawiania wiązara zostanie przerwana z wyprowadzeniem odpowiedniego komunikatu. Po wstawieniu wiązara do układu, wszystkie pręty wiązara zostaną wstępnie pogrupowane w odpowiednie dla danego typu grupy prętów. Tak jak dla innych generatorów w przypadku natrafienia przy wstawianiu nowym węzłem na węzeł istniejący, oba węzły zostaną scalone w jeden. Analogicznie gdy oba węzły nowo wstawianego pręta natrafią 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.

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 bezstykowo.

Parametry	Rodzaj kratownicy	Przekroje prętów
Wymiary H [m] 18,000 h [m] 3,000 a1 [m] 3,000 b1 [m] 3,000 a2 [m] b2 [m]	Przekrój Prostokątny   Słupy Równoległe  Ściany boczne  Ściany boczne  Pasy sztywne  Pasy sztywne  Pasy sztywne	Pasy główne R 80 x 5 V Poprzeczki L 80 x 80 x 8 V Krzyżulce L 60 x 60 x 5 V Stężenia poziome @ 22 V
Segmenty n 6 Krok stężeń 2	Polozenie           Punkt wstawienia A           X [m]         0,000           Y [m]         0,000           Z [m]         0,000	

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 *Mena-gera 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 *Polożenie*. Punkt wstawienia określony jest zawsze w środku ciężkości podstawy wieży. Po naciśnięciu przycisku OK. zdefiniowany element zostanie wstawiony do projektu.

# 777 3.9 Generator przekryć geodezyjnych

# 3.9.1 Przekrycia geodezyjne

Kopuła (sfera) geodezyjna powstaje przez rzutowanie sferyczne wierzchołków wypukłego wielościanu foremnego wpisanego w tą 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 1 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, którego autorem jest Richard J. Bono. Wyznaczony 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 propozycja 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 trójkatnej zbudowanego w 2 klasie powierzchni, zaleca sie stosować parzysta gestość podziału geodezyjnego. W innym przypadku otrzymana powierzchnia bedzie składała się z rozdzielnych fragmentów sfery. Należy również zwrócić uwagę że podana przez użytkownika gestość 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:

Wielościan podstawy:	Typ siatki: Ks	Ksztalt:	Klasa pow.	Gęstość podziału: min max		Wielokrot- ność gęstości podzialu:
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
Czworościan	Trójkątna	Wycinek	2	2	200	1
Czworościan	Bucky'ego	Sfera	1	3	102	3
Czworościan	Bucky'ego	Sfera	2	-	-	-

Tabela wartości granicznych parametrów generatora przekryć geodezyjnych
R3D3-Rama 3D - podrecznik uzytkownika

#### Podstawy

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: <sup>(20)</sup> *Generator przekryć geodezyjnych*.

odgląd		Parametry
		Wielościan podstawy konstrukcyjnej Ośmiościan
		Kształt przekrycia Sfera 🔻
		Typ siatki Trójkątna 🔻
		Klasa powierzchni 1
	XXXXX	Średnica bazowa [m] (1 - 1000) 50,000
		Stosunek średnic elipsoidy (0 - 2) 0,500
		Geodezyjna gęstość podziału 12
		Dopuszczalny zakres geodezyjnej gęstości podziału wynosi: (1 - 50)
		Rodzaj węzłów Punkt wstawienia środka powierzchn
		X [m] 0,000
Liczba węzłów:	578	Przekrój T (m) 0,000 Wyskaz
Liczba prętów:	1728	
Zakres długości prętów	v [m]: 2,27 - 5,03	ø 193,7 / 8,0 🔻

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 pod-glądu 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 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.

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 liczy 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 niezmienność 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 na-

zwie: 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 współrzędnych punktu na ekranie graficznym, będącego środkiem wstawianej struktury (środkiem 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.

¥.	Obciąże	nia pręta											×
	Sel.	Typ obciążenia	Grupa	Wartość 1	Wartość 2	Jednostka	×1 [m]	x2 [m]	×1/L	×2/L	Ukł. lokalny	a [°]	β[°]
		📶 Obciążenie ciągłe	Stałe	4	4	kN/m	0	6	0	1		0	0
		🚶 Siła skupiona	Stałe	4		kN	3		0,5			0	0
		🔿 Moment skupiony	Stałe	4		kNm	3		0,5			90	0
		△T Podgrzanie	Stałe	4		°C							
		<u>∆⊤</u> Różnica temperatur	Stałe	0	4	°C							
ſ	U Dodai	Lisuń										OK	Anului
	(jj 0000)												

4	🕺 Obciążer	nia węzła						×
	Sel.	Typ obciążenia	Grupa	Wartość	Jednostka	Kierunek	α[°]	β[°]
		Siła węzłowa	Obc.Stałe	10	kN	Z	0	0
		৬ Obrót podpory	Obc.Stałe	1	•	Y		
	~	🛧 Osiadanie podpory	Obc.Stałe	-1	mm	Z		
	Dedai							Anului
	Dodaj	Usun						Anuluj

Rys. 3.51 Obciążenia pręta, węzła i podpory

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

Aby szybko usunąć wszystkie zaznaczenie 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 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).
- *Vsuń zaznaczone pręty* usuwanie zaznaczonych prętów.
- Zamień na podrys zamienia zaznaczone pręty na podrys.

#### R3D3-Rama 3D - podrecznik uzytkownika

#### Podstawy

- *K Ustaw kierunek układu lokalnego* funkcja ustawia kierunek układu lokalnego pręta, przez wskazanie kierunku wektora jednej z jego osi (prostopadłej do osi pręta).
- <sup>14</sup>¢ 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.
- Vstaw/ 🔊 Usuń cięgno ustawia lub usuwa dla pręta dwuprzegubowego typ pręta cięgno.
- **Where the set of th**

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.
- X 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:

- *Solution 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.
- **U**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.
- **U** *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.

• X Usuń zaznaczone obciążenia – usuwa obciążenia.

Pozostałe:

- **I** Ukryj zaznaczone pręty ukrywa zaznaczone elementy układu.
- III *Pokaż wszystkie ukryte pręty* pokazuje wszystkie ukryte pręty.
- **H** *Pokaż najbliższe ukryte pręty* pokazuje najbliższe ukryte pręty,
- *Example Sapisz widok* zapisuje w strukturze projektu aktualny jego 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*.

Funkcje kopiowania, przesuwania i odsuwania, dostępne na prawym klawiszu myszki kopiują , przesuwają lub odsuwają zaznaczone elementy w następujący sposób: pręty jeśli zaznaczone są tyko 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.

Funkcję kopiowania, przesuwania i odsuwania pręta o 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

- **With a constrainty 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**, **InterStal**, **InterDrewno**, **EuroStal** i **InterStal** i

*roŻelbet* 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.
- Z 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.
- Z 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.
- H Wygaś wartości reakcji wygasza wszystkie widoczne na ekranie wartości reakcji.
- **I** 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.



#### 3.12 KOPIOWANIE WIELOKROTNE ELEMENTÓW UKŁADU

Funkcje <sup>Th</sup> Kopiowania wielokrotnego uruchamiamy odpowiednią ikoną z głównego paska narzę-

dziowego. 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 trzy 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 maja zostać wykonane oraz odległości między nimi. Tabela która znajduje się w tej grupie służy do określenia rożnych odległości miedzy kolejnymi kopiami. Gdy wprowadzone zostaną różne odległości miedzy 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),

– *Lączyć podpory* – domyślnie węzły w których wstawione są podpory nie są łączone prętami. Aby to zmienić należy aktywować tę funkcję.

#### • Skalowanie

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.

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 obiera-

#### R3D3-Rama 3D - podrecznik uzytkownika

#### Podstawy

ny 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 współczynnik ka 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 jeden, 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.



# 3.13 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: **Kopiuj 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.

	<u> </u>	· _ · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
	<b>↓</b>   · · · · <b>       </b> · · · · ·	
e e e e e e e e e e Mart	<u></u>	Wskaż punkt wstawienia kopii
	1	
	1	··›
<b>D</b>		
	<b>1</b> • • • • • • • • •	- <b>-</b>
		.
· · · <del>· · ·</del> · · · · ·		
<mark></mark> .		
· · · · · · · · · · · · ·	· · · · · · · · · · · · · · · · ·	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
		and a second second second second second Western
D 1/		1, , , , , , ,

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 znajdą 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.

# 3.14 Obrót i lustro

W ogólnym przypadku funkcje *Cobrót i Lustro* – 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 szczegól-

nym 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 (środka 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 Lustro

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

W obu przypadkach (obrót i lustro), 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 (środka 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 lustro 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 zadanymi w układzie lokalnym, zawsze należy przeprowadzić kontrolę poprawności obciążeń po operacji i w razie konieczności zmienić im odpowiednio znaki.

# Podstawy **3.15 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.

	x
0,000	m
ranicy	
	0,000 ranicy

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 końce prętów, które mają zostać wydłużone. Aby operacja została wykonana w przypadku **\*** *Wydłużenia do granic* oba pręty (wydłużany i wcześniej zaznaczony, stanowiący 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 dojść prętów wydłuża-nych.

Operacja wydłużania prętów w obu wariantach ma dwie metody realizacji:

Przy wydłużaniu pręta o końcu swobodnym, nie połączonym 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. rozciągniecie 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

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 węźle 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).

# **3.16** 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 wybrana 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 **1**. *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 opcje 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 *Grup 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. Wyświe-

tlanie wszystkich prętów można włączyć także za pomocą opcji **II** *Pokaz ukryte* w menu górnym *Widok*. Funkcja ukrywania prętów może być również wykorzystana do generowania raportów z obliczeń statycznych, tylko dla wybranej (widocznej) grupy prętów.

# 3.17 Obliczanie naprężeń normalnych

W programie dołożono obliczanie prostych naprężeń normalnych wg ogólnego wzoru:

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

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 wykonywana 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, oraz 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 dwuteownik, (prostokat, teownik, ceownik, katownik, zetownik itp.) i ich typowych złożeń, ta metoda ustalane sa do liczenia cztery skrajne punkty przekroju, co w efekcie daje 100% dokładność wyników napreżeń. Natomiast dla innych przekrojów (kołowe, rurowe, dokładność obliczeń napreżeń wvnosi ok. 95-100 % (przekrój owalne itp.) kołowy). w zależności od kata obrotu prostej i kształtu przekroju. Naprężenia rzeczywiste moga być wieksze od wyliczonych o 0-5% w zależności od ustawionej dokładności obliczeń. I tak np. dla przekroju kołowego przy podziale konturu koła na 12, 20 i 24 punkty (co odpowiada katowi obrotu prostej odpowiednio 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 napreżenia uzyskanego od momentów, natomiast napreżenia uzyskane od siły normalnej liczone

są zawsze dokładnie. Dokładność obliczania naprężeń użytkownik może ustawić samodzielnie w *Waściwo*ściach projektu w polu: Metoda obliczania normalnych naprężeń sprężystych:

👫 Właściwości projektu		x
Projekt		
Autor pw		
Tytuł		
Zestaw norm Normy Eurokodowe PN-EN		-
Właściwości Statystyka		
Siatka pomocnicza		
Siatka w kierunku X	0,200	m
Siatka w kierunku Y	0,200	m
Siatka w kierunku Z	0,200	m
Skalowanie elementów		
Element Siły skupione		-
Skala 🖂		
Parametry obliczeń		
Metoda obliczania normalnych naprężeń sprężystych	Szybka	
Uwzględnij cięgna w obliczeniach	Szybka Zwykła	
	Dokładna	
Zapisz jako domyślne		ОК

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 (*Eksport 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 podane są min i max 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.

# Podstawy 3.18 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 *Siły przekrojowe w punkcie*. Naprężenia te wyświetlane są dla wybranego trybu (obwiednia/siły od grup/kombinacje), wybranego pręta oraz wskazanego punktu na pręcie (ustalonego suwakiem na wykresie *Sił w pręcie*). 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 czym 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 pręcie.

Punkt na przekroju w którym analizowane są wielkości poszczególnych naprężeń w przekroju, pokrywa się z domyślnie ustawionym punktem przekroju, przy zmianie rodzaju analizowanych naprężeń, realizowaną 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 pręcie, 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 pręcie, lub hipotezy wytrzymałościowej, wymaga powtórnego poszukiwania, wartości maksymalnej i położenia wartości maksymalnej dla naprężeń zredukowanych.

# 3.18.1 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 prze 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. Na panelu z prawej strony w grupie *Parametry* wyświetlane są wartości sił (*N*, *My*, *Mz*) 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 wartości ą podanym w grupie *Siły 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 max 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

#### Podstawy Projekt Data: 10-1-2008 Numer strony: 1 Autor: pw R3D3 RAMA3D - Naprężenia normalne w przekroju Nr pręta: 46 Położenie na pręcie x = 1,080 m Siły wewnętrzne: N = -44,35 kN $M_v = 6.17 \text{ kNm}$ $M_z = -1,00 \text{ kNm}$ = 10.15 MPa Momenty bezwładności: σ<sub>max</sub> $= 5.696.71 \text{ cm}^4$ $J_z = 2\ 003,38\ cm^4$ $J_{xz} = -0.00 \text{ cm}^4$ Naprężenia normalne: (Układ odniesienia <u>v-z</u>) W punkcie: $y_i = -0.1 \text{ cm}$ $z_i = -0.1 \text{ cm}$ $\sigma_i = -5,71 \text{ MPa}$ Naprężenia ekstremalne: $\chi_{max} = -10,0 \text{ cm}$ $\chi_{max} = 10,0 \text{ cm}$ $\sigma_{max} = 10,15 MPa$ Ymin = 10,0 cm zmin=-10,0 cm $\sigma_{min} = -21.51 \text{ MPa}$ = -21 51 MPa σmin + położenie wypadkowej sił wewnętrznych

Rys. 3.67 Przykładowy raport dla naprężeń normalnych

# 3.18.2 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 Naprężenia styczne w przekroju

Wzory wg których policzono naprężenia styczne w programie przedstawiono poniżej (tylko w osiach głównych i dla przekrojów monosymetrycznych):

$$\tau_{xz}(z) = \frac{T_z \times S_{yg}(z)}{b(z) \times J_{yg}}; \qquad \tau_{xy}(y) = \frac{T_{yg} \times S_{zg}(y)}{b(y) \times J_{zg}};$$

Gdzie:

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

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

Jzg; Jyg - momenty bezwładności przekroju w osiach głównych,

 $S_{zg}(y)$ ;  $S_{vg}(z)$  - 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.

#### Podstawy Projekt: Autor: pw Data: 10-1-2008 Numer strony: 1 R3D3 RAMA3D - Naprężenia styczne w przekroju Nr pręta: 46 Położenie na pręcie x = 3,120 m Siły tnące: **W układzie y-z:** T<sub>y</sub> = 1,65 kN T<sub>z</sub> = -2,38 kN Tyg max=b,39 MPa W układzie yg-zg: $T_{yg} = 1,65 \text{ kN}$ $T_{zg} = -2,38 \text{ kN}$ Momenty główne: $J_{yg} = 5.696,71 \text{ cm}^4$ $J_{zg} = 2\ 003,38\ cm^4$ Naprężenia styczne: (Układ odniesienia y-z) = 1,49 M <sup>1</sup>zg may W punkcie: $y_i = 0.9 \text{ cm}$ $z_i = -8.0 \text{ cm}$ $\tau_{ygi} = 0.27 \text{ MPa}$ $\tau_{zei} = 0,50 \text{ MPa}$ Naprężenia ekstremalne: $v_{gmax} = -2.2$ cm $\tau_{ygmax} = 0.39 \text{ MPa}$ $z_{gmax} = -0.0 \text{ cm}$ $\tau_{zgmax} = 1,49$ MPa

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.

#### 3.18.3 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 wg jednej z trzech poniższych hipotez wytrzymałościowych:

• Coulomba – hipoteza największych naprężeń stycznych (materiały izotropowe np. dla metali).

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

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

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

gdzie:  $\mathcal{K}$  - stosunek wytrzymałości na ściskanie do wytrzymałości na rozciąganie dla danego materiału  $\kappa = \left| \frac{f_c}{f_c} \right|$ .

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

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

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

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*  $\sigma_{red max}$ .



Rys. 3.71 Przykładowy raport z naprężeń zredukowanych w przekroju



# 3.19 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 np. w programie *MS Word* (od wersji 2003) lub darmowym *Word Viewerze*.

🐔 Eksport do form	atu RTF	
Typ raportu skrócony pełny dowolny	Krawędzie cienka średnia gruba	e tabel Czcionka Rozmiar 10 V
Vidok układu		Wyniki Obwiednia:
🖌 Węzły i obciążenia	węzłowe	🗹 siły wewnętrzne 🛛 reakcje podporowe
🔽 Pręty		🔽 naprężenia
🖌 Grupy obciążeń		Poszczególne grupy:
🗌 Kombinacje		🗹 siły wewnętrzne 🛛 reakcje podporowe
🕑 Obciążenia		🔽 przemieszczenia 🛛 naprężenia
Podpory i osiadani	a	Suma dla wybranych grup:
V Profile		🗹 siły wewnętrzne 🛛 reakcje podporowe
		🗹 przemieszczenia 🛛 naprężenia
		Kombinacje
		📄 siły wewnętrzne 📄 reakcje podporowe
		📄 przemieszczenia 📄 naprężenia
		Obwiednia po kombinacjach
		🗌 siły wewnętrzne 📄 reakcje podporowe
		naprężenia 📃
Ustawienia domyślne	i maksymalr	✓ Szczegóły grup multi ne współczynniki obciażenia dla grup i sumy grup
egiçana	,,	
Otwórz edytor		Zapisz Zapisz jako Anuluj

#### 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 generacji raportu.

Możliwości 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 na-

danej nazwy, wówczas program poprosi o podanie nazwy pliku. Tapisz jako działa podobnie, z tym, że zawsze prosi o podanie nazwy zapisywanego pliku.

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.
  - 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.

# **3.20** 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 np. za pomocą *Windows Media Playera*.

# 1

# 3.21 WŁAŚCIWOŚCI PROJEKTU

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

Projekt		
Autor	Jan Kowalski	
Tytuł	Hala stalowa	
Zestaw norm	Normy Eurokodowe PN-EN	•
Właściwości	Statystyka	
Siatka pomo	cnicza	
Siatka w kie	runku X	0,200 m
Siatka w kie	runku Y	0,200 m
Siatka w kie	runku Z	0,200 m
Skalowanie e	lementów	
Element Si	ly skupione	•
Skala ⊏		
Parametry of	liczeń	
Metoda obl	iczania normalnych naprężeń sprę	żystych Szybka 🔻
Uwzględ	nij cięgna w obliczeniach	

Rys. 3.73 Okno Właściwości projektu – zakładka Właściwości

Podawanie autora i tytułu projektu nie jest obligatoryjne. Natomiast koniecznie przed rozpoczęciem modelowania należy wybrać odpowiedni zestaw norm wg 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 mate-

riałowe 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 przypadku 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 pracy nad projektem można ponownie wejść do okna Właściwości projektu zmienić zestaw norm obowiązujący dla danego projektu. Taka zmiana będzie powodowała, że oprócz zmiany sposobu budowania obwiedni w trakcie obliczeń, oraz zmiany dostępnych modułów wymiarujących, zmianie 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).

Poniżej w oknie Właściwości projektu umieszczono dwie zakładki Właściwości i Statystyka zawierające pozostałe informacje dotyczące projektu (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

Młaściwości projektu.

Skalowani	e elementów
Element	Rozmiar czcionki w etykietach 👻
Skala	·

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 ściskania cięgna.

🐇 Właściwości projektu	X
Projekt	
Autor Jan Kowalski	
Tytuł Hala stalowa	
Zestaw norm Normy Eurokodowe P	N-EN 👻
Właściwości Statystyka	
Geometria	
Szerokość (x) [m] 24,000	Węzłów 232
Długość (y) [m] 34,000	Podpór 14
Wysokość (z) [m] 10,500	Prętów 605
	Grup prętów 13
	Profili 6
Suma obciążeń	
Kierunek x [kN] -16,00	Ciężar [kN] 520,43
Kierunek y [kN] 0,00	Grup stałych: 3
Kierunek z [kN] -2 043,06	Grup zmiennych: 5
	Grup multi: 0
Zapisz jako domyślne	ОК

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,
- 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.).

# **3.22** USTAWIENIA PROGRAMU

Okno *Seventi 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*.

wizualizacja ukia	du						Kolory				
			Тур	vidoku			Element	E	kran	3D	Wydruk
Element	Geometria	Obciążenia	Wyniki	Wymiarowanie	3D	Raport	Pret				
human unatión			-			statyka	Element www.miaroway				
lumery retów			H				Onis widoku				
odnow						-	Oé X				
lazwy profili			-			-	06 V				
lkłady lokalne		H	H			-	067				
Wmiary							Podpory				
ily skunione							Osiadania nodnór				
bciażenia ciagłe					П		Wymiary				
bciażenia ruch					Ē.		Obciażenia skupione				
odłoże					Ē		Obciażenia ciagłe				
chematy obcia			<ul> <li>Image: A start of the start of</li></ul>		-		Obciażenia ruchome				
							Wykresy sił przekrojowych				
							Obwiednia minimalna				
							Wykresy deformacii				
							Reakcje podporowe				
							Wybrany pret (wyniki)				
							Etykiety wymiarowe na w	ydrukach:	Czarno-bi	ałe	•
Ustawienia progr	amu										
Domyślny katale	og z projekta	mi C:\Users	\pw\Doo	uments\INTERso	oft\R3	D3\11.0					Przegląd
Język interfejsu	polski			Autozap	is co	20 min		Duże ikony	na pasku n	arzędziowym	
Typ interfejsu	JLooks Plast	tic		Długość	linii p	omocniczej	wymiarów 5 %	Pokazuj po	dpowiedzi o	bok kursora	
Automatyczn	ne ukrywanie	e paneli boci	nych	Dokładn	ość śl	edzenia pkt.	przyciągania 1 cm 🔻 🖳	Wysoka jał	ość grafiki		

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 wyszarzane. Przesuwanie lokalizacji ekstremum po pręcie 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 otwiera się 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.

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 Długość linii pomocniczych wymiarów, Dokładność śledzenia punktów przyciągania (1cm lub 1mm) 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 (antyaliasingu) 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 (*Wizualizacja, Kolory, Ustawienia programu*) ustawienia 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* przywracane są domyślne ustawienia widoczności elementów oraz ich kolorów.

# 3.23 PRACA Z 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, przy wprowadzaniu danych i analizie wyników, na wydzielonej części układu (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 zakładek).
- 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.

# 3.24 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.

Pierwszy 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 w 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 pręcie 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 obwódka) 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).



R3D3-Rama 3D - podrecznik uzytkownika



Rys. 3.79 Szczegóły połączeń w węzłach

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



Rys. 3.80 Trzy grupy prętów zesztywnionych połączone między sobą przegubami

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

Zesztywnione 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 w programie **R3D3** pod wpływem dowolnych obciążeń działających w płaszczyźnie ramy będzie się liczył 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 geometryczna 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.

# Przekroje elementów 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:

- Mowy- 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 specjalnie przygotowanego z pliku DXF.
- **Z** *biblioteki* otwiera okno biblioteki użytkownika z której należy wybrać przekrój. Przekrój jest kopiowany do projektu, wiec jego edycja nie wpływa na zawartość biblioteki.
- **Edycja** rozpoczyna edycje zaznaczonego przekroju z projektu. **Edycje przekroju** rozpoczyna również dwukrotne kliknięcie myszką na przekroju w liście.
- *Utwórz kopię* funkcja tworząca kopię przekroju wybranego z listy *Przekroje w projekcie*.
- *Usuń* usuwa zaznaczony przekrój z projektu. Aby cofnąć usunięcie (oraz wszystkie inne dokonane zmiany) należy wcisnąć przycisk *Anuluj*.

#### Przekroje elementów

• *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 wciśnięcie przycisku opisanego 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 zimnogiętych otwartych firmy **Blachy Pruszyński**, są to profile typu C, Z i  $\Sigma$ .

Przy wstawianiu profili dodano możliwość automatycznego wstawiania podstawowych złożeń 2 (2 lub 4 dla kątowników) dla dwuteowników, połówek dwuteowników, teowników, ceowników, kątowników, rur i profili drewnianych. 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 użyt-kownik może modyfikować takie jak *Szerokoś*ć a w przypadku 4 profili również *Wysokość*. W przypadku profili niesymetrycznych takich jak np. kątowniki lub ceowniki możemy dodatkowo zaznaczyć opcję *Lustra*, która odwraca ustawione profile "plecami".



Rys. 4.3 Wybór grupy przekrojów tablicowych

#### Przekroje elementów

Strukturę pliku bazy danych profili można podejrzeć w dowolnym edytorze plików XML (np. Internet Explorer). Baza ta zawiera typoszeregi 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 np. przy wymiarowaniu charakterystyka wymagana jest jedynie przy danym typie profilu, wówczas zaczytywana jest ona bezpośrednio z bazy. Dotyczy to np. 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

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 **D** InterStal i **D** 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 wciśniecie 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, np. w celu sprawdzenia jej zawartości.

Poniżej listy przekrojów znajdują się ikony działań na aktywnym przekroju:

- Edycja zaznaczonego przekroju z biblioteki,
- X 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.

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 zdefiniowania w pliku DXF polilinia może składać się jedynie z linii i nie może zawierać innych obiektów takich jak np. łuki czy fragmenty okręgu (tego typu obiektu należy przybliżać łamaną). W celu stworzenia wycięcia w przekroju, należy narysować je polilinią na warstwie o nazwie "1".

#### Przekroje elementów

Plik DXF musi zostać zapisany w formacie DXF ASCII. W definiowanym 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 **Alenagera przekrojów** i złożyć je w jeden przekrój w **Edytorze**.

🐇 Import przekroju z pliku DXF 🛛 🔀			
Wymiary przekroju			
Szerokość [mm] 10,017			
Wysokość [mm] 9,665			
Skala 1: 1			
Parametry przekroju			
Moment Jx [cm4] 10,000			
Grubość najcieńszej ścianki [mm] 5,000			
OK Anuluj			

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 mm). 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 *Menagera 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

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*, *Material*, *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
- 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 myszka na punkt uchwytu i wciśnięciu lewego przycisku myszy można przesuwać dany przekrój. Punkty uchwytu poszczególnych przekrojów przyciągają się – jeśli dwa punkty znajdą 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<sub>g</sub> 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 klikniecie 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 przesuwać nie tylko myszka, 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:

F

Dodanie nowego przekroju tablicowego.

Dodanie przekroju o kształcie zdefiniowanym w pliku DXF.



Usunięcie zaznaczonego przekroju (można użyć klawisza Delete).



Wstawianie kopii zaznaczonego profilu.

P

İ

ī

rzekroje elementów		
Ş=	Obrót zaznaczonego przekroju w lewo o 45 stopni. W polu teksto- wym znajdującym się w grupie Edycja można podać dokładną wartość kąta obrotu dla zaznaczonego przekroju.	
S	Obrót zaznaczonego przekroju w prawo o 45 stopni (edycja obrotu jw.).	
G	Lustrzane odbicie zaznaczonego przekroju względem osi pionowej.	
n.	Lustrzane odbicie zaznaczonego przekroju względem osi poziomej.	
>6	Funkcja docinania pojedynczego elementu w poziomie.	
×	Funkcja docinania pojedynczego elementu w pionie.	
<b>†</b> ►	Wyrównanie osi głównych przekroju do osi lokalnego układu współrzędnych – funkcja ta wykonuje taki obrót przekroju aż osie obu układów pokryją się.	
Ŷ	Funkcja włączania lub wyłączania widoku rdzenia przekroju.	

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.

×	Usuń
<b>t</b> a	Kopiuj
8-	Obróć w lewo
-3	Obróć w prawo
	Odbij pionowo
50	Odbij poziomo
I	Rozetnij poziomo
I	Rozetnij pionowo

Rys. 4.9 Menu prawego klawisza myszki w oknie Edycji przekroju

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).

*Materiał* - W edytorze zdefiniowane są parametry podstawowych materiałów. Materiał przekroju można wybrać z rozwijanej listy znajdującej się w grupie *Materiał* 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 *Naprężeń 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 wg wzoru:

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

gdzie:

h – wysokość ścianki

t – grubość ścianki

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

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

gdzie:

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

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

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

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

 $J_{yg}$  oraz  $J_{zg}$  to główne centralne momenty bezwładności przekroju. Kat **y-yg** to kat miedzy pozioma osią **y**, a osią główna **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 minimalna grubość ścianki dla tego profilu (dla pojedynczego profilu z pilku DXF dostępne są przełączniki zamknięty/otwarty oraz edycja wartości  $J_x$ ).

W przypadku profilu złożonego program może policzyć  $J_x$  jak dla profilu otwartego z wzoru (1) jako sumę momentów bezwładności na skręcanie elementów składowych, lub jak dla profilu zamkniętego z 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 zamiennie podać bezpośrednio użytkownik 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 (z wyjątkiem profili zamkniętych) się 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:



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 "cięgno" nie można stosować profili o zmiennej geometrii i odwrotnie, pręty mające przekrój zmienny na długości, nie mogą być prętami typu "cięgno",
- 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 mimośrody 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.

# Przekroje elementów 4.6.2 Edycja przekrojów o zmiennej geometrii

Edycja przekrojów o zmiennej geometrii odbywa się w oknie 🔭 Edytora przekroju analogicznie jak w przy-

padku pozostałych przekrojów. Jednak sam wyglad okna *Edvcji przekrojów* różni się nieznacznie w przypadku profili zmiennych. Główną część okna zajmują dwa widoki przekroju przedstawiające widok przekroju początku (górny) i końca (dolny) pręta. 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 tzw. parametry synchroniczne, które zmieniają się jednocześnie wg 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, wówczas zmiana jednej półki dwuteownika będzie skutkowała identyczna 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 poczatkiem i końcem preta.

Poniżej pola wyboru **Parametru zmienności** znajduje się przycisk – **Zamień końce preta** – którego każdorazowe wciśniecie powoduje zamiane przekrojów przypisanych odpowiednio do poczatku i końca preta. Dostęp do tej

funkcji możliwy jest jeszcze z trzech miejsc w programie: z okna <sup>221</sup> Menagera przekrojów, z drzewa projektu dla przekrojów zmiennych oraz z menu kontekstowego prawego klawisza myszki dla zaznaczonych prętów do

których został przypisany przekrój zmienny. W przypadku 🔤 Menagera 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 preta.

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

- dołączanie innego przekroju z biblioteki,
- dołaczanie profili wczytywanych z pliku DXF, •
- wstawiania kopii przekroju,
- obracania przekroju względem układu lokalnego, •
- docinania przekroju,
- obracania (wyrównywania) przekroju o kat 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 wzgledem poziomej i pionowej osi lokalnej, bez pozostawiania wyjściowej kopii (brak możliwości wykonywania złożeń).

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 Obliczenia prętów o przekroju zmiennym

W rzeczywistości pręty o przekroju zmiennym, dla których jeden z parametrów zmienia się liniowo mają prze-

ważnie 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.

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

*Wektory sil węzlowych*: siły węzłowe od kolejnych obciążeń zewnętrznych obliczane są dla każdego pręta korzystając z 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 wy-miarowych*, natomiast nie są one w żadnym razie wykorzystywane przy pełnym wymiarowaniu prętów i elementów wymiarowych. Poza materiałami predefiniowanymi, nowa biblioteka umożliwia wprowadzenie do programu nowych materiałów użytkownika. W odróżnieniu od materiałów predefiniowanych, materiały użytkownika re-

alizowane jest w programie w oknie *Edycja przekroju* w grupie *Material*:

użytkownika 👻
Nowa stal 🔹
E [GPa] 205,00
G [GPa] 🔻 85,42
Ciężar [kN/m <sup>3</sup> ] 78,50
a T [E <sup>-5</sup> ] 1,20
Nowy Edytuj Usuń

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.

🐔 Parametry materiału		
Nazwa material_1		
🗹 Powiązane wartości G i v		
Ciężar własny	78.5	kg/m3
Moduł Younga	205.0	GPa
Moduł Kirchhoffa	80.0	GPa
Współczynnik Poissona v =	0.28	
Współ. rozszerzalności cieplnej	1.2	E-5
Dopuszczalna wytrz, na rozciąganie	215.0	MPa
Dopuszczalna wytrz, na ściskanie	-215.0	MPa
Kolor materiału		
	ОК	Anuluj

Rys. 4.15 Okno definicji i edycji Parametrów materiału

- 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. Odznaczenie 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 inna 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.

# Tworzenie przykładowej konstrukcji

# 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 12m x 20m x 6,5m. Strzałka łuku wynosi 1,5m. Odległości pomiędzy kolejnymi dźwigarami wynoszą: 4m, 6m, 6m, 4m. 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 0,5m (rys. 5.2).

Siatka pomocnicza	
Siatka w kierunku X	0,500 m
Siatka w kierunku Y	0,500 m
Siatka w kierunku Z	0,500 m

Rys. 5.2 Ustawienie siatki

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

# 5.3 GENERATORA 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.

🐔 Generator ram		
dz3 dz2 penst	Geometria           Węzeł początkowy	Wskaż
dx1 i>dx	Przekroje  Podpora  Przekroje  Podpora  brak  przegub  słupy gr 273,0 / 6,3  OK	Anuluj Rys. 5.3 Generator ram p

#### 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 współ-

rzędne tego węzła zostają potraktowane jako punkt początkowy. Parametry i, j, k odpowiadają za ilość przęseł układu na kierunkach odpowiednio: szerokość, długość, wysokość. Niektóre ustawienia parametrów umożliwiają nie tylko generowanie ram prostokątnych. Ustawiając wartość parametru k równą zeru można generować płaskie ruszty. Jeśli dwa z parametrów są równe zeru wynikiem działania generatora bedzie belka wieloprzesłowa.

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 otwiera się okno z tabelą w której można zdefiniować wymiary kolejnych przęseł (rys. 5.4).

1		
	Długość [m]	
dy1 =	4,000	
dy2 =	6,000	
dy3 =	6,000	
dy4 =	4,000	
OK Anuluj		

Rys. 5.4 Wymiary kolejnych przęseł

Wpisane w tym oknie wartości zatwierdzane są po wciśnięciu 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 przeseł. Na kierunkach i (szerokość) oraz k (wysokość) występuje po jednym prześle. Na długości (j) są cztery przęsła.

Szerokość ramy wynosi 12m, więc w polu oznaczonym dx należy wpisać 12. Wysokość ramy (nie licząc łuku) to 5m - tą wartość wpisujemy w polu dz. Gdyby odległość pomiędzy kolejnymi dźwigarami była stała należało by ja podać w polu dy. W tym przypadku jednak tak nie jest. Odległości miedzy dźwigarami określamy w oknie które otworzy się po wciśnięciu przycisku dy (rys. 5.4). Wpisane wartości były różne (4m, 6m, 6m, 4m), 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

017 Menagera 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 jedna z opcji w oknie generatora ram.

Wprowadzana rama będzie miała podpory przegubowe.

Po wciśnieciu przycisku OK rama zostaje wygenerowana (rys. 5.5).



Rys. 5.5 Rama z generatora ram prostokątnych



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 zaznaczo-

nych prętów jest wybór funkcji X Usuń zaznaczone pręty z menu prawego klawisza myszki lub Naciśnięcie klawisza Delete.



Okno 🧚 Generatora luków przestawione jest na rys. 5.6.

		Położenie łuku
punt końcowy pośredni pośredni dy dy dy dy dz	Punkt początkowy           x 8.6         y 0,000         z -1.6         m Wskaż           Punkt pośredni	
dx punkt początkowy (k, y, z)	×	Typ kołowy  Profil  273,0 / 6,3  Płaszczyzna dowolna  Segmentów 10

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 1,5m. Łuk składa się z dwunastu segmentów. Przed uruchomieniem generatora wskazujemy punkty przez które zostanie poprowadzony łuk (rys. 5.7).



W oknie generatora ustawiamy odpowiednie parametry: łuk kołowy, płaszczyzna pionowa, ilość segmentów (12), strzałka łuku (1,5m) oraz odpowiedni profil przekroju. W celu zmiany listy dostępnych w projekcie prze-

krojów, należy wywołać okno *Menagera przekrojów* przyciskiem w nagłówku panelu *Parametry* i uzupełnić listę projektu o odpowiednie przekroje. Po wciśnięciu przycisku *OK* łuk zostanie wygenerowany. Czynność tą 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).

Przegub	✓
Połącz pręty	Odłącz pręty
Dołącz pręty	do podpory

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 zesztywniania grup prętów w węźle. Jej działanie polega na tym, że dla wszystkich zaznaczonych przegubów i prętów zesztywnia **zaznaczone** pręty łączące się w nich. Rysunek 5.9 przedstawia typowe użycie tej funkcji.



Tworzenie przykładowej konstrukcji

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 Odłącz pręty

Działanie tej funkcji jest przeciwieństwem działania funkcji *Połącz pręty*. Służy ona do rozłączania zesztywnionych 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 nr 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 znajdujących się po prawej stronie. Oczywiście można było zaznaczyć od razu wszystkie elementy do modyfikacji i wprowadzić przeguby za jednym uruchomieniem funkcji *Odłącz 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 *Odłącz 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 *Odłącz 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.





Okno funkcji dzielenia prętów węzłami przedstawione jest na rysunku 5.14.

🔬 Dzielenie zaznaczo	onych prętó	w (L=2,01 m)		$\mathbf{X}$
Od początku [m]	%	Od końca [m]	%	
0,501	25,000	1,504	75,000	-
1,003	50,000	1,003	50,000	
1,504	75,000	0,501	25,000	
				1000
				•
Podziel względem rzu     Wybierz podział     Wybierz podział	<b>tu: ()</b> dx () (	dy () dz	Podziel Anul	uj
Wyczyść listę Dwie części Trzy części Cztery części Pięć części				

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.



Najpierw należy wprowadzić pierwszy ukośny pręt. Następnie zaznaczyć go

i uruchomić funkcję *T 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. 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 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 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:

Dzielenie zaznaczo	onych prętó	w (dx=11,80 m)		
Od początku [m]	%	Od końca [m]	%	
3,933	33,333	7,867	66,667	-
7,867	66,667	3,933	33,333	
				20000
Podziel względem rzut Wybierz podział	:u: 💿 dx 🔵 a	ly ⊖ dz	Podziel Anul	uj
Wybierz podział Wyczyść listę Dwie części Trzy części Cztery części Pieć części				

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 S. Dostępna jest ona z menu kontekstowego prawego klawisza myszki, jedynie w przypadku zaznaczenia kilku kolejnych, połączonych ze sobą, współliniowych prętów, z menu kontekstowego prawego klawisza 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. Zaznaczanie pręta (węzła) powoduje wyświetlenie informacji o nim na zakładce *Geometria*, a przy zaznaczeniu obciążenia pojawią się jego parametry na zakładce *Obciążenia*. Wartości w odpowiednich polach można modyfikować. W przypadku gdy zaznaczone 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 wówczas 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		
$J_y = 48 204,57 \text{ cm}^4$	Obciążenie ciągłe	
$J_z = 2.141,71 \text{ cm}^4$	P_=3kN/m P_=3kN/m	
$J_s = 89,29 \text{ cm}^4$	x,=0m x,=6m	Węzeł: 220
$A = 115,53 \text{ cm}^2$	Grupa: Obc.Stałe	(14,600 ; 12,000 ; 1,500)
Dyc 61 Cl	murki nom	oov (tooltiny)

**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.

Geometria	
dz dy x,y,z	Przekrój: P200x100
<b>X</b> 2,600	Y 0,000 Z -4,800 [m]
DX 1,600	DY 0,000 DZ 1,000 [m]

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 **Geo***metria.* Zaznaczając odpowiednie pola ( $r_x$ ,  $r_y$ ,  $r_z$ ,  $\varphi_x$ ,  $\varphi_y$ ,  $\varphi_z$ ) włącza się blokady przemieszczeń i obrotów na poszczególnych kierunkach globalnego układu współrzędnych.

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

Podpory			
Blokada przem	ieszczeń –		
□ r <sub>x</sub>	🗌 r <sub>y</sub>	r <sub>z</sub>	
Blokada obrotó	iw ———		
_ Φ <sub>χ</sub>	Φ <sub>y</sub>	Φ <sub>z</sub>	
Sprężystości –			
k <sub>χ</sub> 0,000	<b>к</b> у 0,000	k <sub>z</sub> 0,000	[kN/m]
f <sub>x</sub> 0,000	f <sub>y</sub> 0,000	f <sub>z</sub> 0,000	[kNm/rad]

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 automatyczna 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.



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 z przed 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* o informacje dotyczące sposobu dojścia pręta w węźle 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:



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:

Gałąź drzewka (menu)	Dostępne pozycje menu	Opis działania funkcji		
Profile $\rightarrow$ (kon- kretny profil)	Właściwości	Otwiera okno: <i>Edycji profilu</i> na wybranym profilu.		
	Usuń	Usuwa profil z projektu		
<ul> <li>✓ Właściwości</li> <li>☑ Zamień końce pręta</li> <li>➤ Usuń</li> </ul>	Zamień końce pręta (opcjonalnie)	Zamienia początkowy i koń- cowy przekrój pręta dla prze- krojów o zmiennej geometrii.		
Węzły → (kon- kretny węzeł)	Właściwości	Otwiera nowe okno umożliwia- jące edycję współrzędnych węzła.		
<ul><li>✓ Właściwości</li><li>X Usuń</li></ul>	Usuń	Usuwa węzeł z projektu (wraz z schodzącymi się w nim prę- tami)		
Podpory → (konkretna podpora)	Właściwości	Otwiera nowe okno umożliwia- jące edycję współrzędnych i parametrów podpory: $r_x$ , $r_y$ , $r_z$ , $\varphi_x$ , $\varphi_y$ , $\varphi_z$ , $k_x$ , $k_y$ , $k_z$ , $f_x$ , $f_y$ , $f_z$ ,		
<ul> <li>Obciążenia</li> <li>Usuń</li> </ul>	Obciążenia (opcja)	Otwiera okno edycyjne: <i>Obcią- żenia węzła</i> podporowego dla danej podpory.		

	Usuń	Likwiduje podporę w danym weźle (bez jego usuniecja)
		Dermale no promisenie de
	Przekrój > ( <i>rozwijalna</i>	Pozwala na przypisanie do
	lista)	wszystkich prętów w grupie
	11310)	wybranego profilu z listy.
Pręty → (kon-		Ustawia lub usuwa dla wszyst-
kretna grupa	Utwórz cięgno/Usuń	kich pretów w grupie typ cie-
nretów)	cięgno (opcja)	ano (dostonno joáli wazwetkio
prętowy	(przełącznik)	gilo (dostępila jesii wszystkie
📴 Przekrój 🔹 🕨		są tego samego typu).
📏 Utwórz cięgno	Ukryj/Pokaż	Ukrywa lub pokazuje grupę
Ukryj	(przełącznik)	prętów w układzie.
🗙 Usuń		Usuwa z projektu wszystkie
		prety zawarte w danei grupie
	Usuń	pretów bez usuwania nazwy
		grupy.
	Przekrój > ( <i>rozwijalna</i>	Pozwala na przypisanie do
Prety $\rightarrow$ (kon	lista)	pręta innego profilu z listy.
knothe and	Utwórz cięgno/Usuń	Ustawia lub usuwa dla danego
kreina grupa	cięgno (opcia)	pręta typ cięgno (dostępna jeśli
prętow) →	(przełacznik)	pret jest dwuprzegubowy).
(konkretny pręt)	<u>v</u>	Otwiera okno edvovine: <b>Obcia</b>
Drzebući	Obciążenia (opcja)	iania nuata dia danaga nuata
Przekroj P	XX7 · ·	zeniu prętu dla danego pręta.
Otworz cięgno     Obcieżenie	Wymiarowanie >	Pozwala na przejscie do wy-
	(opcjonalna lista)	miarowania danego pręta.
Y Uguó	Ukryj/Pokaż	Ukrywa lub pokazuje pręt w
C Obdin	(przełącznik)	układzie.
	Usuń	Usuwa pret z projektu.
Grupy pretów		Otwiera okno edvovine: Grun
$\rightarrow$ (konkretna	Właściwości	nretów i elementów wymiaro-
> (KONKTEINU amung pratáw)		pretow i elementow wymiuro-
grupa prętow)		wych na danej grupie prętow.
🔽 Właściwości		Usuwa zdefiniowaną grupę
× Usuń	Usuń	prętów z układu (bez usuwania
		samych prętów).
Grupy podpór	W/la ( a incoré a i	Otwiera okno edycyjne: Grup
$\rightarrow$ (konkretna	w fasciwosci	<i>podpór</i> na danej grupie podpór.
grung nodnór)		Usuwa zdefiniowana grupe
	I.I	osuwa zucimiowaną grupę
	Usun	poupoi z układu (bez usuwalila
V USUN		samycn podpor).
		Otwiera okno edycyjne: Grupy
Grupy obciażeń	Właściwości	obciążeń na zaznaczonej grupie
$\rightarrow$ (konkrotna		obciążeń.
aruna obciażań	Aktywna/Nieaktywna	Ustawia grupe obciażeń iako
5 <sup>,</sup> upu 000(ų2ell)	(przełacznik)	aktywna lub nieaktywna.
Vłaściwości	Widoczna/Niewidoczna	Ustawia grupe obciażeń jako
III Nieaktywna	(nrzełacznik)	widoczna lub niewidoczna
💢 Niewidoczna	φι2ειψε2πικ)	
🗙 Usuń	TT	Usuwa grupę obciązen wraz ze
	Usun	wszystkimi odciązeniami zde-
		finiowanymi w tej grupie.
Kombinacje	Właściwości	Otwiera do edycji okno: Kom-
użytkownika $ ightarrow$	** 10501 ** 0501	binacji użytkownika.
(konkretna		Usuwa daną kombinację z
kombinacja)		projektu.
	Usuń	
Vłaściwości	- Suit	
🗙 Usuń		
		Otraigne de starii et au 7.1
Zależności grup	Właściwości	Otwiera do edycji okno: Zalez-
	1	nosci grup obciażeń.

🖌 Właściwości					
Elementy wy- miarowe $\rightarrow$ (konkretna	Właściwości	Otwiera okno edycyjne: <i>Listy</i> złożonych elementów wymia- rowych.			
grupa prętów) Właściwości Rozbij	Rozbij	Rozbija elementy wymiarowe na pręty w danej grupie prętów (usuwa element z projektu).			
Elementy wy- miarowe → (konkretna	Właściwości	Otwiera okno edycyjne: <i>Listy</i> <i>złożonych elementów wymia-</i> <i>rowych</i> na danym elemencie.			
grupa prętów) ➔ (konkretny	Zmień nazwę	Otwiera okienko edycji: <i>Zmień nazwę</i> elementu wymiarowego.			
element wymia- rowy) Właściwości Zmień nazwę Rozbij	Rozbij	Rozbija element wymiarowy na pręty (usuwa element z projek- tu).			
Widoki→ (kon- kretny widok użytkownika)	Usuń	Likwiduje wszystkie widoki (dla gałęzi głównej) lub zazna- czony widok			
<ul> <li>Zmień nazwę</li> <li>Vsuń</li> </ul>	Zmień nazwę	Otwiera okienko edycji: <b>Zmień</b> <i>nazwę</i> widoku użytkownika.			
Wymiary→ (konkretny typ wymiarów: poziome, pio- nowe, równole- głe) × Usuń	Usuń	Likwiduje wszystkie wymiary (dla gałęzi głównej) lub zazna- czonego typu.			

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 np. 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 jej 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:

Węzet nr 2			×
🔵 <mark>Węzeł</mark> 💿 Węzeł p	odporowy		
Współrzędne			
X 1,400	Y 0,000	Z 0,200	[m]
Węzeł podporowy			
Blokada przemie	szczeń		
<b>√</b> r <sub>x</sub>	🗹 r <sub>y</sub>	✓ r <sub>z</sub>	
Blokada obrotów			
Ψ Φ <sub>χ</sub>	🗹 Φ <sub>y</sub>	💽 Φ <sub>z</sub>	
Sprężystości –			
k <sub>x</sub> 0,000	k <sub>y</sub> 0,000	k <sub>z</sub> 0,000	[kN/m]
f <sub>x</sub> 0,000	f <sub>y</sub> 0,000	f <sub>z</sub> 0,000	[kNm/rad]
			OK Anuluj

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 nie będących podporami.

Węzeł nr 4	
Węzeł O Węzeł podporowy	
Współrzędne	
X -2,600 Y 0,000 Z 0,2	200 [m]
	OK Anuluj
D ((DII)	. /

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 *Obciążeń* dla pręta i węzła podporowego. Widok okien przedstawiono poniżej:

	Obciąże	nia pręta											
ſ	Sel.	Typ obciążenia	Grupa	Wartość 1	Wartość 2	Jednostka	×1 [m]	×2[m]	×1/L	×2/L	Ukł. lokalny	a [°]	β[*]
		🔟 Obciążenie ciągłe	Stałe	4	4	kN/m	0	6	0	1		0	0
		🚦 Siła skupiona	Stałe	4		kN	3		0,5			0	0
		🔿 Moment skupiony	Stałe	4		kNm	3		0,5			90	0
		<u> ∆T</u> Podgrzanie	Stałe	4		°C							
		<u>∆T</u> Różnica temperatur	Stałe	0	4	°C							
Ľ	Sita ski												
	O Moment skupiony												
	Obciąże       ⁰₀     Momen       △⊥     Podgrz       △⊥     Różnica	enie ciągłe t ciągły 🕏 anie pręta a temperatur											

*	Obciążen	ia węzła							×
	Sel.	Typ obciążenia	Grupa	Wartość	Jednostka	Kierunek	α[°]	β [°]	ר
		🚦 Siła węzłowa	Obc.Stałe	10	kN	Z		0	0
		৬ Obrót podpory	Obc.Stałe	1	•	Y			
	<ul> <li>Image: A start of the start of</li></ul>	🛧 Osiadanie podpory	Obc.Stałe	-1	mm	Z			
	Image: State								
	The only of the on	anie podpory	_	_	_	_	-	_	-
	👆 Obrót	podpory							

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:

🐇 FIltrowanie elementów modelu				×
Typ elementu Obciążenia	•		Atrybut grupa obciążeń	•
Pasujące elementy			Zaznaczone elementy	ilość
wszystkie		7	(+) Pręty HE 400 B	28
Stałe			(+) grupa obciążeń Zmienne	162
Zmienne			(-) grupa obciążeń Wiatr z lewej	42
Multi				
Ruchome				
Wiatr z lewej	-			
OK Anuluj				Wyczyść filtrowanie

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 dostępne 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 nim 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 nim pręty dochodzą do węzła sztywno, oraz węzły swobodne, zamocowane,
- za *węzły zesztywniane* uważa się wszystkie pozostałe węzły nie spełniające jednego z dwóch powyższych warunków,

• 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 przesuwy i 3 obroty),
- za *podpory przegubowe* uważa się takie węzły podporowe, dla których zablokowano wszystkie przesuwy i nie zablokowano żadnego obrotu,
- za *podpory sztywne* uważa się takie węzły podporowe, dla których zablokowano wszystkie przesuwy i wszystkie obroty,
- za *podpory przegubowo-przesuwne* uważa się takie węzły podporowe, dla których zablokowano jeden lub dwa przesuwy 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:

Typ elementu do	Podstawowe atrybuty	Dostępny zakres wartości atrybutu
filtrowania:	filtrowania:	do filtrowania:
Pręty:	- wszystkie pręty	- wszystkie pręty
	- po grupach prętów	- wszystkie grupy prętów - listą grup pretów projektu
	- po typach prętów	- wszystkie typy prętów
		- pręty pionowe - pręty poziome
		<ul> <li>pręty typu cięgno</li> <li>prety na mimośrodzie</li> </ul>
	- po przekrojach prętów	- wszystkie typy przekrojów
		<ul> <li>lista przekrojów projektu</li> </ul>
	- po typach materiału	- wszystkie typy materiałów -lista materiałów projektu
	- po klasach materiału	- wszystkie klasy materiałów lista klas mat. projektu
	no długości proto	olroślony zakros długości (od do) [m]
	- po drugosci pręta	- określony zakreś urugości (ou-uo) [iii]
	pręta	- okresiony zakres kąta obrotu pręta
Węzły:	- wszystkie węzły	- wszystkie węzły
	- po typie węzła	- wszystkie węzły
		- węzły przegubowe
		- węzły sztywne
		- węzły zesztywniane
	no tunio nodnoru	w szystkie wozły podporowo
	- po typie poupory	- nodnory przegubowe
		- podpory sztywne
		- podpory przegubowo – przesuwne
		- inne podpory
	<ul> <li>po współrzędnej "x"</li> </ul>	- węzły o wsp. "x" (od-do)[m]
	<ul> <li>po współrzędnej "y"</li> </ul>	- 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
Obciążenia:	<ul> <li>wszystkie obciążenia</li> </ul>	- wszystkie obciążenia
	- po grupach obciążeń	- wszystkie grupy obciążeń - stałe

#### Tabela dostępnych możliwości filtrowania projektu:

	- zmienne - multi - ruchome - lista grup obc. projektu
- po typie i wartości obciąże- nia	<ul> <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 pręcie (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 wciśniecie przycisku OK. akceptuje zapamiętanie aktualnej selekcji. W trakcie działania funkcji filtracji całkowicie wygaszana jest aktualna selekcja elementów projektu, sprzed procesu 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.



# 7.1 GRUPY OBCIĄŻEŃ

Każde obciążenie zdefiniowane w projekcie musi być przypisane do odpowiedniej grupy obciążeń stałych lub zmiennych. Wyjątek stanowi grupa obciążeń stałych *Ciężar 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	Тур	Charakter	SGN	SGN	SGU red	Aktywna	Widoczna
Stałe	Stałe	stały	1,1	1,1	1	<b>~</b>	<b>~</b>
Zmienne3	Zmienne	stały		1,2	1	<ul><li>✓</li></ul>	<b>V</b>
Zmienne5	Zmienne	stały		1,2	1	<b>v</b>	<b>v</b>
Zmienne7	Zmienne	stały		1,2	1	<b>~</b>	✓
Zmienne10	Zmienne	stały		1,2	1	<b>v</b>	✓
Zmienne12	Zmienne	stały		1,2	1	<b>v</b>	<b>~</b>
Zmienne14	Zmienne	stały		1,2	1	<b>~</b>	<b>~</b>
Zmienne17	Zmienne	stały		1,2	1	<b>~</b>	<ul> <li>Image: A set of the /li></ul>

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 lub 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 min musi być mniejszy od max. 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 tą grupę jako nieaktywną.

W oknie definicji grup dostępna jest także funkcja usunięcia wszystkich pustych grup obciążeń. Po naciśnięciu przycisku *Czyść* zostaną usunięte wszystkie grupy nie zawierające 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.

# 7.2 ZALEŻNOŚCI GRUP OBCIĄŻEŃ

W programie istnieje możliwość określania wzajemnych zależności grup obciążeń zmiennych. Zależności ści 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).
- Dociążenia wykluczają się (jak jedno, to nie drugie).
- Dociążenia w kolumnie występują tylko wtedy, gdy występują obciążenia w wierszu.
- **D**ociążenia w wierszu występują tylko wtedy, gdy występują obciążenia w kolumnie.
- E 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 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 obciążeń do zaznaczonych prętów i węzłów. Do grupy ciężaru własnego, która tworzona jest automa-tycznie, nie można w programie przypisać żadnego obciążenia użytkownika.

#### Obciążenia skupione prętów:

Rys. 7.3 Sily skupione	<b>Rys. 7.4 Momenty skupione</b>
Geometria Obciążenia Wyniki Wymiarowanie	Geometria Obciążenia Wyniki Wymiarowanie
Grupa i wartość	Grupa i wartość
Grupa Obc. stałe	Grupa Obc. stałe
Położenie	Położenie
Początek	Początek x1[m] 0,200 x1/L 0,200 Koniec x2[m] x2/L
Kierunek           V Ukł. lokalny         X         Y         Z           α [°]         0,0         ↓         β [°]         30         ↓	Kierunek           Ukł. lokalny         X         Y         Z           α [°]         45         \$

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<sub>1</sub> [m], względnej x<sub>1</sub>/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 α oraz β [°], można ustawić dowolny kierunek obciążenia względem pręta lub całości układu. Dla układu lokalnego kąt α jest katem obrotu obciążenia wokół pręta, a kąt β kątem obrotu obciążenia w płaszczyźnie pręta. Strzał-kami przy polach tekstowych α oraz β można zmieniać skokowo wartości kątów, co 45°.

#### Obciążenia ciągłe prętów:

<b>M</b> Rys. 7.5 Obciążenia ciągłe	<b>Rys. 7.6 Momenty ciągłe</b>
Geometria Obciążenia Wyniki Wymiarowanie	Geometria Obciążenia Wyniki Wymiarowanie
Grupa i wartość	Grupa i wartość
Grupa Obc. stałe  P <sub>1</sub> [k4V/m] 50,000 P <sub>2</sub> [k4V/m] 70,000	Grupa Obc. stałe
Położenie	Położenie
Początek ×1[m] 0,000 ×1 / L 0,000	Początek X1[m] 0,000 X1 / L 0,000
Koniec	Koniec
×2[m] 1,000 ×2/L 1,000	×2[m] 1,000 ×2 / L 1,000
Kierunek	Kierunek
V     Ukt. lokalny     X     Y     O Z       α [°]     0,0     Φ     β [°]     0,0     Φ	V Uld. lokalny     X     Y     Z       α[?]     0     β[?]     0

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 polu  $P_1$  [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<sub>1</sub> [m] i x<sub>2</sub> [m], względnych x<sub>1</sub>/L i x<sub>2</sub>/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.
- Przełączając 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 katem obrotu obciążenia wokół pręta, a kąt  $\beta$  kątem obrotu obciążenia w płaszczyźnie pręta. Strzałkami przy polach tekstowych  $\alpha$  oraz  $\beta$  można zmieniać skokowo wartości kątów 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 zwykłe obciążenie ciągłe (można osobno zmieniać wartości na początku i końcu obciążenia).

#### Obciążenia termiczne prętów:

•		•
1T	Podgrzanie pręta.	Obowiązuje dla całości pręta, nie może być podgrzana jedynie część pręta.

Geometria	Obciążenia Wyniki Wymiarowanie	
Grupa i w	artość	
Grupa ∆T [°C]	Obc. stałe V	

**Rys. 7.7 Podgrzanie** 

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

- 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.

AT

	Różnica	temperatur	dla pręta.	Obowiązuje	dla całości pręta.
--	---------	------------	------------	------------	--------------------

Geometria Obciążeni	a Wyniki Wymiarowanie
Grupa i wartość	
Grupa Obc. stałe ∆T <sub>y</sub> [°⊂] 50,000	ΔT <sub>2</sub> [°C] 30

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  $\Delta Ty$  i  $\Delta Tz$  [°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:

<b>Rys. 7.9</b> Siły skupione węzłowe
Geometria Obciążenia Wyniki Wymiarowanie
Grupa i wartość
Grupa Obc.Stałe 💌 🛤
P [kN] 10
Położenie
Początek
x <sub>1</sub> [m] x <sub>1</sub> /L
Koniec
x <sub>2</sub> [m] x <sub>2</sub> / L
Kierunek
□ Ukł. lokalny ○ X ○ Y ④ Z
α[°] 0,0 • β[°] 0,0 •

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.
- Przełączając przyciski X, Y, Z ustawić kierunek obciążenia zgodny z zaznaczoną osią układu globalnego całego układu.
- Ustawiając odpowiednio kąty α oraz β [°], można ustawić dowolny kierunek obciążenia względem osi układu globalnego. Strzałkami przy polach tekstowych α oraz β można zmieniać skokowo wartości kątów, co 45°.

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

#### Obciążenia węzłów podporowych:

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 zaznaczonym kierunkami podpory.

Rys. 7.10 Osiadanie podpory	Rys. 7.11 Obrót podpory
Geometria Obciążenia Wyniki Wymiarowanie	Geometria Obciążenia Wyniki Wymiarowania
Grupa i wartość	Grupa i wartość
Grupa Obc. stałe	Grupa Obc. stałe
Położenie	Położenie
Początek	Początek
Koniec	Koniec
x <sub>2</sub> [m] x <sub>2</sub> /L	x2[m] x2/L
Kierunek	Kierunek
Ukł. lokalny         X         Y         2           α [°]         0,0         \$	Ukł. lokalny         X         Y         Z           α [°]         90,0         Φ         β [°]         0,0         Φ

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

# 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 <sup>E</sup> *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*.

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: X 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 (x<sub>1</sub>/L oraz x<sub>2</sub>/L), natomiast zmieniają się odległości bezwzględne x<sub>1</sub> oraz x<sub>2</sub>. 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 obciążenie 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*".

# 7.6 OBCIĄŻENIA RUCHOME

## 7.6.1 Opis ogólny

Obciążenie ruchome zdefiniowane w programie jest 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 inną grupą 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 gru-

py obciążenia ruchomego na odpowiadający jej zestaw zwykłych wzajemnie wykluczających się grup obc. 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 ciągłe (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 położeń 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 wchodzą 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.
- Wektora przemieszczenia zdefiniowanego przez podanie początku i końca wektora określonego na pręcie lub grupie prętów ciągłych i współliniowych. Przy czym 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 położeń "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 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 ciągłe 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 nie związany 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

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 opcje: **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 jaka 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 cięgnem, ale nie koniecznie tym samym ciągu na którym wskazywaliśmy punkt bazowy obciążenia przy definiowaniu "zespołu pojazdu". Również w tym przy-padku działają punkty przyciągania i domiary precyzyjne.



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 obciążenia 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 mimośrodzie jedno lub dwustronnym, układ taki będzie traktowany jako ciągły i współliniowy na którym można wprowadzić obciążenie ruchome. Poniżej przedstawiono przykłady ciągów prętów z mimośrodami na których można wprowadzić obciążenie ruchome:



Rys. 7.16 Układy prętów z mimośrodami na których można wprowadzić obciążenie ruchome
Po zdefiniowaniu wektora przemieszczenia program wyświetla dodatkowe okienko w którym użytkownik powinien podać *Liczbę podziałów wektora przemieszczenia*:

Ŀ	iczba podziałów wektora przemiesz 🔀
	Liczba podziałów wektora przemieszczenia: 🔟
	OK Anuluj

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 położeń 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 położeń 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 w 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 <sup>III</sup> *Plaskim – swobodnym* lub <sup>III</sup> *Przestrzennym - Między węzłami* w dowolnym ustawieniu przestrzennym układu.

#### 7.6.3 Edycja obciążenia ruchomego

Na dostępną w programie edycje 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 rozbicie na zestaw zwykłych grup obciążeń zmiennych wykluczających się, odpowiadających grupie obciążenia ruchomego.

Nazwa	Тур	Charakter	SGN	SGN	SGU red	Aktywna	Widoczn	
Ciężar wła	Stałe	stały	1	1	1	<ul><li>✓</li></ul>	<b>V</b>	
Wiatr z le	Zmienne	stały		1	1	✓	<b>~</b>	
Wiatr z pr	Zmienne	stały		1	1	<b>~</b>	<b>~</b>	
Stałe	Stałe	stały	1	1	1	<b>~</b>	<b>~</b>	
Podwiesz	Stałe	stały	1	1	1	<b>~</b>	<b>~</b>	
Śnieg	Zmienne	stały		1	1	<b>~</b>	<b>~</b>	
Ruchoma	Ruchome	stały 🔻		1	1	<b>V</b>	<b>V</b>	
Ruchoma2 Ruchome stały 1 1 🗹 🗸								

Rys. 7.19 Grupa obciążenia ruchomego

Zaznaczenie grupy obciążenia ruchomego na ekranie graficznym, możliwe jest przez kliknięcie na strzałce 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 kontek-

stowym prawego klawisza myszki mamy dostęp do dwóch funkcji:  $\checkmark$  Usuń zaznaczone obciążenie (usuwa w tym przypadku grupę obciążenia ruchomego analogicznie jak funkcja Usuń w oknie  $\sqsubseteq$  Grup obciążeń) oraz D 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.

🐔 Obciążenie ruchome - Grupa: Ruchoma 🛛 🔀							
Typ obciążenia	Wartość 1	Wartość 2	Jednostka				
🚶 Siła skupiona	6		kN				
📶 Obciążenie ciągłe	3		2 kNm				
			OK Anuluj				

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 położeń "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 grup 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 mimośrodu 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 położeń 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 tą 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**.

🕺 Zależności grup obciążeń 📃 🔀								
Tablica zależności grup zmiennych								
	2-1					<b>_</b>		
	ewej	rawe		œ	la2			
	atr z le	atr z p	eg	chorr	chorr			
	Wia	Wia	Śni	Ru	Ru			
Wiatr z lewej								
Wiatr z prawej								
Śnieg								
Ruchoma					2			
Ruchoma2				2				
					Bral	c relacji		
\pm Obciążenia występują razem								
	😑 Obciążenia wykluczają się							
				1	Obd	iążenia w kolumnie występują tylko wtedy, gdy występują obciążenia w wierszu		
				4	Obd	iążenia w wierszu występują tylko wtedy, gdy występują obciążenia w kolumnie		
				E	Syn	chronizacja grup obciążenia ruchomego 📐		
4						▼ ▶		
▲▼ Kombinacie użytkownika								
Aktywna			Cię	zar v	vłasi	ny Wiatr z lewej Wiatr z pra Stałe Podwieszenia Śnieg		
						Nowa kombinacja Usuń kombinację		
UWAGA: Współczyn zamiast współczynn	nnik iikóv	i gru v prz	ıp dl ypis	a koi anyo	mbir :h do	acji używane są przy liczeniu kombinacji o grup obciążeń w oknie <b>Grupy obciążeń</b> . OK Anuluj		

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 położenia obciążenia ruchomego w ramach jednej grupy będzie widział jako wzajemnie wykluczające się, ale dodatkowo wewnętrznie 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 porusza 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 inna grupa ruchoma. W tabeli relacji utracone zostana tylko relacje synchronizacji obciażeń (relacje wykluczania pozostaną bez zmian). Synchronizacja grup obciążenia ruchomego nie wpływa na wyniki dla poszczególnych grup obciażeń 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 jednakowa ilość położeń nie gwarantuje całkowitej równoległości zadanego obciażenia. Aby równoległość ta była zachowana, musza być spełnione jeszcze dwa dodatkowe warunki, które zależa od działań użytkownika: długość i kierunek obu wektorów przemieszczenia musi być taki sam.

#### 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 cięgnami oraz przed wymiarowaniem grup i sumy grup obciążeń, zaleca się rozbicie wszystkich grup obciążenia ruchomego. W przypadku braku takiego 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) oraz w oknie wyboru grup i sumy grup do wymiarowania. W przypadku obliczeń statycznych układów z cięgnami, grupy typu "multi" oraz grupy obciążeń ruchomych nie będą również dostępne w oknie wyboru do obliczeń statycznych. Grupy obciążeń ruchomych można wykorzy-stywać w programie do analizy wyników sił wewnętrznych i naprężeń dla obwiedni a także grupy obciążeń ruchomego 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 uwzględniającą 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 malutkich 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 położeń pojazdu łącznie z zapętleniem ruchu w danej grupie.

Rysowane wykresy globalne							
$\square$ N $\square$ T <sub>y</sub> $\square$ T <sub>z</sub> $\square$ M <sub>x</sub> $\square$ M <sub>y</sub> $\square$ M <sub>z</sub>							
Deformacja Animacja R σ							
✓ Ciężar własny Wiatr z lewej							
🗌 Wiatr z prawej 📄 Stałe							
Podwieszenia Śnieg							
Ruchoma ( ) Ruchoma2 ( )							

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 zapętlonym 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 pręcie, 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 dopowiada wartościom prezentowanych sił wewnętrznych. Różnica w stosunku do zwykłych grup obciążeń jest taka że przy prezentacji schematów dla obwiedni, obciążenia ją budujące są podświetlone 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 *Vstawień* 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 pręcie 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 pręcie 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 pręcie 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 pręcie.
- *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 pręcie w modelu wystąpi obciążenie powielone, w prawym górnym narożniku ekranu graficznego pojawi się symbol [n], 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-

R3D3-Rama 3D - podrecznik uzytkownika

### 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

## 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: *Solutional Structure Statement Statement Structure Statement Statement Structure Statement Statem Statement  

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 CIĘGNAMI

#### 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.
- Z uwzględnieniem cięgien gdzie pręty oznaczone jako cięgno 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 ściskających w cięgnach.

Oba opisane powyżej warianty obliczeń nie mogą być wykonywane jednocześnie, ale w każdej chwili można się miedzy nimi przełączyć (obliczenia statyki wówczas należy wykonać powtórnie).

Aby uruchomić wariant obliczeń z uwzględnieniem cięgien, należy w oknie *W Właściwości projektu* zaznaczyć znacznik: *Uwzględnij cięgna w obliczeniach*. Wówczas jeśli w układzie występują pręty typu cięgno, po naciśnięciu ikonki obliczeń statycznych (lub w czasie przełączania na zakładkę *Wyniki*) wyświetli się dodatkowe okno dialogowe jak niżej:

🕹 Ustawienia wyników statyki								
Ustawienia obliczeń dla cięgien								
Zbieżność iteracji oblicze								
UWAGA: W obliczeniach dla grup obciążenia są mnożone przez współczynniki max z okna grup obciążeń, a w obliczeniach dla kombinacji przez współczynniki grup zdefiniowane w oknie 'Zależności grup obciążeń. Wybierz grupy obciążeń:								
Nazwa kombinacii	Wybierz:	Grupa obciażeń	Wybierz:					
Kombinacja1		Obc.Stałe						
		Ciężar własny	<ul> <li>Image: A set of the /li></ul>					
		Wiatr 🛄						
		Ściany osłonowe 🛄	✓					
		Podwieszenia						
		Snieg - lewa połać 🛄						
		Snieg - prawa p						
			OK Anuluj					

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 j. w. program przechodzi do wykonanie 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 obwiedni 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).

#### 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 ściskanym cięgnie o wartości największej siły ściskającej. Iteracja jest przeprowadzana tak długo, aż siły w ściskanych cięgnach są mniejsze od iloczynu współczynnika zbieżności iteracji i największej początkowej wartości siły ściskającej w cięgnach.

Dla układów z cięgnami użytkownik nie może korzystać z zasady superpozycji dla różnych obciążeń. Stąd, w przeciwieństwie do układów bez cięgien, 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 cięgien, w grupie ciężaru własnego zachodzi modyfikacja eliminująca ciężar własny samych cięgien. Cięgna 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 "cięgno" mogą wystąpić poza siłą rozciągającą inne, nie zerowe (ale bliskie zeru) wartości sił wewnętrznych, które mogłyby niewłaściwie wpływać na ścieżkę wymiarowania. Zaleca się do wymiarowania wszystkie pręty typu "cięgno" 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 **<sup>41</sup>** *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 cięgien

Wymiarowanie zbiorcze prętów i elementów wymiarowych, po przeprowadzonych obliczeniach dla cięgien, wykonywane jest dla całego układu tylko dla jednej grupy lub kombinacji, zaznaczonej przez użytkownika na zakładce **Wyniki**. Analogicznie po obliczeniach dla cięgien, 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 zwy-kłymi obliczeniami dla których wymiarowanie przeprowadzane jest zawsze dla obwiedni, a obliczeniami dla cięgien gdzie wymiarowana jest zawsze jedna wybrana grupa obciążeń lub kombinacja.

Dla układów zawierających cięgna i w których jednocześnie zdefiniowano grupy obciążeń typu "multi" lub grupy obciążenia ruchomego, założono blokadę uniemożliwiającą wybór tych grup do obliczeń.

#### <u>Uwaga:</u>

Dla dwóch krzyżujących się cięgien 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 mimośrodzie

#### 9.1 DEFINIOWANIE PRĘTÓW NA MIMOŚRODZIE

W programie można definiować dwa podstawowe typy prętów na mimośrodzie (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 mimośrodzie**.



Rys. 9.1 Funkcje wprowadzania i usuwania mimośrodów

Po wyborze opisanej funkcji otrzymamy okno jak niżej:

ze ye z <sup>N0</sup>	Pręt numer: 24 Węzeł końcowy nr: 20 $e_y = 0$ mm $e_z = 120$ mm Węzeł końcowy nr: 19 $e_y = 0.0$ mm
	e_ = 0.0 mm

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 wybranego numeru węzła aktywne są pola edycyjne mimośrodów  $e_y$  i  $e_z$ . Dla drugiego węzła oba mimośrody ustawione są na zero i są nieaktywne. Należy tu pamiętać, że wprowadzane mimośrody 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:



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 mimośrodzie**, 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 mimośrodów dla obu węzłów. Przy czym należy pamiętać, że wówczas zmiana mimośrodu w jednym węźle będzie automatycznie powodowała taką sama zmianę odpowiedniego mimośrodu w drugim węźle. Wybranie opcji: **Pręt na mimośrodzie** dla wybranego pojedynczego pręta (bez zaznaczonych węzłów) pozwala jedynie na podgląd zdefiniowanego w tym pręcie mimośrodu bez możliwości jego edycji. Wybranie funkcji: **Pręt na mimośrodzie** 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:



i widoki mimośrodu dwustronnego w edytorze graficznyn

Ponieważ wprowadzenie dużej ilości prętów na mimośrodzie 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 węźle dla którego ten mimośród został zdefiniowany.

Po zdefiniowaniu mimośrodów dla poszczególnych prętów, poprawność ich wprowadzenia można obejrzeć na

💵 Widoku 3D.

#### 9.2 EDYCJA I MODYFIKACJE PRETÓW NA MIMOŚRODZIE

Aby usunąć wprowadzony mimośród na pręcie zaznaczamy element lub elementy z mimośrodem i z menu podręcznego prawego klawisza myszki wybieramy opcję: *Usuń mimośród*. Na skutek tej operacji wszystkie mimośrody w prętach zostaną ustawione na wartość "0" a w przypadku mimośrodu na jednym końcu pręta, drugi koniec powraca do położenia wyjściowego. Całkowicie można usunąć z układu pręt na mimośrodzie, 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 mimośrody 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 mimośrodzie z układu zastosujemy funkcję "*cofnij*", która przywraca stan poprzedni w dwóch ruchach. Dla prętów z mimośrodem 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 mimośrodem spowoduje, że kierunki wprowadzonych mimośrodów zostaną również obrócone o taki sam kąt.

Dla prętów z mimośrodem nie są dostępne następujące funkcje modyfikacji:

- Dzielenie pręta z mimośrodem, 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 mimośród.
- Dla węzłów końcowych pręta z mimośrodem nie jest możliwa zmiana typu węzła z przegubowego na sztywny i odwrotnie.

Jeśli jedną z powyższych funkcji, chcemy zastosować należy to zrobić przed zdefiniowaniem mimośrodów w pręcie.

Jeśli dla jednego pręta wchodzącego w skład elementu wymiarowego będziemy chcieli ustawić mimośród, 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 mimośrody i takie same pozostałe własności, wówczas można z nich utworzyć element wymiarowy wykorzystywany przy wymiarowaniu zbiorczym.

Informacje o zadanych w poszczególnych prętach mimośrodach umieszczone są w raporcie ze statyki w dodatkowej tabeli w informacjach o wprowadzonym układzie.

#### 9.3 OBLICZENIA PRĘTÓW NA MIMOŚRODZIE

Obliczenia statyczne układu zawierającego pręty na mimośrodzie 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 mimośrodowe 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 (niewidoczna 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 mimośrodzie, ale mimo to należy liczyć się z znacząco dłuższymi czasami obliczeń (w stosunku do układów nie zawierających prętów na mimośrodach), wynikającymi ze zwiększonej ilości liczonych prętów i węzłów, a także znacznych różnic w sztywnościach liczonych elementów.

#### Optymalizacja obliczeń statycznych

# 10 Optymalizacja 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 z 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 mimośrodzie.
- Zmianę współczynnika stosunku sztywności miedzy prętami na mimośrodzie a prętami wirtualnymi z 1000 na 100000 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 tyko podczas obliczeń i jest niezauważalna dla użytkownika.
- Zmianę metodologii przygotowania macierzy sztywności do obliczeń, oraz rozdzielenie metod przygotowania macierzy dla układów z mimośrodami 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 mimośrody stosowany jest algorytm niekompletnej faktoryzacji Cholesky'ego (Incomplete Cholesky Factorization, Incomplete Cholesky preconditioning, ICC), dla układów bez mimośrodów 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 przemieszczenie 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 moż-liwość analizy otrzymanych wyników (mimo że układ z dużym prawdopodobieństwem jest geometrycznie zmienny, lub przyjęte w modelu obciążenia są absolutnie nie adekwatne 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.

#### <u>Uwaga:</u>

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.

# 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 wewnętrznie jeden lub dwa pliki typu XML w których zapisane zostały osobno wyniki obliczeń statycznych i wymiarowania zapisywane są do pliku zaraz po wykonaniu odpowiednich obli-

czeń, a także podczas użycia przez użytkownika funkcji Tapisz 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 zmiane zakładki na Wyniki lub Wymiarowanie. Wyniki obliczeń bedą 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 pomoca 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, zawsze obliczenia 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 cięgnami oraz przy wymiarowaniu zbiorczym, użytkownik decyduje na jakie zestawy obciążeń lub sił wewnetrznych 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).

#### <u>Uwaga:</u>

- 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 ponowne proces obliczeniowy jak w punkcie pierwszym.
- 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 ponowne 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:

Proszę	czekać 🔀
1	Wczytywanie wyników
	Przerwij

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 wymia-rowania.



#### **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 obwiedni 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*.

Proszę czekać 🔀					
	Obwiednia				
	44%				
	💿 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. Wybór elementu dokonujemy klikając na nim myszką w oknie widoku układu. Wybrany element jest wyróżniony kolorem na ekranie.

dole zdefiniowanych Na zakładki Wyniki znajduje sie lista grup obciażeń w projekcie. Na liście możemy określić które grupy obciążeń maja być wykorzystywane do obliczania wyników wartości przeliczają automatycznie się w czasie rzeczywistym.

N         Ty         Tz         Mx         ✓ My         Mz           Deformacja         Animacja         R         σ           Øbc.Stałe         Ciężar własny
Deformacja Animacja R σ ♥ Obc.Stałe Ciężar własny
✓ Obc.Stałe Ciężar własny
Grupa1 Grupa2
Grupa3 Grupa4
Grupa5 Grupa6

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.

Siły w pręcie nr 26 (ukł. lokalny)
My 🔻 804,38 kNm L[m] 6,000
×[m] 2,280 ×/L 0,380

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.

Geometria Obciążenia	Wyniki							
✓ Obwiednia	🖌 Max 🗌 Min							
Siły w pręcie nr 1 (ukł. lokali	y)							
My 🕶 max -0,00	min -0,00 kNm							
×[m] 0,000	×/L 0,000							

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 pręcie*. Nazwa wybranej siły jest dodatkowo wytłuszczona w grupie *Siły prze-krojowe 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	l <sub>y</sub> -6,46 M	4 <sub>2</sub> -1,71	[kNm]							
σ+ 11,36	7- <mark>-28,39 [</mark> 1	MPa]	σ(p)							

Rys. 11.7 Siły przekrojowe w punkcie

Po zaznaczeniu podpory (węzła podporowego) wyświetlane są wartości obwiedni reakcji. Wybór 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 pręcie. Pozostałe wartości reakcji są wartościami odpowiadającymi.

Obwiednia reakcji R <sub>x</sub> (ukł. globalny)	
$R_x$ 10,75 $R_y$ 0,47 $R_z$ 126,05 $M_x$ $M_y$ $M_z$ $M$	R <sub>x</sub> R <sub>y</sub> R <sub>z</sub>
Przemieszczenia w węźle (ukl. globalny)	
$ \begin{array}{c} dx \ 0,00 & dy \ 0,00 & dz \ 0,00 \\                               $	[mm] [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 (ukł. lokalny)

W przypadku zaznaczenia na ekranie graficznym pręta, na zakładce **Wyniki** w grupie **Przemieszczenia w punk***cie* 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 (ukl. 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 (ukł. globalny)

Prezentacja wyników dla zdefiniowanych przez użytkownika kombinacji oraz analiza naprężeń, zostały omówione szczegółowo w rozdziale 3 (*Kombinacji użytkownika i Naprężenia w przekroju*).

Geometria	Obciążenia	Wyniki	Wymiarowanie
Obwiednia	Max Min		
<b>Rys. 11</b>	.11 Prz	ełącz	niki min/max

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 jakiejkolwiek 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:

- *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: **Z Wygaś wszystkie wartości** (pozycja dostępna w menu jeśli wyświetlane są jakiekolwiek 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<sub>y</sub>. 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 stero-

waniem 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 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 składa 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 zakładki *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, 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 *Vstawień* programu. Przykładowe raporty z ekranu graficznego dla zakładki *Wyniki* i *Wymiarowanie* przedstawiono poniżej:

#### R3D3-Rama3D – Wyniki



#### R3D3-Rama3D – Wymiarowanie



Тур:	
Obwiednia:	sił wewnętrznych i naprężeń

Stan graniczny nośności:		
Stopień wykorzystania przekroju:	SGN	



### **11.6 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 informację o przekrojach, grupach prętów, elementach wymiarowych, definicjach typu wymiarowania, sprawdzeniach 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 obliczeniowymi, każda z nakładek wymiarujących dla pojedynczego pręta, elementu złożonego lub elementu wymiarowego tworzy osobny szczegółowy raport z wymiarowania.

#### **11.7 PRZYGOTOWANIE DO WYMIAROWANIA**

Przystępując 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 zrobione będą 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 <sup>III</sup> *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 wg Eurokodu, całkowicie zabezpieczonych przed utratą stateczności. Spowodowane jest to tym że do liczenia naprężeń sprężystych wykorzystywane są sprężyste charakte-

rystyki przekroju, a przy wymiarowaniu przekrojów stalowych klasy 1 i 2 wg Eurokodu wykorzystywane są plastyczne wskaźniki wytrzymałości, przeważnie większe niż wskaźniki sprężyste tego samego przekroju.

Program **R3D3 Rama 3D** współpracuje z zewnętrznymi programami wymiarującymi takimi jak np. *Inter-Stal* (wymiarowanie profili stalowych wg normy PN), *InterDrewno* (wymiarowanie elementów drewnianych

wg normy PN), *EuroStal* (wymiarowanie profili stalowych wg normy EN), *EuroŻelbet* (wymiarowanie elementów żelbetowych wg normy EN) i *<i>EuroStopa* (wymiarowanie fundamentów bezpośrednich wg normy EN). Wszystkie one wymagają one 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.
- zimnogięte rura prostokątna, kwadratowa i okrągła.

Typy profili liczone w stanie nadkrytycznym to:

- walcowane dwuteownik, rura prostokątna i kwadratowa,
- spawane dowolny dwuteownik, skrzynka,
- zimno gięte 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 *Wynik*i) przez kliknięcie prawym klawiszem myszki na wybranym pręcie układu i wybranie z menu kontekstowego opcji *Wymiaruj pręt*.

🖬 Wymiaruj element 🔹 🕨	1 Informacja
📙 Pokaż wartości ekstremalne 📃	J InterStal
HI Ukryj zaznaczone pręty	Wersja:1.3.0
🔒 Zablokuj widok	Opis:Moduł do obliczania nośności profili stalowych wg PN-90/B-03200
🤯 Widok 🕨 🕨	

Rys. 11.16 Wywołanie wymiarowania w stali wg 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 wybrana 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<sub>mod</sub> przyjmowany automatycznie na podstawie grupy obciążeń o największym oddziaływaniu na konstrukcję w danej kombinacji lub ręcznie, na podstawie decyzji użytkownika.

🖶 Wymiaruj element 🔹 🕨	1 Informacja
🚬 Pokaż wartości ekstremalne	🚝 InterDrewno
nokaż wskazane wartości	Nazwa: Toterdrewpo
H Ukryj zaznaczone pręty	Wersja:1.2.0
🔒 Zablokuj widok	Producent:ArCADiasoft sp. j. Opis:Moduł do obliczania pośności profili drewnianych wo PN-B-03150 z poprawkami AZ1 i AZ
🥡 Widok 🕨 🕨	

#### Rys. 11.17 Wywołanie wymiarowania w drewnie wg 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),
  - zimnogięte rury prostokątne, kwadratowe i okrągłe

🕞 Wymiaruj element 🔹 🕨	1 Informacja
🚬 Pokaż wartości ekstremalne	🔣 EuroRtal
🚬 Pokaż wskazane wartości	Nazwa:EuroStal
🛗 Ukryj zaznaczone pręty	Wersja:1.0.0
🔒 Zablokuj widok	<ul> <li>Producent:ArCADiasoft Chudzik sp. ).</li> <li>Opis:Moduł do obliczania nośności profili stalowych wg EuroCode</li> </ul>
🤯 Widok 🕨 🕨	

#### Rys. 11.18 Wywołanie wymiarowania stali wg 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, kątowy, teowy, dwuteowy, ceowy, zetowy.

🖬 Wymiaruj element 🔹 🕨	1 Informacja
🚬 Pokaż wartości ekstremalne	RuroZelbet
📜 Pokaż wskazane wartości	Nazwa:EuroŻelbet
🛗 Ukryj zaznaczone pręty	Wersja:1.0.0 Producent:ArCADiasoft Chudzik sp. j
🔒 Zablokuj widok	Opis:Moduł do obliczania nośności profili żelbetowych wg EuroCode
🥡 Widok 🔹 🕨	
	-

Rys. 11.19 Wywołanie wymiarowania żelbetu wg 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.
- Sprawdzenie osiadania fundamentu na podłożu warstwowym.
- Wyznaczenie współczynnika podatności pionowej podłoża Winklera pod fundamentem.



Rys. 11.20 Wywołanie wymiarowania fundamentu wg PN-EN 1997-1 Eurokod 7

### **11.8 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 zestawy grup budujące ekstremum ugięć względnych. W tym celu dla wszystkich grup stałych i grup zmiennych działających na pręcie, zgodnie z tablicą 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 tabela 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 preta 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 tabela relacji, przez sumowanie i eliminację grup powtarzajacych 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 użytkowania, a zwłaszcza przy wyznaczaniu ugięć względnych. 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).

#### <u>Uwaga:</u>

# 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.

Prawidłowo zdefiniowany element wymiarowy 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 równie 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 prętów lub elementów typu wspornikowego dla któ-

rych 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  $\Delta u_{max} / \Delta u_{dop}$ , 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.

# 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:

[																			Т	Τ	٦
	1		-	1	1				Ŀċ	5	1	1		1	1	1	H		V	V	V
			Ľ	,					-6	5							ك	<u> </u>	'	'	

#### 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:**

Nu	Wę	zły	Pręty zeszty	wnione w	Dunghu (; nungta	Długość
Νſ	$\mathbf{w}_1$	<b>w</b> <sub>2</sub>	w <sub>1</sub>	$\mathbf{w}_2$	Przekroj pręta	[m]
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:

N	Nr $\mathbf{r}_{\mathbf{x}}$ $\mathbf{r}_{\mathbf{y}}$ $\mathbf{r}_{\mathbf{z}}$ $\mathbf{\phi}_{\mathbf{y}}$		1	Spreżystość [kN/m]			Spreżystość [kN/rad]					
Νſ	r <sub>x</sub>	ry	Γz	φx	Фу	φz	k <sub>x</sub>	k <sub>y</sub>	kz	f <sub>x</sub>	fy	fz
1	+	+	+									
2	+	+	+									
3	+	+	+									
4	+	+	+									

#### Grupy obciążeń:

Nazwa grupy	Nr	Rodzaj obciążeń	Charakter	min	max	Grupa ak- tywna
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	Тур	Wartość 1	Wartość 2	<b>x</b> <sub>1</sub> [ <b>m</b> ]	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	

Grupa	Pręt	Тур	Wartość 1	Wartość 2	x <sub>1</sub> [m]	<b>x</b> <sub>2</sub> [ <b>m</b> ]	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	

### Przykładowy raport wyników obliczeń

#### Parametry geometryczne i fizyczne elementów:

Nazwa	IPE 400				
	$A = 84,48 \text{ cm}^2$				
Parametrv	$J_x = 51,08 \text{ cm}^4$	$J_y = 23 \ 132, 14 \text{cm}^4$	$J_z = 1 317,85 \text{cm}^4$		
Parametry przekroju	$\alpha_{\rm y-yg} = 0^{\circ}$	$J_{yg} = 23 \ 132, 14 \text{cm}^4$	$J_{zg} = 1.317,85 \text{cm}^4$		2g yg
przekroju	$W_{y max} = 1.156,$	,61cm <sup>3</sup>	$W_{y \min} = 1\ 156,61$	cm <sup>3</sup>	
	$W_{z max} = 146,43 cm^3$		$W_{z \min} = 146,43cn$	n <sup>3</sup>	
Materiał	Stal PN St3S	E = 205GPa	G = 80GPa	Cież. = 78,5kN/m <sup>3</sup>	

<u>Wyniki:</u> 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>v</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]	Nun	nery grup
	0,00	0,00	-0,00	60,78	0,00	-0,00	-0,00	2, 3, 1, 5	
	6,00	0,00	0,00	-89,20	0,00	109,25	0,00	4, 2, 3, 1	
	6,00	0,00	0,00	-89,20	0,00	109,25	0,00	4, 2, 3, 1	
1	2,57	0,00	0,00	0,01	0,00	-78,07	0,00	2, 3, 1, 5	
_				0		0		60,78	-89,2
			Ν	•	• Ty •			• Tz	
			Ν	ſx●		Му		A Mz	•
				0			-78,07 1	09,25 0	

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]	Numery grup	
	0,00	0,00	-0,00	88,91	0,00	109,25	-0,00	4, 2, 3, 1	
	7,00	0,00	0,00	-88,91	0,00	109,25	-0,00	4, 2, 1, 5	
	0,00	0,00	-0,00	88,91	0,00	109,25	-0,00	4, 2, 3, 1	
2	3,50	0,00	-0,00	0,01	0,00	-69,27	-0,00	4, 2, 1	
				0		0		88,91	-88,91
			ľ	•		ту •		• Tz	
			Ν	ſx●		Му		Mz •	-
				0		109,25	-69,27	0	
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]	Numery grup	
	0,00	0,00	-0,00	89,20	0,00	109,25	0,00	4, 2, 1, 5	
3	6,00	0,00	0,00	-60,78	0,00	-0,00	-0,00	2, 3, 1, 5	
	0,00	0,00	-0,00	89,20	0,00	109,25	0,00	4, 2, 1, 5	

### Przykładowy raport wyników obliczeń

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>v</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>v</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]	Nui	nery grup
	3,43	0,00	-0,00	-0,01	0,00	-78,07	0,00	2, 3, 1, 5	
			0			0		89,2	-60,78
			N 🗕		• `	Ту •		• Tz	
			Mx●		•	My		Mz •	•
			0			109,25	-78,07	0	

#### Obwiednia reakcji:

Nr	R <sub>x</sub> [kN]	R <sub>v</sub> [kN]	R <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>v</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]	Numery grup
1	0,00	-0,00	60,78	0,00	0,00	-0,00	2, 3, 1, 5
1	0,00	-0,00	13,38	0,00	0,00	-0,00	4, 2, 1
2	0,00	0,00	178,11	0,00	-0,00	-0,00	4, 2, 3, 1
2	0,00	0,00	54,83	0,00	0,00	-0,00	2, 1, 5
2	0,00	0,00	178,11	0,00	0,00	0,00	4, 2, 1, 5
3	0,00	0,00	54,83	0,00	-0,00	0,00	2, 3, 1
4	0,00	-0,00	60,78	0,00	-0,00	0,00	2, 3, 1, 5
4 –	0,00	-0,00	13,38	0,00	-0,00	0,00	4, 2, 1

#### Obwiednia naprężeń:

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
	6,00	0,00	109,25	0,00	94,46	-94,46	4, 2, 3, 1
	6,00	0,00	109,25	0,00	94,46	-94,46	4, 2, 3, 1
1			94,46 -94,46				
	•						

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	109,25	-0,00	94,46	-94,46	4, 2, 3, 1
	0,00	0,00	109,25	-0,00	94,46	-94,46	4, 2, 3, 1
2	94,46 -94	i,46					
				)			
		$\sim$					

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	109,25	0,00	94,46	-94,46	4, 2, 1, 5
	0,00	0,00	109,25	0,00	94,46	-94,46	4, 2, 1, 5
3	94,46 -94	1,46					
				•			

#### Siły 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]
	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
1	2,28	0,00	0,00	0,01	0,00	-1,75	-0,00
			0	0 0		0 1,52	-2,46
		Ν	•	• Ty •		• Tz	
		Ν	Λx●	• My		→ Mz ←	•
			0	0 0	-1,75	2,81 0	0

#### R3D3-Rama 3D - podrecznik uzytkownika

### Przykładowy raport wyników obliczeń

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>v</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>v</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
	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
2	3,50	0,00	-0,00	0,00	0,00	-1,25	-0,00
			0	0 0		0 2,32	-2,32
		Ν	↓ ●	● Ту ●		• Tz	
		Ν	ſx●	• My		<u> </u>	
			0	0 2,81	-1,25	2,81 0	0

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	2,81	0,00
	6,00	0,00	0,00	-1,52	0,00	-0,00	-0,00
	0,00	0,00	-0,00	2,46	0,00	2,81	0,00
3	3,72	0,00	-0,00	-0,01	0,00	-1,75	-0,00
_			0	0 0		0 2,46	-1,52
		Ν	•	• Ty •		• Tz	
		Ν	ſx●	My		Mz ●	•
			0	0 2,81	-1,75	0 0	0

#### Siły 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]
	0,00	0,00	-0,00	18,35	0,00	-0,00	-0,00
	6,00	0,00	0,00	-29,65	0,00	33,88	0,00
	6,00	0,00	0,00	-29,65	0,00	33,88	0,00
1	2,28	0,00	0,00	0,11	0,00	-21,05	-0,00
			0	0 0		0 18,35	-29,65
		Ν	•	• Ty •		- $Tz$	
		Ν	ſx●	• My		→ Mz ←	•
			0	0 0	-21,05	33,88 0	0

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	28,00	0,00	33,88	-0,00
	7,00	0,00	0,00	-28,00	0,00	33,88	-0,00
	0,00	0,00	-0,00	28,00	0,00	33,88	-0,00
2	3,50	0,00	0,00	0,00	0,00	-15,12	-0,00
			0	0 0		0 28	-28
		Ν	•	• Ty •		• Tz	
		Ν	Их●	му		∕ Mz ●	•
			0	0 33,88	-15,12	33,88 0	0

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	29,65	0,00	33,88	0,00
	6,00	0,00	0,00	-18,35	0,00	-0,00	-0,00
	0,00	0,00	-0,00	29,65	0,00	33,88	0,00
3	3,72	0,00	-0,00	-0,11	0,00	-21,05	-0,00
-			0	0 0		0 29,65	-18,35
		Ν	•	• Ty •		• Tz	
		M	x •	Му		Mz •	•
			0	0 33,88	-21,05	0 0	0

### Przykładowy raport wyników obliczeń

Ňr	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	39,40	0,00	0,00	0,00
	6,00	0,00	0,00	-50,60	0,00	33,59	-0,00
	6,00	0,00	0,00	-50,60	0,00	33,59	-0,00
1	2,62	0,00	-0,00	0,16	0,00	-51,75	0,00
			0	0 0		0 39,4	-50,6
		Ν	•	• Ty •		• Tz	
		Mx		• My •		⊿ <sub>Mz</sub>	•
			0	0 0	-51,75	33,59 0	0

#### Silv wewnetrzne dla grupy obciażeń Zmienne1:

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	6,09	0,00	33,59	0,00
	7,00	0,00	-0,00	6,09	0,00	-9,04	-0,00
2			0	0 0		0 6,09	6,09
2		Ν	•	● Ty ●		• Tz	
		М	x •	• My		Mz •	•

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>v</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>v</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
	6,00	0,00	0,00	-1,51	0,00	-0,00	0,00
	0,00	0,00	0,00	-1,51	0,00	-9,04	-0,00
2			0	0 0			-1,51
3		N	N •	• Ty •		● Tz	I
		Ν	Mx●	• My		Mz •	•
			0	0 -9,04		0 0	0

#### Siły wewnętrzne dla grupy obciążeń Zmienne2:

6,00

0,00

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>v</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>v</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
	6,00	0,00	0,00	-6,50	0,00	38,98	0,00
	0,00	0,00	0,00	-6,50	0,00	-0,00	-0,00
1			0	0 0		0 -6,5	-6,5
1		ľ	Ň •	• Ту •		• Tz	
		N	Mx●	• My		Mz	•
			0	0 0		38.98	0

Nr	x [m]	N [kN]	T., [kN]	T. [kN]	M <sub>v</sub> [kNm]	M. [kNm]	M <sub>a</sub> [kNm]
2	0,00	0,00	-0,00	52,50	0,00	38,98	0,00
	7,00	0,00	0,00	-52,50	0,00	38,98	0,00
	0,00	0,00	-0,00	52,50	0,00	38,98	0,00
	3,50	0,00	-0,00	-0,00	0,00	-52,90	0,00
	0			0 0		0 52,5	-52,5
		Ν	•	• Ty •		• Tz	
		Ν	fx •	My		∕ Mz ●	•
	0			0 38,98	-52,9	38,98 0	0
Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>v</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>v</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
3	0,00	0,00	-0,00	6,50	0,00	38,98	0,00
	C 00	0.00	0.00	( 50	0.00	0.00	0.00

-0,00

6,50

-0,00

0,00

0,00
Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>v</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>v</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
			0	0 0		0 6,5	6,5
		1	N •	● Ty ●		• Tz	
		1	Mx●	• My		Mz •	•
			0	0 38,98		0 0	0

#### Siły wewnętrzne dla grupy obciążeń Zmienne3:

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>v</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>v</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
	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
1			0	0 0		0 1,51	1,51
1		Ν	•	• Ty •		• Tz	
		Ν	И́х●	• My		Mz •	
			0	0 0		-9,04 0	0

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	-6,09	0,00	33,59	0,00
	0,00	0,00	0,00	-6,09	0,00	-9,04	-0,00
2			0	0 0		0 -6,09	-6,09
2		Ν	↓ ●	• Ty •		• Tz	
		Ν	ſx●	• My		Mz •	•
			0	0 -9,04		33,59 0	0

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	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	3,38	0,00	0,00	-0,16	0,00	-51,75	0,00
_			0	0 0		0 50,6	-39,4
		Ν	•	• Ty •		• Tz	
		Ν	ſx●	My		Mz	•
			0	0 33,59	-51,75	0 0	0

#### 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]
	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
$\frac{1}{(1-2)}$	2,578	0,00	0,00	-0,11	0,11	0,00	0,00	0,11	0,11
(1 - 2)	6,000	0,00	0,00	-0,00	0,00				
2	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
$\begin{pmatrix} 2 \\ (2 - 3) \end{pmatrix}$	3,519	0,00	0,00	-0,07	0,07	0,00	0,00	0,07	0,07
(2 - 3)	7,000	0,00	0,00	-0,00	0,00				
	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
$\frac{3}{(3-4)}$	3,423	0,00	0,00	-0,11	0,11	0,00	0,00	0,11	0,11
(3-4)	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]
	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
$\begin{pmatrix} 1\\ (1 & 2) \end{pmatrix}$	2,578	0,00	0,00	-1,28	1,28	0,00	0,00	1,28	1,28
(1 - 2)	6,000	0,00	-0,00	0,00	0,00				

Nr	x [m]	dx [mm]	dy [mm]	dz [mm]	d [mm]	fx [mm]	fy [mm]	fz [mm]	f [mm]
	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
(2 3)	3,519	0,00	0,00	-0,90	0,90	0,00	0,00	0,90	0,90
(2 - 3)	7,000	0,00	-0,00	-0,00	0,00				
	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
(3 4)	3,423	0,00	0,00	-1,28	1,28	0,00	0,00	1,28	1,28
(3 - 4)	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]
	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
$\frac{1}{(1-2)}$	2,836	0,00	0,00	-3,76	3,76	0,00	0,00	3,76	3,76
(1 - 2)	6,000	0,00	0,00	-0,00	0,00				
_	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
$\begin{pmatrix} 2\\ (2  3) \end{pmatrix}$	2,663	0,00	-0,00	1,70	1,70	0,00	-0,00	-1,70	1,70
(2 - 3)	7,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
(3 4)	2,540	0,00	-0,00	-0,44	0,44	0,00	-0,00	0,44	0,44
(3 - 4)	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]
	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
(1 - 2)	3,464	0,00	-0,00	1,90	1,90	0,00	-0,00	-1,90	1,90
(1 2)	6,000	0,00	-0,00	0,00	0,00				
	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
$\begin{pmatrix} 2 \\ (2 - 3) \end{pmatrix}$	3,519	0,00	0,00	-4,85	4,85	0,00	0,00	4,85	4,85
(2 3)	7,000	0,00	-0,00	-0,00	0,00				
	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
(3 - 4)	2,540	0,00	-0,00	1,90	1,90	0,00	-0,00	-1,90	1,90
(3)	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]
	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
$\begin{pmatrix} 1 \\ (1 - 2) \end{pmatrix}$	3,464	0,00	-0,00	-0,44	0,44	0,00	-0,00	0,44	0,44
(1 - 2)	6,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
$\begin{pmatrix} 2 \\ (2 - 3) \end{pmatrix}$	4,339	0,00	-0,00	1,70	1,70	0,00	-0,00	-1,70	1,70
(2 - 3)	7,000	0,00	-0,00	0,00	0,00				
_	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
3 (3-4)	3,175	0,00	0,00	-3,76	3,76	0,00	0,00	3,76	3,76
(3 - +)	6,000	0,00	-0,00	-0,00	0,00				

## Reakcje podporowe dla grupy obciążeń Ciężar własny:

	R <sub>x</sub> [kN]	R <sub>v</sub> [kN]	R <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>v</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
1	0,00	-0,00	1,52			
2	0,00	0,00	4,78			

	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]
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			
3	0,00	0,00	57,65			
4	0,00	-0,00	18,35			

#### Reakcje podporowe dla grupy obciążeń Zmienne1:

	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	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 <sub>x</sub> [kN]	R <sub>v</sub> [kN]	R <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>v</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [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 <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	1,51			
2	0,00	-0,00	-7,60			
3	0,00	-0,00	56,69			
4	0,00	0,00	39,40			

#### Naprężenia dla grupy obciążeń 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
	6,00	0,00	2,81	0,00	2,43	-2,43	1
	6,00	0,00	2,81	0,00	2,43	-2,43	1
1			2,43 -2,43				
			$> \bigcirc$				

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	2,81	-0,00	2,43	-2,43	1
	0,00	0,00	2,81	-0,00	2,43	-2,43	1
2	243-24	3					

2,12 -2,12
------------

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	2,81	0,00	2,43	-2,43	1
	0,00	0,00	2,81	0,00	2,43	-2,43	1
3	2,43 -2,4	13					
	4	$\succ$					

Naprężenia dla grupy obciążeń Stałe:

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
	6,00	0,00	33,88	0,00	29,29	-29,29	2
	6,00	0,00	33,88	0,00	29,29	-29,29	2
1			29,29 -29,29				
			$\rightarrow$				
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	33,88	-0,00	29,29	-29,29	2
	0,00	0,00	33,88	-0,00	29,29	-29,29	2
2	29,29 -29,	29					
		$\sim$					
Nr	1						
111	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
111	<b>x [m]</b> 0,00	<b>N [kN]</b> 0,00	<b>M</b> <sub>y</sub> <b>[kNm]</b> 33,88	<b>M<sub>z</sub> [kNm]</b> 0,00	σ <sub>max</sub> [MPa] 29,29	σ <sub>min</sub> [MPa] -29,29	Numery grup
	<b>x [m]</b> 0,00 0,00	N [kN] 0,00 0,00	M <sub>y</sub> [kNm] 33,88 33,88	M <sub>z</sub> [kNm] 0,00 0,00	σ <sub>max</sub> [MPa] 29,29 29,29	σ <sub>min</sub> [MPa] -29,29 -29,29	Numery grup           2           2           2
3	x [m] 0,00 0,00 29,29 -29,	N [kN] 0,00 0,00	M <sub>y</sub> [kNm] 33,88 33,88	M <sub>z</sub> [kNm] 0,00 0,00	σ <sub>max</sub> [MPa] 29,29 29,29	<u>σ<sub>min</sub> [MPa]</u> -29,29 -29,29	Numery grup       2       2
3	x [m] 0,00 0,00 29,29 - 29,	N [kN] 0,00 0,00	M <sub>y</sub> [kNm] 33,88 33,88	M <sub>z</sub> [kNm] 0,00 0,00	σ <sub>max</sub> [ <b>MPa</b> ] 29,29 29,29	<u>σ<sub>min</sub> [MPa]</u> -29,29 -29,29	Numery grup 2 2 2
3	x [m] 0,00 0,00 29,29 - 29,	N [kN] 0,00 0,00	M <sub>y</sub> [kNm] 33,88 33,88	<u>M<sub>z</sub> [kNm]</u> 0,00 0,00	σ <sub>max</sub> [ <b>MPa</b> ] 29,29 29,29	<u>σ<sub>min</sub> [MPa]</u> -29,29 -29,29	Numery grup 2 2
3 Napr	x [m] 0,00 0,00 29,29 -29.	N [kN] 0,00 0,00 29 la grupy ob	M <sub>y</sub> [kNm] 33,88 33,88 33,88	<u>M<sub>z</sub> [kNm]</u> 0,00 0,00	σmax         [MPa]           29,29         29,29           29,29         29,29	σ <sub>min</sub> [MPa] -29,29 -29,29	Numery grup 2 2
3 Napr Nr	x [m] 0,00 0,00 29,29 - 29,	N [kN] 0,00 0,00 29 La grupy ob N [kN]	M <sub>y</sub> [kNm] 33,88 33,88 33,88 ociążeń Zmier M <sub>y</sub> [kNm]	<u>M<sub>z</sub> [kNm]</u> 0,00 0,00 <u>0,00</u> <u>0,00</u> <u>0,00</u>	σmax [MPa]           29,29           29,29           29,29           σmax [MPa]	σ <sub>min</sub> [MPa] -29,29 -29,29 -29,29 σ <sub>min</sub> [MPa]	Numery grup       2       2       2

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
	2,62	0,00	-51,75	0,00	44,74	-44,74	3
	2,62	0,00	-51,75	0,00	44,74	-44,74	3
1	K	44,74 -4	4,74				

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
	0,00	0,00	33,59	0,00	29,04	-29,04	3
	0,00	0,00	33,59	0,00	29,04	-29,04	3
2	29,04 -29	9,04					
			> <	•			

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
	0,00	0,00	-9,04	-0,00	7,82	-7,82	3
	0,00	0,00	-9,04	-0,00	7,82	-7,82	3
3	7,82 -7,8	32					
				)			

## Naprężenia dla grupy obciążeń Zmienne2:

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
	6,00	0,00	38,98	0,00	33,70	-33,70	4
	6,00	0,00	38,98	0,00	33,70	-33,70	4
1			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

#### R3D3-Rama 3D - podrecznik uzytkownika

# 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
	3,50	0,00	-52,90	0,00	45,74	-45,74	4
		45,74	-45,74				
		$\langle$					
		$\sim$					
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
	0,00	0,00	38,98	0,00	33,70	-33,70	4
3	33,7 -33,7	1					

#### 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
	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
1			7,82 -7,82				
	-						

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
	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
2			29,04 -29,04				
		$\sim$		,			

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
	3,38	0,00	-51,75	0,00	44,74	-44,74	5
	3,38	0,00	-51,75	0,00	44,74	-44,74	5
3	7	42	1,74 -44,74				

## Siły 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]
	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
1	2,28	0,00	0,00	0,01	0,00	-1,75	-0,00
			0	0 0		0 1,52	-2,46
		Ν	•	• Ty •		- $Tz$	
		Ν	ſx●	• My		→ Mz ←	•
			0	0 0	-1,75	2,81 0	0

Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>v</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>v</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
	0,00	0,00	-0,00	2,32	0,00	2,81	-0,00
2	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>v</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>v</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
			0	0 0		0 2,32	-2,32
		N	•	• Ty •		• Tz	
		Ν	ſx●	му		<u> </u>	•
			0	0 2,81	-1,25	2,81 0	0
Nr	x [m]	N [kN]	T <sub>v</sub> [kN]	T <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>v</sub> [kNm]	M <sub>z</sub> [kNm]
	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
	0,00	0,00	-0,00	2,46	0,00	2,81	0,00
3	3,72	0,00	-0,00	-0,01	0,00	-1,75	-0,00
_			0	0 0		0 2,46	-1,52
		N	•	• Ty •		• Tz	
		Ν	fx •	My Mz			•
			0	0 2,81	-1,75	0 0	0

## 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]
_	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
(1 - 2)	2,578	0,00	0,00	-0,11	0,11	0,00	0,00	0,11	0,11
(1 2)	6,000	0,00	0,00	-0,00	0,00				
	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
$\begin{pmatrix} 2 \\ (2 - 3) \end{pmatrix}$	3,519	0,00	0,00	-0,07	0,07	0,00	0,00	0,07	0,07
(2 - 3)	7,000	0,00	0,00	-0,00	0,00				
	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00				
3 (3 - 4)	3,423	0,00	0,00	-0,11	0,11	0,00	0,00	0,11	0,11
	6,000	0,00	-0,00	-0,00	0,00				

#### Reakcje podporowe dla sumy grup (Ciężar własny):

	R <sub>x</sub> [kN]	R <sub>v</sub> [kN]	R <sub>z</sub> [kN]	M <sub>x</sub> [kNm]	M <sub>v</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
	6,00	0,00	2,81	0,00	2,43	-2,43	1
	6,00	0,00	2,81	0,00	2,43	-2,43	1
1			2,43 -2,43				
	~		>	•			

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	2,81	-0,00	2,43	-2,43	1
	0,00	0,00	2,81	-0,00	2,43	-2,43	1
2	2,43 -2,4	13					
		$\succ$	$\rightarrow$	)			
			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
3	0,00	0,00	2,81	0,00	2,43	-2,43	1

# R3D3-Rama 3D - podrecznik uzytkownika 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	2,81	0,00	2,43	-2,43	1
	2,43 -2,43	3					
				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 Więźba dachowa



Rys. 13.4 Przekrycie strukturalne - prostokreślne



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 pretów/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 prety/podpory w ramach grupy beda miały ten sam typ wymiarowania). W ramach każdej grupy pretów użytkownik może wydzielić kilka elementów wymiarowych. Element wymiarowy może stanowić kilka ciagłych, 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 w której on jest, 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 Niepogrupowane), 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 np. dopuszczalne ugięcie oraz długość wyboczenio-

wa brana jest 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 nie będących cięgnami, o takim samym przekroju i właściwościach oraz należących do tej samej grupy prętów i wybierając z menu podręcznego, prawego klawisza myszki opcje: **Vtwórz elementy wymiarowe**.

**Zbiorczo** – zaznaczając dowolnie wybraną grupę prętów układu, nie będących 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 selekcjonuje 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 selekcjonując właściwie pręty i wywołując kolejno opcję: **Wtwórz elementy wymiarowe** zawsze jesteśmy w stanie uzyskać właściwy efekt.

Po wywołaniu funkcji: Vtwórz elementy wymiarowe na ekranie otrzymamy okno – Lista tworzonych elementów wymiarowych o wyglądzie jak niżej, zawierające odpowiednio jeden lub więcej elementów wymiarowych.

Nazwa elementu	Materiał	Numery prętów (liczba prętów)	Grupa prętów	Definicja typu wymiarowania		Utwórz element	
Element wymiarowy-1	Stal St3S	14-17 (4)	Pasy dolne	Krzyżulce		×	-
Element wymiarowy-2	Stal St3S	53-56 (4)	Pasy dolne	Krzyżulce	2	<b>v</b>	
Element wymiarowy-3	Stal St3S	92-95 (4)	Pasy dolne	Krzyżulce	-	<b>v</b>	224
Element wymiarowy-4	Stal St3S	131-134 (4)	Pasy dolne	Krzyżulce		<b>v</b>	
Element wymiarowy-5	Stal St3S	170-173 (4)	Pasy dolne	Krzyżulce		<b>~</b>	
Element wymiarowy-6	Stal St3S	209-212 (4)	Pasy dolne	Krzyżulce	210	<b>v</b>	
Element wymiarowy-7	Stal St3S	6-9 (4)	Pasy górne	Krzyżulce	-	<b>v</b>	
Element wymiarowy-8	Stal St3S	45-48 (4)	Pasy górne	Krzyżulce		<b>v</b>	
Element wymiarowy-9	Stal St3S	84-87 (4)	Pasy górne	Krzyżulce		<b>~</b>	
Element wymiarowy-10	Stal St3S	123-126 (4)	Pasy górne	Krzyżulce	210	<b>v</b>	
Element wymiarowy-11	Stal St3S	162-165 (4)	Pasy górne	Krzyżulce		<b>v</b>	
Element wymiarowy-12	Stal St3S	201-204 (4)	Pasy górne	Krzyżulce		<ul> <li>Image: A set of the /li></ul>	-

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 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 maja 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 rozbicie 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.

🗄 📲 Elementy wymiarowe
😟 🗌 Pasy górne
🕀 🖳 Pasy dolne
- Słupy główne
⊕ Słup S-1
🗄 🔄 🛃 🛃 Właściwości
🕀 🖳 Sł 🌄 Zmień nazwę
🗄 🖳 SI 💦 Rozbii
E Slop
🕂 🔄 Słup S-9
🕀 🖳 Słup S-11



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 dowolna 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* – Selementy 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 elementy w projekcie. 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.

Nazwa elementu	Materiał	Numery prętów (liczba prętów)	Grupa prętów	Definicja typu wymiarowania		Wybierz element
as górny-10	Stal St3S	49-52 (4)	Pasy górne	Krzyżulce		
Pas górny-11	Stal St3S	6-9 (4)	Pasy górne	Krzyżulce		
Pas górny-12	Stal St3S	10-13 (4)	Pasy górne	Krzyżulce		
Platew P-1	Stal St3S	342-346, 385-394 (15)	Płatwie	Krzyżulce		
Natew P-2	Stal St3S	347-351, 395-404 (15)	Płatwie	Krzyżulce		
Platew P-3	Stal St3S	352-356, 405-414 (15)	Płatwie	Krzyżulce		
Platew P-4	Stal St3S	357-361, 415-424 (15)	Płatwie	Krzyżulce	-	
Natew P-5	Stal St3S	362-366, 425-434 (15)	Płatwie	Krzyżulce		
Natew P-6	Stal St3S	367-371, 435-444 (15)	Płatwie	Krzyżulce		
łatew P-7	Stal St3S	372-374, 445-450, 47	Płatwie	Krzyżulce		
Natew P-8	Stal St3S	375-379, 451-460 (15)	Płatwie	Krzyżulce	-	
łatew P-9	Stal St3S	380-384, 461-470 (15)	Płatwie	Krzyżulce		
iłup S-1	Stal St35	1-2 (2)	Słupy główne	Krzyżulce	==	
iłup 5-2	Stal St3S	4-5 (2)	Słupy główne	Krzyżulce		
łup S-3	Stal St3S	40-41 (2)	Słupy główne	Krzyżulce	-	
iłup S-4	Stal St3S	43-44 (2)	Słupy główne	Krzyżulce		
iłup S-5	Stal St35	79-80 (2)	Słupy główne	Krzyżulce	=	
Stup S-6	Stal St3S	82-83 (2)	Słupy główne	Krzyżulce		
Słup S-7	Stal St3S	118-119 (2)	Słupy główne	Krzyżulce	-	
5łup S-8	Stal St3S	121-122 (2)	Słupy główne	Krzyżulce		
iłup S-9	Stal St3S	157-158 (2)	Słupy główne	Krzyżulce		
itup 5-10	Stal St35	160-161 (2)	Słupy główne	Krzyżulce	=	
itup S-11	Stal St3S	196-197 (2)	Słupy ałówne	Krzyżulce		

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 wymiarowanie 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 **F** *Grup prętów i elementów wymia- rowych*.

Nazwa grupy	Ilość prętów (elementów)	Materiał wymiarowany	Klasa materiału	Przekrój		Moduł wymiarujący	Def. typu wymiarowania dla prętów		Def. typu wymiarowania dla elementów	<sup>o+</sup> dop [MPa]	o- <sub>dop</sub> [MPa]	Ukryj
Nepogrupowane	0	·	·		_		-	-	-	- 215	-215	
asy górne	48 (12)	Stal PN	51:35	Pas górny R 120 $\times$ 8	27	InterStal		-	Krzyżulce	0	0	
tężenia połaciowe	44	Stal PN	51:35	Stężenia f30	•	InterStal	Krzyżulce	2:2		- 215	-215	
łatwie	135 (9)	Stal PN	51:35	Platwie ZC 300 × 88 …	•	InterStal		_	Belka 🔽	420	-420	
vieszaki połaciowe	80	Stal PN	St35	Stężenia f30	•	InterStal	Krzyżulce			- 215	-215	
rzyżulce	96	Stal PN	St35	[]		InterStal	Krzyżulce		·	- 0	0	
asy doine	60 (12)	Stal PN	St35	[]		InterStal	Krzyżulce	20	Krzyżulce 🔽	0	0	
itężenia pionowe	38	Stal PN	St35	[]		InterStal	Krzyżulce	200		- 0	0	
łupy główne	24 (12)	Stal PN	St35	Słupy HEB400	•	InterStal		_	Słupy	. 0	0	
odwaliny	10	Beton	B20	[]				-		- 0	0	
iłupki	6	Stal PN	St35	Wykratowanie R60x	•	InterStal	Krzyżulce		·	- 0	0	
Rygle µsztywniające	15	Stal PN	5135	Rygle usztywniające	013	InterStal	Belka	200		- 0	0	

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* ak-

ceptujące lub pomijające wprowadzone w oknie zmiany. Pozostałą część okna stanowi rozbudowana tabelka 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 prę-tów 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 i dla której niedostępna jest zmiana nazwy, w której będą definiowane wszystkie nowe pręty, w przypadku gdy nie są zdefiniowane inne grupy użytkownika. Kolejno w tabeli zamiesz-czono kolejno 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 ikonce *Edytora przekrojów*. W przypad-ku 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 ikonce *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 ikonce *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. Wciskając ikonkę *Elementów wymiarowych* w danej grupie wywołujemy dodatkowe okno edycji elementów wymiarowych dla tej grupy (*Lista zlożonych elementów wymiarowych* dla danej grupy), które pozwala miedzy innymi przypisać każdemu elementowi inny typ wymiarowania.

Nazwa elementu	Materiał	Numery prętów (liczba prętów)	Grupa prętów	Definicja typu wymiarowania		Wybierz element
as górny-1	Stal St3S	201-204 (4)	Pasy górne	Krzyżulce	12	
as górny-2	Stal St35	205-208 (4)	Pasy górne	Krzyżulce	-	
as górny-3	Stal St3S	162-165 (4)	Pasy górne	Krzyżulce	22	
'as górny-4	Stal St3S	166-169 (4)	Pasy górne	Krzyżulce	1=	
'as górny-5	Stal St3S	123-126 (4)	Pasy górne	Krzyżulce		
as górny-6	Stal St3S	127-130 (4)	Pasy górne	Krzyżulce		
as górny-7	Stal St3S	84-87 (4)	Pasy górne	Krzyżulce	1.0	
'as górny-8	Stal St3S	88-91 (4)	Pasy górne	Krzyżulce	1=	
'as górny-9	Stal St3S	45-48 (4)	Pasy górne	Krzyżulce		
Pas górny-10	Stal St3S	49-52 (4)	Pasy górne	Krzyżulce		
as górny-11	Stal St3S	6-9 (4)	Pasy górne	Krzyżulce	1.	
as górny-12	Stal St35	10-13 (4)	Pasy górne	Krzyżulce		

#### Rys. 14.8 Lista tworzonych elementów wymiarowych

- $\sigma(+)_{dop}$  [MPa] dopuszczalna wytrzymałość materiału prętów w danej grupie na rozciąganie, uwzględniana jedynie przy szacunkowym sprawdzaniu przekroczenia normalnych naprężeń sprężystych.
- σ(-)<sub>dop</sub> [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 tą 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*.

Grupy podpór					
Grupa	Podpory skrajne	-			

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*, przeznaczonym do wymiarowania fundamentów bezpośrednich wg *Eurokodu* 7.

Nazwa grupy	Ilość podpór	Moduł wymiarujący	Def. typu wymiarowania dla podpór
Niepogrupowane	0		_
Podpory środkowe	3	EuroStopa	typ2 2.2x2.4
Podpory skrajne	6	EuroStopa	typ1 1.8x2.4

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. 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 te 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 sa 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 porzadkowy.

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 in a 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:

Proszę	czekać	
	Krokiew narożna 5	
	14%	
2	Przerwii	

Rys. 14.11 Pasek postępu przy wymiarowaniu zbiorczym

Naciśniecie 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 cięgnami, 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 w aktualnie widoczne są na ekranie graficznym). Wymiarowanie to również przeprowadzone będzie dla stałych w danym punkcie sił wewnętrznych, we wszystkich punktach charakterystycznych (dla danej grupy lub kombinacji) danego pręta lub elementu. Przy wyborze dodatkowego punktu wymiarowania użytkownika w wymiarowa-

niu 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 nie wchodzący 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. Najeżdżając 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

- <mark>0,665</mark> -	Etykieta zielona	Maksymalne sprawdzenie nośności pręta lub elementu nie przekracza jedności (wszystkie warunki spełnione).
- <mark>1,033</mark> -	Etykieta czerwona	Maksymalne sprawdzenie nośności pręta lub elementu przekracza wartość jeden (mini- mum jeden z warunków nie został spełnio- ny).
1,898	Etykieta żółta	W czasie wymiarowania zbiorczego wystą- pił dodatkowy komunikat o niespełnieniu jakiegoś warunku (najczęściej przekroczona smukłość pręta) lub komunikat o przyczynie braku wymiarowania.
1,898	Etykieta żółta - wartość i ramka etykiet na czerwono	Dodatkowo przekroczony jeden z warunków nośności.
10,851	Etykieta żółta - wartość i ramka etykiety na zielono	Mimo komunikatu wszystkie warunki no- śności spełnione.
-!!-	Etykieta żółta - wykrzyknik	Brak wymiarowania wynikający z niespeł- nienia jakiegoś warunku (warunek opisany w tooltipie).
- <mark>?</mark> -	Etykieta żółta - znak zapytania	Użytkownik ustawił dla danego elementu opcję <i>Brak wymiarowania</i> .
- <u>63,33</u> )-	Etykieta przezro- czysta, wartość podkreślona w kolorze czarnym	Maksymalna wartość powierzchni zbrojenia podłużnego dla pręta lub elementu wymia- rowego.

Przy wymiarowaniu zbiorczym modułem *EuroŻelbet*, 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 pręcie 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:

Geometria Obciążenia Wyniki Wymiarowanie	_
Pręt 13	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
Moduł wymiarujący: EuroStal	Geometria Obciążenia Wyniki Wymiarowanie
Definicja typu wymiarowania: belka (proj)	
	Pręt 36
Wyniki sprawdzenia nośności	Moduł wymiarujący: EuroZelbet
Zestaw sił	Definicja typu wymiarowania: belka1zds (proj)
×         N         My         Mz         Ty         Tz           [m]         [kN]         [kNm]         [kNm]         [kN]         [kN]	Wyniki zbrojenia
0,00 -0,08 -79,25 5,73 5,10 69,28	Siły dla zbrojenia głównego 🏻 🖓 Raport
Srawdzenie nośności elementu	Strefa N My Mz
X N M N+M	[nr] [kN] [kNm] [kNm]
3.00 - 0.137	1,00 17,38 -180,29 -10,40
3,00 - 0,137 -	Zbrojenie podłużne
Sprawdzenie nośności przekroju	Stref4         Asg         Ips         Ask           [mv]         12         [st.         9         40           2,00         13         58         9         40
0.00 0.165 0.095 0.196	<sup>1</sup> Z <sub>y</sub> <b>Based</b> 5,00 11 49 9 40
0,00 0,174 0,095 0,205	
0,00 0,174 0,095 0,205	Sity dla zbrojenia poprzecznego
<ul> <li>Wartości ekstremalne dla wszystkich punktów</li> <li>Wartości ekstremalne dla całego elementu</li> </ul>	Ls         Mx         Ty         Tz         s         As           [m]         [WM]         [WM]         [WM]         [EM]         [Em]         [cm]         [cm]
Ugięcie	Ugięcie w stanie sprężystym i zarysowanym
x         u <sub>max</sub> [cm]         u <sub>dop</sub> [cm]           2,792         0,728 <	$\begin{tabular}{ c c c c c } \hline $x$ & $\Delta$ $u_{max}[cm] $ $\Delta$ $u_{cr}[cm] $ & $u_{dop}[cm] $ $0,00 $ & $0,732 $ & $0,000 $ < $ $1,600 $ \end{tabular} \end{tabular} \end{tabular}$
Wyniki sprawdzenia nośności całego układu	Wyniki sprawdzenia nośności całego układu
SGN As SGU	SGN 🗹 As 🛄 SGU
✓ ✓ Pokaż wartości > 0,000	✓      ✓ Pokaż wartości > 0,000 cm <sup>2</sup>

Rys. 14.16 Widok zakładek Wymiarowanie dla elementu stalowego i żelbetowego wg norm EN



Rys. 14.17 Widok zakładek Wymiarowanie dla elementu drewnianego i stalowego wg 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 wybierzemy w tabelkach poniżej. Tabelki wyników sprawdzenia nośności w poszczególnych punktach dokładnie odpowiadają takim samym tabelą omówionym w wymiarowaniu indywidualnym w modułach *z InterStal*, *Inter-*

Drewno, **Z** EuroStal, **U** EuroŻelbet lub EuroStopa. 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 obwiedni ugięcia pręta lub elementu z ugięciem dopuszczalnym zdefiniowanym w definicji typu wymiarowania. Na samym dole zakładki znajduje się sekcja Wyniki sprawdzania 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 uwzględnianiem oraz dla układów z cięgnami, 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 przeliczania układu. Pozostała aktualna zasada że ikonkę (zakład-

kę) *Wymiarowania* można uruchomić jedynie w tym przypadku, gdy wcześniej zostały wykonane dla tego samego układu obliczenia statyczne. Aktualnie jedyna różnica miedzy obliczeniami dla zwykłych układów i układów zawierających cięgna polega na tym, że w przypadku wywoływania 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 wymia-rowania (zbiorczego lub indywidualnego) wyświetlane jest okno umożliwiające wybór elementu (prę-tów/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 obciążeń zdefiniowanych w projekcie. Przy wyborze 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, zarówno te przypisane do grup obciążeń (zdefiniowane w oknie *Grup obciążeń*), jak i te ustawiane w oknie definicji kombinacji.

Prety i elementy wymiaro	owe		V Pod
/bór obwiedni:		Wybór kombinacji:	Wybór sumy grup:
Obwiednia		🔘 Kombinacja	🔘 Suma grup obciążeń
Wszystkie Vmax / Nmin Tymax / Tymin Izmax / Tzmin Mxmax / Mxmin Mymax / Mymin Mzmax / Mzmin of max / of min	Wszystkie Romax / Romin Rymax / Rymin Ramax / Rzmin Mxmax / Mxmin Mymax / Mymin	Kombinacja1 Kombinacja2 Kombinacja3 Ekstremum kombinacji	Nazwa grupy           Ciężar własny           Wiatr z lewej           Wiatr z prawej           Stałe           Śnieg           Wiatr z przodu           Wiatr z tylu           Schody

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:

Pręty i elementy wymiar	owe	<ul> <li>Image: A start of the start of</li></ul>	Podpo
Vybór obwiedni:		Wybór sumy grup:	
<ul> <li>Obwiednia</li> </ul>		🔿 Suma grup obciążeń	
Wszystkie	Wszystkie	Nazwa grupy	
Nmax / Nmin	Rxmax / Rxmin	Cieżar własny	-
Tymax / Tymin	Rymax / Rymin	Wiatr z lewei	
Tzmax / Tzmin	Rzmax / Rzmin	Wiatr z prawei	
Mxmax / Mxmin	Mxmax / Mxmin	Stale	33
Mymax / Mymin	Mymax / Mymin	Śnieg	- 33
Mzmax / Mzmin		Wiatr z przodu	
σ max / σ min		Wistr z tydu	
		Cabadu	

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 jakieś kombinacji lub sumy grup, to dla dodatkowych punk-

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 zwierają w swojej strukturze pręty typu cięgno, 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 cięgnami, obwiednia nie jest liczona, nie jest też na nią wykonywane wymiarowanie. Inna sytuacja występuje przy wyborze wymiarowania dla grup obciążeń, przy liczeniu układów z cięgnami. 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 czym te ostatnie, dadzą nieprawdziwe wartości sił wewnętrznych. Stąd w programie nie ma możliwości wymiarowania układów z cięgnami, 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 cięgnami pokazano w poniższych oknach dialogowych:

Pręty i elementy wymiarowe	Podpory	✓ Pręty i elementy wymiarowe ✓ Podpe
Vybór kombinacji:	Wybór grupy:	Wybór grupy:
Kombinacja Kombinacja2 Kombinacja3 Ekstremum kombinacji	Nazwa grupy           Obc.Stale           Ciężar własny           Wiatr           Ściany oskonowe           Podwieszenia           Śnieg - lewa połać	Grupa obciążeń     Nazwa grupy     Obc.Stałe     Ciężar własny     Wiatr     Ściany osłonowe     Podwieszenia     Śniec - lewa połać
	OK Anului	Śnieg - prawa połać



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 miedzy stanem granicznym nośności (SGN) i stanem granicznym użytkowania(SGU).

Wyniki sprawdzenia nośności całego układu	Wyniki sprawdzenia nośności całego układu
SGN As SGU	SGN As VSGU
$\bigcirc u_{\max}$ $\odot \Delta u_{\max}$ $\Box \frac{\Delta u_{max}}{u_{dop}}$	$\bigcirc$ u <sub>max</sub> $\bigcirc$ $\triangle$ u <sub>max</sub> $\checkmark \frac{\Delta u_{max}}{u_{dop}}$
✓ ✓ Pokaż wartości > 0,700 cm	✓ ✓ Pokaż wartości > 0,700
·,	
Wyniki sprawdzenia nośności całego układu	Wyniki sprawdzenia nośności całego układu
SGN As SGU	SGN As SGU
✓ ✓ Pokaż wartości > 0,700 cm	✓ ✓ Pokaż wartości > 0,700

Rys. 14.22 Filtrowanie wyników dla prętów i stanu granicznego użytkowania

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

 $\mathbf{u}_{max}/\mathbf{u}_{dop}$ . Etykieta zielona na prętach układu pokazuje wartość ugięcia, które nie przekroczyło wartości dopuszczalnej. 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.



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 wezłów 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 właczonym przełaczniku SGU). W ramach obliczeń podpór wyznaczana jest również spreżystość 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 Przepisz 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.

Geometria Obciąże	nia W	yniki 🚺	Vymiarov	/anie			
Podpora 6							
Moduł wymiarujący Definicja typu wym	/: iarowania	EuroSto a: typ11.8	opa 3x2.4				
Wyniki sprawdzenia	nośności						
Wymiar stopy: B=1	80. L=2.4	0 m	🗈 Ra	port			
Zestaw sił na pozior	mie posa	dowienia	(1.2 m)				
Prz	episz pod	atności p	odpór				
(a) Warupki z odpłu							
Warunki 2 oupiy	wem						
Schemat	Warunki bez odpływu           Schemat         V         Mx(B)         My(L)         Ed/Rd						
1	[KIN] 201.08	[KINM]	[KINM]	0 27			
2	443.61	42.04	83.70	0,27	235		
3	397,36	44,82	-17,45	0,29			
A	127 22	22.50	62.66	0.55	<u> </u>		
Schemat	Schemat         Ty(B)         Tx(L)         Ed/Rd           [kN]         [kN]         [kN]         [k]						
	1	-10,75	-10,69	0,11	•		
	2	16,29	32,56	0,24	222		
		11,29	2,35	0,15	-		
<ul> <li>Wszystkie schen</li> <li>Maks. wykorzyst</li> </ul>	naty :anie nośi	ności					
Osiadanie							
Schemat [	S <sub>p</sub> mm]	S <sub>w</sub> [mm	]	S <sub>max</sub> [mm]			
1	3,5		0,8	4,2	-		
2	4,2		0,8	4,9	222		
3	5,5		0,0	4,5	-		
Wyniki sprawdzenia	nośności	całego ul	dadu				
SGN		As		✓ S	GU		
	vartości >	0.000			cm		
	alloset >	5,000			c.m		

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 wg 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 <b>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, wówczas zostanie utworzony nowy element aktualnego projektu **Konstruktora** 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** 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 przeciwne. 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 nie zawierającego 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 przejrzeniu 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 ikonce raportu na górnym pasku narzędziowym, po wykonaniu obliczeń wymiarowania zbiorczego mamy do wyboru trzy opcje:

- Raport z wymiarowania
- Raport z aktualnego widoku graficznego



Rys. 14.26 Wywołanie raportu z wymiarowania zbiorczego

Pierwsza opcja uruchamia tak jak dotychczas okno eksportu do formatu *RTF* raportu z obliczeń statycznych. Natomiast druga analogiczne okno eksportu do formatu *RTF* raportu z wymiarowania.

🐔 Eksport do form	natu RTF - Wymiaro	wanie 🛛 🔀
Typ raportu	Krawędzie tabel	Czcionka
🔘 skrócony	cienka 🗾 👻	Rozmiar 10 🔻
🔘 pełny	średnia 📃 👻	
dowolny	gruba 📃 🔻	
Dane	Wyni	a
Przekroje	💌 Spr	rawdzenia nośności
Grupy prętów Sprawdzenia ugięć i zarysowania		
Elementy wymiar	owe	
📃 Definicje typów (	vymiarowania	
	_	
Ustawienia domyśln	•	dla wszystkich punktów
		Zanica Jaka Anuhui

Rys. 14.27 Eksport raportu do formatu RTF dla wymiarowania zbiorczego

Struktura powyższego okna jest analogiczna jak w przypadku statyki. Wybór typu raportu: *skrócony, pelny, dowolny*, pozwala decydować jakie element 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 jako* i podaniu nazwy pliku raportu utworzony zostanie dokument w formacie *RTF* zawierający raport z wymiarowania zbiorczego. Przykładowy raport z wymiarowania zbiorczego zamieszczono poniżej.

## 14.10 RAPORT Z WYMIAROWANIA – PRZYKŁAD

#### Dane:

Przekroje:

Nazwa	HEA300				
	$A = 112,55 \text{ cm}^2$				70
	$J_x = 85,17 cm^4$	$J_y = 18\ 266,37 \text{cm}^4$	$J_z = 6\ 309,61 \text{cm}^4$		
Parametry przekroju	$\alpha_{y-yg} = 0^{\circ}$	$J_{yg}$ = 18 266,37cm <sup>4</sup>	$J_{zg} = 6\ 309,61 \text{cm}^4$		yg vg
pizekioju	$W_{y max} = 1 259,75cm$	m <sup>3</sup>	$W_{y \min} = 1\ 259,75$ cm	m <sup>3</sup>	
	$W_{z max} = 420,64 cm^3$		$W_{z \min} = 420,64 \text{ cm}^3$		
Materiał	Stal PN St3S	E = 205GPa	G = 78,85GPa	Cież. = 78,5kN/m <sup>3</sup>	
Nazwa	IPE500				
	$A = 115,53 \text{ cm}^2$				
	$J_x = 89,29 \text{ cm}^4$	$J_y = 48\ 204,57 \text{cm}^4$	$J_z = 2 \ 141,71 \text{ cm}^4$		
Parametry przekroju	$\alpha_{y-yg} = 0^{\circ}$	$J_{yg}$ = 48 204,57cm <sup>4</sup>	$J_{zg} = 2 \ 141,71 \text{ cm}^4$		2g yg
pizenioju	$W_{y max} = 1 928,18cm$	n <sup>3</sup>	$W_{y \min} = 1.928,18cm$	n <sup>3</sup>	
	$W_{z max} = 214,17 cm^3$		$W_{z \min} = 214,17 \text{ cm}^3$		
Materiał	Stal PN St3S	E = 205GPa	G = 78,85GPa	Cież. = 78,5kN/m <sup>3</sup>	

#### **Grupy prętów:**

Rygle nad parterem (prety: 3, 5, 7)

Materiał	Przekrój	Moduł	Def. typu	Naprę grani	żenia czne
			wym.	$\sigma_{\min}$	$\sigma_{max}$
Stal PN St3S	IPE500	InterStal	Krzyżulce	-215,00	215,00

Rygle stropodachu (pręty: 24, 26, 28)

Materiał	Przekrój	Moduł	Def. typu	Naprę grani	żenia czne
	-	wym.	wym.	$\sigma_{min}$	$\sigma_{max}$
Stal PN St3S	IPE500	InterStal	Krzyżulce	-215,00	215,00

Rygle stropowe (pręty: 10, 12, 14, 17, 19, 21)

Materiał	Przekrój	rzekrój Moduł Def. typu	Naprę grani	żenia iczne
	wym.	wym.	$\sigma_{min}$	$\sigma_{max}$

#### R3D3-Rama 3D - podrecznik uzytkownika

## Wymiarowanie zbiorcze

Materiał	Przekrój	Moduł wym.	Def. typu wym.	Naprę grani	żenia czne
Stal PN St3S	IPE500	InterStal	Krzyżulce	-215,00	215,00

Shupy skrajne (pręty: 1, 6, 8, 13, 15, 20, 22, 27)

Materiał	Przekrój	Moduł	Def. typu	Naprężenia graniczne	
		wym.	wym.	$\sigma_{\rm min}$	$\sigma_{max}$
Stal PN St3S	HEA300	InterStal	Krzyżulce	-215,00	215,00

Słupy środkowe (pręty: 2, 4, 9, 11, 16, 18, 23, 25)

Materiał	Przekrój	Moduł	Def. typu	Naprężenia graniczne		
	•	wym.	wym.	$\sigma_{\min}$	$\sigma_{max}$	
Stal PN St3S	HEA300	InterStal	Krzyżulce	-215,00	215,00	

# **Definicje typów wymiarowania:** Krzyżulce (InterStal)

Parametry ściskania i zginania								
Współczynniki długości wyboczen	niowej	$\mu_y=0.90, \ \mu_z=1.00, \ \mu_{\omega}=1.00$						
Współczynniki momentów zginaja	ących	$\beta_{\rm y} = 1,00, \beta_{\rm z} = 1,00$						
Smukłość graniczna elementu na ś	ściskanie	λ=250,00						
Parametry ogólne i rozciągania								
Pręt obciążony statycznie								
Osiewa polazzonia proto w woźla	A <sub>netto</sub> części przylgowej	0,00 cm <sup>2</sup>						
Oslowe połączenia pręta w węzie	A <sub>brutto</sub> części przylgowej	0,00 cm <sup>2</sup>						
Dopuszczalne ugięcie		L/250,00						

#### <u>Wyniki:</u>

#### Sprawdzenia nośności:

Drot 3				Moduł wym.		InterStal					
riçi 5				Def. typu w	ym.	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			
	D			Moduł wym	l <b>.</b>	InterStal					
	Prę	t 3		Def. typu w	ym.	Krzyżulce					
			St	an krytyczny	y						
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			
			Star	nadkrytycz	ny						

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			
				Moduł wym	1.	InterStal					
	Prę	t 7		Def. typu w	ym.	Krzyżulce					
	Stan krytyczny										
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			
	Stan nadkrytyczny										
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			
	Drot	24		Moduł wym	ı.	InterStal					
	Piệt	24		Def. typu w	ym.	Krzyżulce					
			St	an krytyczn	у						
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			
Stan nadkrytyczny											
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	6,00 -8,98 -19,73 0,00 0,00 -32,83 0,059 0,051 0,054										
	Drot	26		Moduł wym	1.	InterStal					
	ΠĘι	20		Def. typu w	ym.	Krzyżulce					
		[	St	an krytyczn	y	[					
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			
			Stan	nadkrytycz	ny						
x [m]	N [kN]	My [kNm]			Tz[kN]	$\mathbf{N} + \mathbf{M}$	$\mathbf{N} + \mathbf{M} + \mathbf{V}$	V 0.014			
5,05	-17,04	55,72	0,00	0,00	0,80	0,111	0,090	0,014			
0,00	-21,59	-55,72	0,00	0,00	-44,30	0,101	0,145	0,070			
	Pret	28		Moduł wym	1.	InterStal					
	1 - 70	Def. typu wym. Krzyżulce									
			St	an krytyczn	y						
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			
	NI [1-N]]	M., []-NI1	Stan	nadkrytycz	лу Та П-МІ	NI I NA	NI - N.T ¥7	<b>X</b> 7			
x [m]	IN [KIN]	1VIY [KINM]			1 Z [KIN]	$\mathbf{N} + \mathbf{M}$	$\mathbf{IN} + \mathbf{INI} + \mathbf{V}$ 0.127	V 0.002			
5,00	-22,03	49,04 52.24	0,00	0,00	-3,93	0,140	0,127	0,000			
0,00	-23,81	-35,54	0,00	0,00	-40,33	0,101	0,139	0,075			
	Pręt	10		Moduł wym	1.	InterStal					

## R3D3-Rama 3D - podrecznik uzytkownika

	Def. typu wym. Krzyżulce										
			St	an krytyczn	y						
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			
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	6,00 1,69 -49,64 0,00 0,00 -45,44 0,120 0,120 0,072										
	Drot	12		Moduł wym	l.	InterStal					
	Flęt	12		Def. typu w	ym.	Krzyżulce					
			St	an krytyczn	y						
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	nadkrytycz	zny		II				
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			
Moduł wym. InterStal											
	Pręt	14		Def. typu w	ym.	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			
			Star	nadkrytycz	zny						
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			
				Moduł wym	l.	InterStal					
	Pręt	17		Def. typu w	vm.	Krzyżulce					
			St	an krytyczn	v	5					
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			
			Star	nadkrytycz	zny	1	11				
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			
				Moduł wym	l.	InterStal					
	Pręt	19		Def. typu w	ym.	Krzyżulce					
			St	an krytyczn	y						
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				
			Star	nadkrytycz	ny							
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				
	D (	21		Moduł wym	l <b>.</b>	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	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				
	Stan nadkrytyczny											
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				
Modul wym. InterStal												
Pręt I <b>Def. typu wym.</b> 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				
	Drot	12		Moduł wym	l <b>.</b>	InterStal						
	Fięt	15		Def. typu w	ym.	Krzyżulce						
		T	St	an krytyczny	y		1					
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	nadkrytycz	ny	I	II					
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				
	Drat	15		Moduł wym	l <b>.</b>	InterStal						
	Flęt	15		Def. typu w	ym.	Krzyżulce						
		T	St	an krytyczny	y		1					
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				
 			Stan	nadkrytycz	any		<u>г</u>					
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				
	Dect	20		Moduł wym	l <b>.</b>	InterStal						
Pręt 20			Def. typu w	ym.	Krzyżulce							

Stan krytyczny											
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			
			Star	nadkrytycz	ny						
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			
Moduł wym. InterStal											
	Pręt	22		Def. typu w	vm.	Krzyżulce					
			St	an krytyczny	y V	5					
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			
			Star	nadkrytycz	ny						
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			
Moduł wym. InterStal											
	Pręt	27		Def. typu w	ym.	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			
				Moduł wym	•	InterStal					
	Prę	t 6		Def. typu w	ym.	Krzyżulce					
			St	an krytyczny	y						
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			
		T	Star	nadkrytycz	ny	T	1				
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			
				Moduł wym	•	InterStal					
	Prę	t 8		Def. typu w	ym.	Krzyżulce					
			St	an krytyczny	ý	I					
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			
			Star	nadkrytycz	ny						
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					

## R3D3-Rama 3D - podrecznik uzytkownika

	Def. typu wym. Krzyżulce										
			Sta	an krytyczny	y						
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	nadkrytycz	zny						
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			
Moduł wym. InterStal											
	Pręt	16		Def. typu w	vm.	Krzyżulce					
			Sta	an krytyczny	v	5					
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			
I		I	Stan	nadkrytycz	zny	I	1				
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			
Moduł wym InterStal											
Pręt 18 Def typu wyn					vm.	Krzyżulce					
Stan krytyczny											
x [m]	N [kN]	My [kNm]	Mz [kNm]	Tv [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			
<b>Stan nadkrytyczny</b>											
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			
				Moduł wym	l.	InterStal					
	Prę	t 2		Def. typu w	ym.	Krzyżulce					
			Sta	an krytyczny	y						
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	nadkrytycz	zny						
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			
				Moduł wym	l.	InterStal					
	Pręt	23		Def. typu w	ym.	Krzyżulce					
			Sta	an krytyczny	y	•					
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	nadkrytycz	zny		i				
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			

## R3D3-Rama 3D - podrecznik uzytkownika

# Wymiarowanie zbiorcze

	Drot	25		Moduł wym	l.	InterStal		
	FIĘI	23		<b>Def. typu wym.</b> K		Krzyżulce		
			St	an krytyczny	y			
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
			Star	n nadkrytycz	any	T	TT	
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
Moduł wym. InterStal								
	Prę	t 4		Def. typu w	ym.	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
			Star	n nadkrytycz	ny			
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
				Moduł wym	<b>.</b>	InterStal		
	Prę	t 9		Def. typu w	vm.	Krzvżulce		
			St	an krytyczny	V	5		
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
I			Star	nadkrytycz	iny	1	1	
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. przemie- szenie [cm]	Maks. ugięcie względne [cm]	Maks. ugięcie w stanie zary- sowanym [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
## Wymiarowanie zbiorcze

Nazwa	Długość [m]	Maks. przemie- szenie [cm]	Maks. ugięcie względne [cm]	Maks. ugięcie w stanie zary- sowanym [cm]	Dopuszczalne ugięcie [cm]
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
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