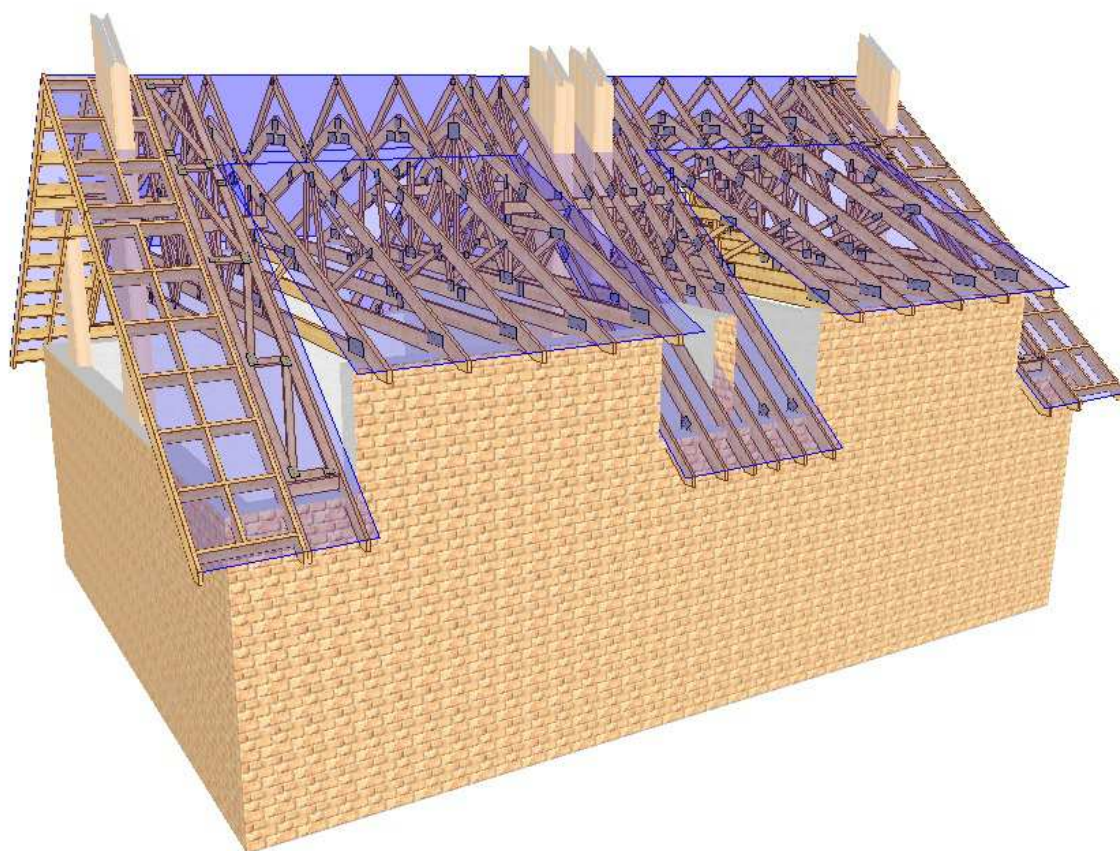
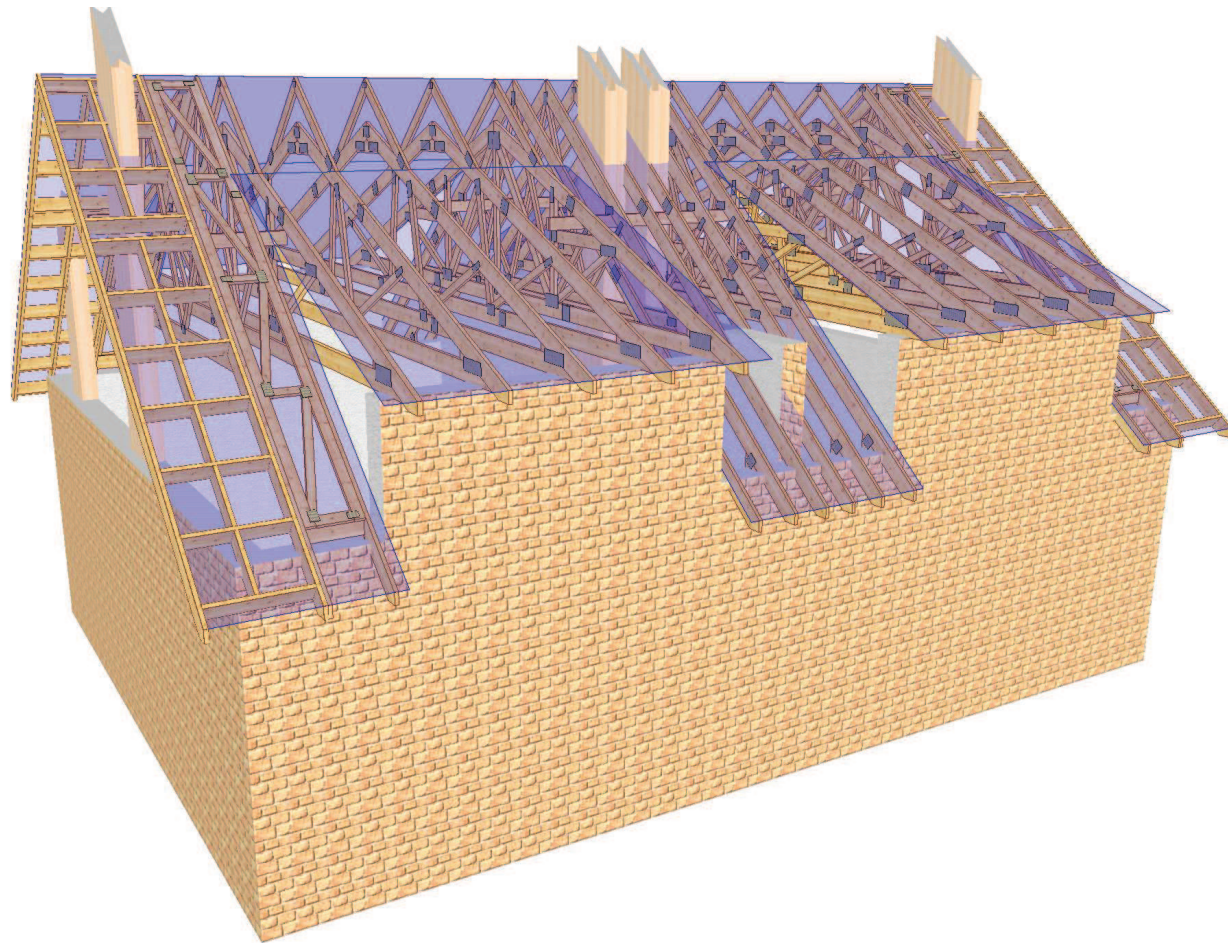



PROJEKT PREFABRYKOWANEJ WIĘŻBY DACHOWEJ

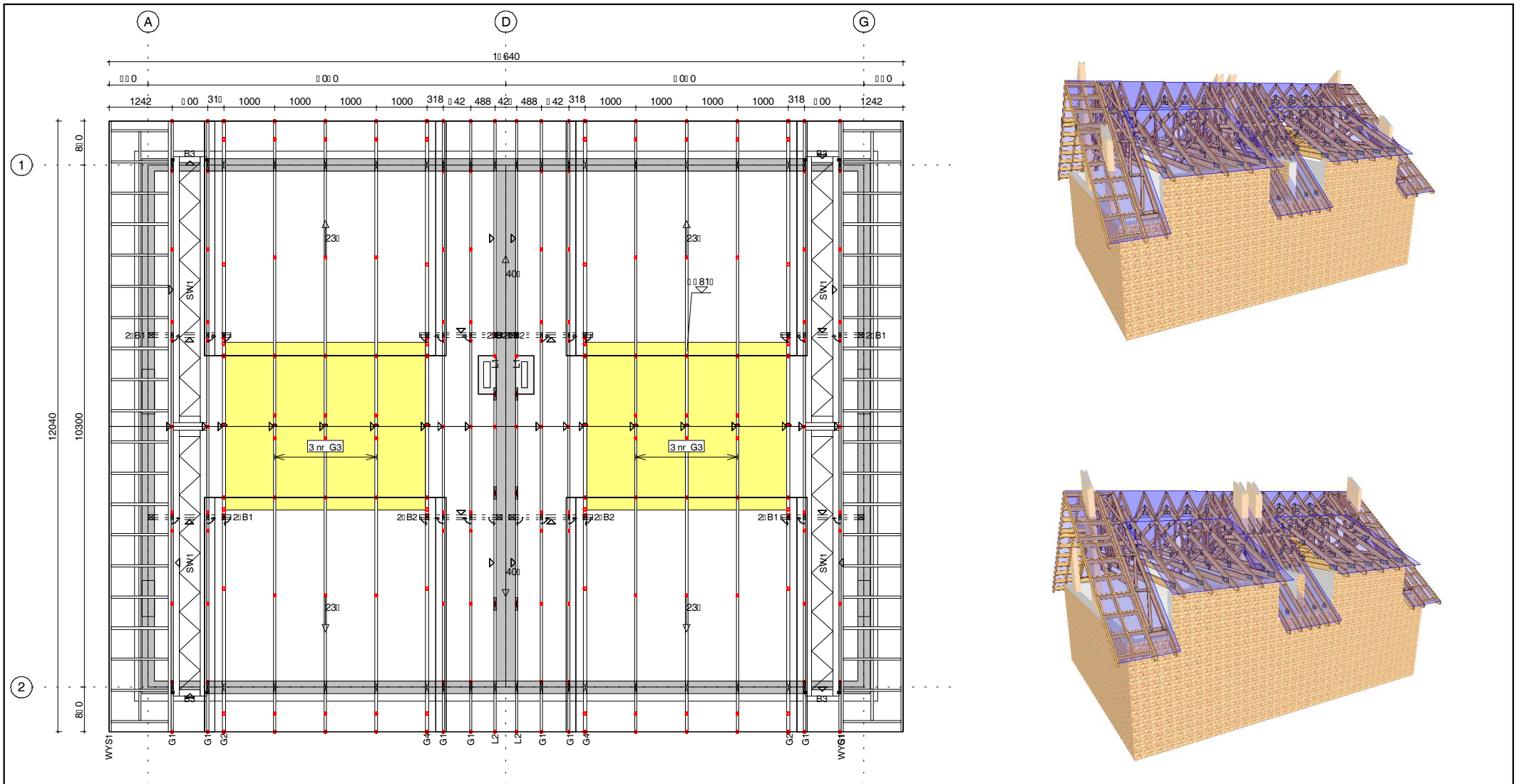
LMS26

WIĄZARY Z LITEGO DREWNA ŁĄCZONE PŁYTKAMI KOLCZASTYMI





 MiTek Industries Polska Sp. z o.o. <small>ul. Poznańska 29 K, 59-220 Legnica tel. +48 76 862 89 98, fax. +48 76 862 89 21</small>	NAZWA OBIEKTU	Budynek mieszkalny w zabudowie bliźniaczej LMS26	
	ADRES OBIEKTU	Pruszcz Gdański	
TYTUŁ RYSUNKU		Widok 3D	
PROJEKTOWAŁ	mgr inż. Oktawian Tarkawian, nr upr.10/DOS/14	SKALA:	
OPRACOWAŁ		DATA:	2018-01-30
SPRAWDZIŁ		NR RYS.:	1



Montaż wiązarów do wieńca ściany poprzez kątowniki SIMPSON STRONGTIE ACRL10520 .

Mocowanie wiązara do kątownika za pomocą gwoździ ciesielskich fi 4x40 po 6 sztuk na skrzydełko. Mocowanie kątownika do wieńca za pomocą kotew mechanicznych

Pod belki B1/B2 wymagane wykonanie gniazda w ścianie szczytowej/wewnętrznej o głębokości min. 12 cm

Łaty 4x6 są dodatkowym usztywnieniem konstrukcji. Elementy drewniane izolować od betonu.

Powierzchnia dachu 236 m²
Tarcica konstrukcyjna C24.
Płytki kolczaste GNA20 i T150.

Strych po powierzchni 2x13m²
wysokość max. 2m

 <small>MiTek Industries Polska Sp. z o.o. ul. Pasmanna 29 C, 85 220 Legnica tel. +48 76 862 89 95, fax. +48 76 862 89 22</small>	NAZWA OBIEKTU	Budynek mieszkalny w zabudowie bliźniaczej LMS26	
	ADRES OBIEKTU	Pruszcz Gdański	
TYTUŁ: RYSUNKU			
Rzut konstrukcji dachu			
PROJEKTOWAŁ:	mgr inż. Oktawian Tarkawian, nr upr.10/DOŚ/14	SKALA:	1:10
OPRACOWAŁ:		DATA:	2018-01-30
SPRAWDZIŁ:		NR RYS.:	2

Jak zamówić wiązary prefabrykowane?

1. Zamówienie na wiązary należy złożyć w licencjonowanym zakładzie prefabrykacji (wykaz na ostatniej stronie projektu), najlepiej w terminie od jednego do trzech miesięcy przed ukończeniem ścian i stropów.
2. Wszystkie materiały, w tym drewno, łączniki, płytki kolczaste, impregnat, zapewnia zakład prefabrykacji. Cena wiązarów obejmuje koszt wszystkich niezbędnych elementów.
3. Wszystkie obliczenia oparte są na parametrach łączników MiTek. Autor projektu nie wyraża zgody na zastosowanie innych płytek kolczastych.
4. Wszystkie płytki kolczaste firmy MiTek są, zgodnie z normą, oznakowane własnym znakiem identyfikacyjnym. Jest on na stałe wytłoczony na płytkach, co służy późniejszej weryfikacji.
5. Lista autoryzowanych zakładów oraz ich punktów dystrybucji znajduje się na końcu projektu.
6. Montaż konstrukcji trwa od jednego do kilku dni.
7. Wiazary można zamówić w fabryce w dwóch wariantach:
 - a) z montażem wykonanym przez producenta,
 - b) z własnym montażem Zamawiającego.
8. Dokumentacja produkcyjna do tego projektu znajduje się w każdym autoryzowanym zakładzie prefabrykacji.
9. Prezentację trójwymiarową konstrukcji (wizualizacja) można pobrać ze strony www.dachymitek.pl/projekty-typowe.php

INFORMACJA DLA ADAPTATORÓW

Prosimy wszystkich o kontakt z Mitek Industries Polska

– tel. 76-8628988, e-mail: biuro@mittek.pl

Informacje dotyczące wyników obliczeń (np. reakcje podporowe), kopie projektów do pozwolenia na budowę, aktualne zaświadczenie z Izby Inżynierów Budownictwa itp.

Więcej informacji - www.dachymitek.pl/adaptacje

OPIS TECHNICZNY

1. Przedmiot opracowania

Niniejsze opracowanie obejmuje projekt wykonawczy konstrukcji dachu, budynku jednorodzinnego w zabudowie bliźniaczej **LMS26**. Zgodnie z interpretacją ustawy projekt przeznaczony do wielokrotnego zastosowania (tzw. projekt gotowy), po przystosowaniu do warunków konkretnej inwestycji, może stanowić projekt architektoniczno-budowlany w rozumieniu art. 34 ust. 3 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz. U. z 2000 r., Nr 106, poz. 1126 z późn. zm.), będący częścią projektu budowlanego zatwierdzanego w decyzji o pozwoleniu na budowę.

2. Podstawa opracowania

Niniejszy projekt opracowano w oparciu o:

- ▣ Obowiązujące przepisy i normy budowlane oraz oprogramowanie inżynierskie RoofCon/TrussCon
- ▣ Katalog techniczny systemu mocowania firmy „SIMPSON STRONG TIE”.

2.1 Normy i aprobaty:

- ▣ PN-EN 1990:2004/A1:2008 Eurokod -- Podstawy projektowania konstrukcji
- ▣ PN-EN 1991-1-1:2004/Ap1:2010 Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje -Ciężar objętościowy, ciężar własny, obciążenia użytkowe w budynkach
- ▣ PN-EN 1991-1-3:2005/AC:2009 Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje - Obciążenie śniegiem
- ▣ PN-EN 1991-1-4:2008/Ap2:2010 Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje -- Oddziaływania wiatru
- ▣ PN-EN 1995-1-1:2010 Eurokod 5 -- Projektowanie konstrukcji drewnianych -- Część 1-1: Postanowienia ogólne -- Reguły ogólne i reguły dotyczące budynków
- ▣ PN-EN 14250 Wymagania produkcyjne dotyczące prefabrykowanych elementów konstrukcyjnych łączonych płytkami kolczastymi.
- ▣ Deklaracja parametrów płytek zgodnie z EN14545.

3. Ogólne dane o rozwiązaniach konstrukcyjno - materiałowych.

Główną konstrukcję dachu zaprojektowano z drewnianych, prefabrykowanych wiązarów trójkątnych o maksymalnej rozpiętości w świetle podpór 10,06 m i rozstawie osiowym do 100 cm. Tarcica konstrukcyjna klasy C24. Połączenia elementów (słupki, krzyżulce, pasy) wiązarów zaprojektowano na płytki kolczaste GNA20 i T150. Połączenia montażowe elementów konstrukcji dachu projektuje się z ocynkowanych łączników asortymentu firmy „SIMPSON STRONG TIE”.

3.1 Odporność na korozję biologiczną i ochrona p. pożarowa.

Projektowana konstrukcja należy do pierwszej klasy zagrożenia korozją biologiczną zgodnie z EN 335-1. Dla klasy tej wystarczy naturalna odporność drewna. Wszystkie elementy konstrukcyjne projektuje się z drewna sosnowego klasy C-24, suszonego do wilgotności 18%. Ze względu na ochronę p. poż. stopień palności drewna obniżyć przez zastosowanie powierzchniowych środków ogniochronnych np. Ogniochron lub Fobos.

4. Wymagania dotyczące produkcji wiązarów łączonych płytkami kolczastymi

Wiązary należy wykonać zgodnie z normą PN-EN 14250. Płytki kolczaste wciskać w drewno za pomocą specjalistycznych urządzeń - pras hydraulicznych, na stolikach lub stołach montażowych w zakładzie prefabrykacji.

5. Połączenie wiązara z wieńcem

Połączenie kratownic z wieńcem zaprojektowano za pośrednictwem kątowników ACRL 10520 w ilości 2szt./węzeł. Mocowanie kątownika do wieńca za pomocą kotew M1090 po jednej sztuce na kątownik. Kątowniki łączyć z dźwigarem gwoździami pierścieniowymi 4.0x40 w ilości 6 szt./skrzydełko,

7. Stężenia ukośne

Stężenia ukośne zaprojektowano z elementów drewnianych o przekroju 25x100 mm. Stężenia te należy mocować w każdym węźle gwoździami pierścieniowymi 3.75 x 80 w ilości 3szt./węzeł.

8. Stężenia wzdłużne

Stężenia wzdłużne zaprojektowano z elementów drewnianych o przekroju 25x100 mm. Stężenia te należy mocować w każdym węźle gwoździami pierścieniowymi 3.75x80 w ilości 3szt./węzeł.

9. Wytyczne montażu konstrukcji

- Wiązary należy montować dźwigiem z wykorzystaniem trawersu lub odpowiedniego zawiesia .
- Montaż wiązarów rozpocząć od dwóch wiązarów usztywnionych poprzecznie stężeniami.
- Kolejnewiązary należy montować łącząc je z poprzednimi za pomocą stężeń.
- Nie podpuszcza się obciążania elementów konstrukcji dachu (składowania materiałów pokrycia) w trakcie wykonywania prac dekarских ponad wartości przewidziane w projekcie konstrukcji.
- Miejsca styku (oparcia) konstrukcji drewnianej z elementami betonowymi lub stalowymi należy zabezpieczyć poprzez przełożenie warstwą izolacji.
- W trakcie montażu konstrukcji dachu i wykonywaniu pokrycia dachowego należy uwzględnić (zgodnie z projektem architektonicznym) sposób wentylacji przestrzeni dachowej i odwodnienia połaci. Do wykonywania połączeń elementów konstrukcji należy stosować śruby i gwoździe ocynkowane.
- Prace montażowe należy wykonywać pod nadzorem osoby posiadającej odpowiednie uprawnienia budowlane oraz zgodnie z przepisami BHP dotyczącymi montażu elementów wielkowymiarowych i prac na wysokości.

Opracował:

mgr inż. Oktawian Tarkawian

Zestawienie obciążeń dopuszczalnych dla wiązarów LMS 26			
Pas górny		Obciążenie charakterystyczne (kN/m ²)	
		część użytkowa	część nieużytkowa
1.	Dachówka cementowa		0,540
2.	Łaty 40x60 mm		0,067
3.	Kontrłata 30x50 mm		0,008
4.	Folia wstępnego krycia		0,002
5.	Folia PCV paroszczelna		0,002
6.	Płyta GFK na ruszcie	0,170	
suma:		0,789	0,619
Pas dolny		Obciążenie charakterystyczne (kN/m ²)	
1.	warstwy podłogi	0,350	-
2.	Styropian TR-80-032 (20cm)		0,090
3.	Wełna mineralna ISOVER (12cm)		0,096
4.	Folia paroizolacyjna		0,020
5.	Płyta GFK na ruszcie		0,170
suma:		0,726	0,376
1.	Obciążenie użytkowe	1,200	0,400
Obciążenie śniegiem			
1.	Wartość charakterystyczna obciążenia śniegiem sk (kN/m ²) Strefa 4	1,200	
2.	Współczynnik ekspozycji Ce	1	
Obciążenie wiatrem			
1.	Kategoria terenu	1	
2.	Strefa 2	$q_p = 1,067 \text{ kN/m}^2$	
3.	Wysokość nad poziomem morza.	300 m n. p. m.	
4.	Wysokość budynku do kalenicy.	6	

Obliczeń więzara dokonano przy użyciu programu komputerowego

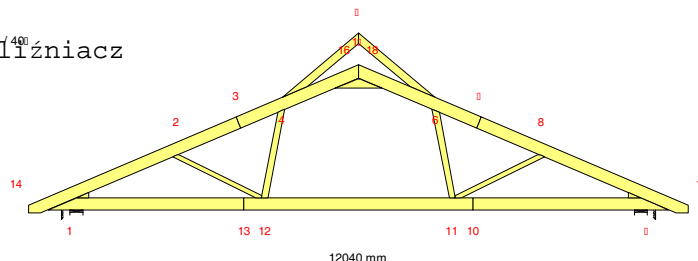
Wersja : 2017b

Program opracowany przez: Construction Software Center Europe (tel +46 910-87930)
 Box 709
 S-931 27 Skellefteå, SWEDEN

OBLICZENIA WYKONANE PRZEZ**DANE PROJEKTU.**

Nazwa projektu: G3
 Klient : Budynek mieszkalny w zabudowie bliźniaczej
 Pruszcz Gdański
 WIĄZAR G3

Zadanie nr : LMS26
 Kod rysunku :
 Rysunek nr : G3

**GŁÓWNE ZAŁOŻENIA PROJEKTU**

Norma obliczeniowa dla tarcicy : PN-EN 1995-1-1:2010 + załącznik krajowy.
 Norma obliczeniowa dla płytek : PN-EN 1995-1-1:2010 + załącznik krajowy.
 Obciążenie stałe i obciążenie zmienne: PN-EN 1991-1-1:2004 + załącznik krajowy.
 Obciążenie śniegiem : PN-EN 1991-1-3:2005 + załącznik krajowy.
 Obciążenie wiatrem : PN-EN 1991-1-4:2008 + załącznik krajowy.

Kontrola produkcji : Tak Nr upr.:1020-CPR-070049013
 Klasa użytkowania : 2
 Współcz. redystryb. obc.: 1.1
 Rozstaw więzarów : 1000 mm

Inne parametry zastosowane do części więzarów zostały zestawione pod nagłówkiem "PARAMETRY TARCICY".

Kształt więzara jest widoczny na załączonym schemacie.

Siły zostały obliczone zgodnie z pierwszym prawem teorii odkształceń.
 Wpływ odkształcenia poprzecznego został wzięty do zliczenia.
 Model statyczny zbudowano wg rozdziału 5.4.2 (model płytkowy).

OBCIĄŻENIA STANADAROWE**OBCIĄŻENIA STAŁE**

Pas górny L 1 = 619 N/m²
 Pas górny L 2 = 619 N/m²
 Pas górny P 1 = 619 N/m²
 Pas górny P 2 = 619 N/m²
 Pas dolny 1 = 376 N/m²
 Wieszak L 1 = 170 N/m²
 Wieszak P 1 = 170 N/m²

CIEŻAR KONSTRUKCJI

Pas górny L 1 = 41 N/m
 Pas górny L 2 = 27 N/m
 Pas górny P 1 = 27 N/m
 Pas górny P 2 = 41 N/m
 Pas dolny 1 = 41 N/m
 Wieszak L 1 = 22 N/m
 Wieszak P 1 = 22 N/m
 Różne = 4 N/m
 Masa = 123 kg/warstwę

ŚNIEG

Wartość wyjściowa ($q_k \cdot C_e \cdot C_t$) = 1200 N/m²
 Wysokość = 12 [n.p.m]
 Barrierki śnieżne Tak
 Nawis śnieżny lewy Tak
 prawy Tak

WIATR

Wartość wyjściowa (q_p) = 1157 N/m²
 Wymiary budynku (mm): L=15640, B=12040, H=9200

OBCIĄŻENIA UŻYTKOWE	Podst. poz.	Dystr.	Inna poz.		Dystr.
			Od	Do	
OZ 1 = 400 N/m ²	1	9	11320		

OBCIĄŻENIA SPECJALNE

DODATKOWE OBCIĄŻENIE RÓWNOMIERNE / REGULOWANE OBCIĄŻENIA STANDARDOWE

Metoda: 1=normalne obc. dodatkowe, 2=zastęp ten przypadek , 3=zastęp wszystkie obciążenia
4=wewnątrz pomieszczenia, 5=zastęp wszystkie obciążenia (bez ciężaru wiązara)

Od	Wart.	Do	Wart.	Metoda	Kierunek	Przyp. obc.	Współcz.
Węzeł	N/m ²	Węzeł	N/m ²	No.			
4	170	17	170	5	Zrzutowane	Obciążenie stałe	
17	170	6	170	5	Zrzutowane	Obciążenie stałe	
12	350	11	350	1	Zrzutowane	Obciążenie stałe	
12	800	11	800	1	Zrzutowane	Obciążenie zmienne 1	

DODATKOWE OBCIĄŻENIA PUNKTOWE

POZYCJE

Poz	Węzeł	Wym.	Nazwa grupy	Obrót	Nazwa	Dolny	Dodatkowe właściwości
1	1	911	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
3	8	1025	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
5	14	100	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
6	15	-100	Pas górny P	Brak		NIE	NIE

Wartości obciążenia punktowego

Poz	Obr	Pion.	Poz.	Moment	Przp.obciążenia
	°	N	N	kNm	Typ
1		1000	0	0.00	Człowiek na lewym pasie górnym
3		1000	0	0.00	Człowiek na prawym pasie górnym
5,6		1000	0	0.00	Człowiek na wsporniku

DODATKOWE OBCIĄŻENIE SKUPIONE W KAŻDEJ KOMBINACJI OBCIĄŻEŃ (SGN).

Węzeł	Wym.	Grupa tarcicy	KO Nr	Pion. N	Poz. N	Moment kNm
1	911	Pas górny L	27	1500	0	0.00
8	1025	Pas górny P	28	1500	0	0.00
14	100	Pas górny L	29	1500	0	0.00
15	-100	Pas górny P	29	1500	0	0.00

KOMBINACJE OBCIĄŻEŃ

Nr	Warunek	KTO
1	S St	1.35*Stale
2	S Śr	1.15*Stale + 1.5*ŚniegL(0.5P) + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3)
3	S Śr	1.15*Stale + 1.5*ŚniegP(0.5L) + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3)
4	S Śr	1.15*Stale + 1.5*ŚniegP(0L) + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3)
5	S Śr	1.15*Stale + 1.5*ŚniegL(0P) + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3)
6	S Śr	1.15*Stale + 1.5*Śnieg + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3)
7	S Śr	1.15*Stale + 0.75*Śnieg + 1.5*OZ1 + 1.05*(OZ2 + OZ3)
8	S Śr	1.15*Stale + 0.75*ŚniegP(0L) + 1.5*OZ1 + 1.05*(OZ2 + OZ3)
9	S Śr	1.15*Stale + 0.75*ŚniegL(0P) + 1.5*OZ1 + 1.05*(OZ2 + OZ3)
10	S Śr	1.15*Stale + 0.75*ŚniegP(0.5L) + 1.5*OZ1 + 1.05*(OZ2 + OZ3)
11	S Śr	1.15*Stale + 0.75*ŚniegL(0.5P) + 1.5*OZ1 + 1.05*(OZ2 + OZ3)
12	S Śr	1.15*Stale + 0.75*Śnieg + 1.5*OZ2 + 1.05*(OZ1 + OZ3)
13	S Śr	1.15*Stale + 0.75*ŚniegP(0L) + 1.5*OZ2 + 1.05*(OZ1 + OZ3)
14	S Śr	1.15*Stale + 0.75*ŚniegL(0P) + 1.5*OZ2 + 1.05*(OZ1 + OZ3)
15	S Śr	1.15*Stale + 0.75*ŚniegP(0.5L) + 1.5*OZ2 + 1.05*(OZ1 + OZ3)
16	S Śr	1.15*Stale + 0.75*ŚniegL(0.5P) + 1.5*OZ2 + 1.05*(OZ1 + OZ3)
17	S Śr	1.15*Stale + 1.5*OZ1 + 1.05*(OZ2 + OZ3)
18	S Śr	1.15*Stale + 1.5*OZ2 + 1.05*(OZ1 + OZ3)
19	S Kr	1.15Stale+1.5Śnieg+1.05(OZ1+OZ2+OZ3)+.9WiatrL(brakssania)
20	S Kr	1.15Stale+1.5Śnieg+1.05(OZ1+OZ2+OZ3)+.9WiatrP(brakssania)
21	S Kr	Stale + 1.5*Wiatr na szczyt
22	S Kr	1.15*Stale + 1.5*WiatrL(brak ssania)
23	S Kr	1.15*Stale + 1.5*WiatrP(brak ssania)
24	S Kr	1.15Stale+1.05(OZ1+OZ2+OZ3)+1.5ŚniegL(0P)
25	S Kr	1.15Stale+1.05(OZ1+OZ2+OZ3)+1.5ŚniegP(0L)
26	S Śr	1.35*Stale + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3)
27	S Ch	1.15*Stale + 1.5*Człowiek na lewym PG
28	S Ch	1.15*Stale + 1.5*Człowiek na prawym PG
29	S Ch	1.15*Stale + 1.5*Człowiek na wsporniku

30	S	Ch	$1.15*Sta\ale + 1.5*WiatrL(maks\ ssania)$
31	S	Ch	$1.15*Sta\ale + 1.5*WiatrP(maks\ ssania)$
32	S	Śr	$1.35*Sta\ale + 0.75*ŚniegL(0.5P) + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3)$
33	S	Kr	$1.15*Sta\ale+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+1.5*ŚniegL(0P)+0.9*WiatrL$
34	S	Kr	$1.15*Sta\ale+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+1.5*ŚniegP(0L)+0.9*WiatrP$
35	S	Kr	$1.15Sta\ale+.75Śnieg+1.05(OZ1+OZ2+OZ3)+1.5WiatrL(brakssania)$
36	S	Kr	$1.15Sta\ale+.75Śnieg+1.05(OZ1+OZ2+OZ3)+1.5WiatrP(brakssania)$
37	S	Kr	$1.15*Sta\ale+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+0.75*ŚniegL(0P)+1.5*WiatrL$
38	S	Kr	$1.15*Sta\ale+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+0.75*ŚniegP(0L)+1.5*WiatrP$
39	S	Kr	$1.15Sta\ale+1.05(OZ1+OZ2+OZ3)+1.5ŚniegL(.5P)$
40	S	Kr	$1.15Sta\ale+1.05(OZ1+OZ2+OZ3)+1.5ŚniegP(.5L)$
41	S	Kr	$1.15*Sta\ale+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+1.5*ŚniegL(0.5P)+0.9*WiatrL$
42	S	Kr	$1.15*Sta\ale+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+1.5*ŚniegP(0.5L)+0.9*WiatrP$
43	S	Kr	$1.15*Sta\ale+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+0.75*ŚniegL(0.5P)+1.5*WiatrL$
44	S	Kr	$1.15*Sta\ale+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+0.75*ŚniegP(0.5L)+1.5*WiatrP$
45	S		Sta\ale
46	S		$Sta\ale + Śnieg + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Winst$
47	S		$Sta\ale + Śnieg + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Wfin$
48	S		$Sta\ale + ŚniegP(0L) + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Winst$
49	S		$Sta\ale + ŚniegP(0L) + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Wfin$
50	S		$Sta\ale + ŚniegL(0P) + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Winst$
51	S		$Sta\ale + ŚniegL(0P) + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Wfin$
52	S		$Sta\ale + 0.5*Śnieg + OZ2\ inne\ po\l. +0.7*(OZ1 + OZ3), Winst$
53	S		$Sta\ale + 0.5*Śnieg + OZ2\ inne\ po\l. +0.7*(OZ1 + OZ3), Wfin$
54	S		$Sta\ale + 0.5*ŚniegP(0L) + OZ2\ inne\ po\l. +0.7*(OZ1 + OZ3), Winst$
55	S		$Sta\ale + 0.5*ŚniegP(0L) + OZ2\ inne\ po\l. +0.7*(OZ1 + OZ3), Wfin$
56	S		$Sta\ale + 0.5*ŚniegL(0P) + OZ2\ inne\ po\l. +0.7*(OZ1 + OZ3), Winst$
57	S		$Sta\ale + 0.5*ŚniegL(0P) + OZ2\ inne\ po\l. +0.7*(OZ1 + OZ3), Wfin$
58	S		$Sta\ale+0.5*String8218isnotdefined+OZ2innepo\l.+0.7*(OZ1+OZ3), Winst$
59	S		$Sta\ale+0.5*String8218isnotdefined+OZ2innepo\l.+0.7*(OZ1+OZ3), Wfin$
60	S		$Sta\ale + 0.5*Śnieg + OZ1 +0.7*(OZ2 + OZ3), Winst$
61	S		$Sta\ale + 0.5*Śnieg + OZ1 +0.7*(OZ2 + OZ3), Wfin$
62	S		$Sta\ale + 0.5*ŚniegP(0L) + OZ1 +0.7*(OZ2 + OZ3), Winst$
63	S		$Sta\ale + 0.5*ŚniegP(0L) + OZ1 +0.7*(OZ2 + OZ3), Wfin$
64	S		$Sta\ale + 0.5*ŚniegL(0P) + OZ1 +0.7*(OZ2 + OZ3), Winst$
65	S		$Sta\ale + 0.5*ŚniegL(0P) + OZ1 +0.7*(OZ2 + OZ3), Wfin$
66	S		$Sta\ale + 0.5*String\ 8218\ is\ not\ defined+OZ1+0.7*(OZ2+OZ3), Winst$
67	S		$Sta\ale + 0.5*String\ 8218\ is\ not\ defined+OZ1+0.7*(OZ2+OZ3), Wfin$
68	S		$Sta\ale + ŚniegL(0.5P) + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Winst$
69	S		$Sta\ale + ŚniegL(0.5P) + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Wfin$
70	S		$Sta\ale + ŚniegP(0.5L) + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Winst$
71	S		$Sta\ale + ŚniegP(0.5L) + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Wfin$
72	S		$Sta\ale + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegL(0P) + WiatrL, Winst$
73	S		$Sta\ale + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegL(0P) + WiatrL, Wfin$
74	S		$Sta\ale + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegP(0L) + WiatrP, Winst$
75	S		$Sta\ale + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegP(0L) + WiatrP, Wfin$
76	S		$Sta\ale + 0.5*ŚniegP(0.5L) + OZ2\ inne\ po\l. +0.7*(OZ1 + OZ3), Winst$
77	S		$Sta\ale + 0.5*ŚniegP(0.5L) + OZ2\ inne\ po\l. +0.7*(OZ1 + OZ3), Wfin$
78	S		$Sta\ale + 0.5*ŚniegL(0.5P) + OZ2\ inne\ po\l. +0.7*(OZ1 + OZ3), Winst$
79	S		$Sta\ale + 0.5*ŚniegL(0.5P) + OZ2\ inne\ po\l. +0.7*(OZ1 + OZ3), Wfin$
80	S		$Sta\ale + 0.5*ŚniegP(0.5L) + OZ1 +0.7*(OZ2 + OZ3), Winst$
81	S		$Sta\ale + 0.5*ŚniegP(0.5L) + OZ1 +0.7*(OZ2 + OZ3), Wfin$
82	S		$Sta\ale + 0.5*ŚniegL(0.5P) + OZ1 +0.7*(OZ2 + OZ3), Winst$
83	S		$Sta\ale + 0.5*ŚniegL(0.5P) + OZ1 +0.7*(OZ2 + OZ3), Wfin$
84	S		$Sta\ale + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegL(0.5P) + WiatrL, Winst$
85	S		$Sta\ale + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegL(0.5P) + WiatrL, Wfin$
86	S		$Sta\ale + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegP(0.5L) + WiatrP, Winst$
87	S		$Sta\ale + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegP(0.5L) + WiatrP, Wfin$

ZDUPLIKOWANE KOMBINACJE OBCIĄŻEŃ

2	S	Śr	$1.15*Sta\ale+1.05*(OZ1+OZ2innepo\l.+OZ3)+1.5*ŚniegL(0.5P)$
3	S	Śr	$1.15*Sta\ale+1.05*(OZ1+OZ2innepo\l.+OZ3)+1.5*ŚniegP(0.5L)$
4	S	Śr	$1.15*Sta\ale + 1.05*(OZ1 + OZ2\ inne\ po\l. + OZ3)+1.5*ŚniegP(0L)$
5	S	Śr	$1.15*Sta\ale + 1.05*(OZ1 + OZ2\ inne\ po\l. + OZ3)+1.5*ŚniegL(0P)$
12	S	Śr	$1.15*Sta\ale + 0.75*Śnieg + 1.5*OZ3 +1.05*(OZ2 + OZ1)$
13	S	Śr	$1.15*Sta\ale + 0.75*ŚniegP(0L) + 1.5*OZ3 +1.05*(OZ2 + OZ1)$
14	S	Śr	$1.15*Sta\ale + 0.75*ŚniegL(0P) + 1.5*OZ3 +1.05*(OZ2 + OZ1)$
15	S	Śr	$1.15*Sta\ale + 0.75*ŚniegP(0.5L) + 1.5*OZ3 +1.05*(OZ2 + OZ1)$
16	S	Śr	$1.15*Sta\ale + 0.75*ŚniegL(0.5P) + 1.5*OZ3 +1.05*(OZ2 + OZ1)$
18	S	Śr	$1.15*Sta\ale + 1.5*OZ3 +1.05*(OZ2 + OZ1)$
52	S		$Sta\ale + 0.5*Śnieg + OZ2 +0.7*(OZ1 + OZ3), Winst$
53	S		$Sta\ale + 0.5*Śnieg + OZ2 +0.7*(OZ1 + OZ3), Wfin$
54	S		$Sta\ale + 0.5*ŚniegP(0L) + OZ2 +0.7*(OZ1 + OZ3), Winst$
55	S		$Sta\ale + 0.5*ŚniegP(0L) + OZ2 +0.7*(OZ1 + OZ3), Wfin$

56	S	Stałe + 0.5*ŚniegL(0P) + OZ2 +0.7*(OZ1 + OZ3), Winst
57	S	Stałe + 0.5*ŚniegL(0P) + OZ2 +0.7*(OZ1 + OZ3), Wfin
68	S	Stałe + ŚniegL(0.5P) + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Winst
69	S	Stałe + ŚniegL(0.5P) + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Wfin
70	S	Stałe + ŚniegP(0.5L) + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Winst
71	S	Stałe + ŚniegP(0.5L) + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Wfin
76	S	Stałe + 0.5*ŚniegP(0.5L) + OZ2 +0.7*(OZ1 + OZ3), Winst
77	S	Stałe + 0.5*ŚniegP(0.5L) + OZ2 +0.7*(OZ1 + OZ3), Wfin
78	S	Stałe + 0.5*ŚniegL(0.5P) + OZ2 +0.7*(OZ1 + OZ3), Winst
79	S	Stałe + 0.5*ŚniegL(0.5P) + OZ2 +0.7*(OZ1 + OZ3), Wfin

PARAMETRY TARCICY

SNr: Sprawdzenie nr (1 = moment i siła osiowa, 2 = siła poprzeczna)

CSI: Złożony Index Naprężeń, KO: Kombinacja obciążeń, KLU : Klasa Użytkowania

Grupa tarcicy		kMod		gM		Rozimar		Klasa		Stężenie Max		Różniące się dane	
Od	-Do	KO	SNr			mm				mm	CSI	KLU	SaC
Pas górny L 1	3-	14	6	1	0.80	1.30	45x	220	C24	< 900	0.86		
Pas górny L 1	3-	17	6	1	0.80	1.30	45x	220	C24	< 900	1.00		
Pas górny L 2	4-	5	6	1	0.80	1.30	45x	145	C24	340	0.39		
Pas górny P 1	5-	6	19	1	0.90	1.30	45x	145	C24	<4090	1.00		
Pas górny P 2	7-	17	6	1	0.80	1.30	45x	220	C24	< 900	1.00		
Pas górny P 2	7-	15	6	1	0.80	1.30	45x	220	C24	< 900	0.86		
Pas dolny 1	10-	9	19	1	0.90	1.30	45x	220	C24	<3940	0.85		
Pas dolny 1	10-	13	7	1	0.80	1.30	45x	220	C24	<3940	1.00		
Pas dolny 1	13-	1	20	1	0.90	1.30	45x	220	C24	<3940	0.85		
Wieszak L 1	4-	12	33	1	0.90	1.30	45x	120	C24	Nie	0.61		
Wieszak P 1	6-	11	34	1	0.90	1.30	45x	120	C24	Nie	0.61		
Klin 2	1-	1	6	2	0.80	1.30	45x	95	C24	Nie	0.59		
Klin 3	9-	9	6	2	0.80	1.30	45x	95	C24	Nie	0.59		
Krzyżulec 2	2-	12	33	1	0.90	1.30	45x	95	C24	Nie	0.61		
Krzyżulec 2	8-	11	34	1	0.90	1.30	45x	95	C24	Nie	0.61		
Krzyżulec 3	16-	18	6	1	0.80	1.30	45x	170	C24	Nie	0.78		

WYCIĄG Z WYNIKÓW OBLICZEŃ DLA NAJNIEKORZYSTNIEJSZEJ KOMBINACJI OBCIĄŻEŃ

Dyst: dystans od danego węzła do przekroju o max CSI, MZ CSI: naprężenia od momentu

N CSI: naprężenia od siły osiowej, V CSI: naprężenia od siły poprzecznej

km: Współczynnik zwiększający, inst: współczynnik redukcyjny w związku z wybočeniem poprzecznym (bocznym)

Pręt	KO	Dyst	Dyst	Wys.	Klasa	Moment	Osiowa	Ścin.	M	N	V	Wyb.zPł		Wybocz	kc	kv	M+N	CSI	
Od - D		(mm)	(%)	(mm)		M (kNm)	N (N)	V (N)	CSI	CSI	CSI	red-M.	red-V.	(mm)	kCrit	(mm)		wzór	
1- 2	6	-43	3	220	C24	-4.07	-33110	0	-	-	0.00	1.15		900	0.98	900y		6.35	0.86
2- 4	6	1281	64	220	C24	2.27	-28680	82	0.27	0.36	0.01			900	0.98	900y		6.24	0.63
1- 14	29	-43	10	220	C24	1.12	815	0	0.12	0.01	0.00	1.16		900	0.98			6.17	0.12
4- 16	6	1074	88	220	C24	-6.32	-22174	0	-	-	0.00	1.30		900	0.98	900y		6.35	1.00
16- 17	6	-96	62	220	C24	-2.16	6579	0	0.28	0.07	0.00	1.30		900	0.98			6.17	0.35
4- 5	6	242	14	145	C24	-1.06	-2292	0	0.36	0.03	0.00	1.14		340		1760x		6.23	0.39
5- 6	19	1153	86	145	C24	-1.15	-2661	0	-	-	0.00	1.14		4090	0.70	4090y		6.35	1.00
6- 8	6	656	36	220	C24	2.27	-28680	-82	0.27	0.36	0.01			900	0.98	900y		6.24	0.63
8- 9	6	1980	97	220	C24	-4.07	-33110	0	-	-	0.00	1.15		900	0.98	900y		6.35	0.86
9- 15	29	43	10	220	C24	-1.12	815	0	0.12	0.01	0.00	1.16		900	0.98			6.17	0.12
6- 18	6	-1074	88	220	C24	6.32	-22173	0	-	-	0.00	1.30		900	0.98	900y		6.35	1.00
17- 18	6	321	162	220	C24	-2.13	6618	0	0.28	0.07	0.00	1.30		900	0.98			6.17	0.35
9- 11	19	-134	4	220	C24	3.40	29720	0	0.85	0.00	0.00	1.05		3940	0.57			6.33	0.85
11- 12	7	-1711	50	220	C24	-3.37	22729	0	1.00	0.00	0.00			3940	0.57			6.33	1.00
12- 1	20	-3424	96	220	C24	3.40	28473	0	0.85	0.00	0.00	1.05		3940	0.57			6.33	0.85
4- 12	33		15	120	C24	-1.03	6780	736	0.50	0.11	0.10							6.17	0.61
6- 11	34		15	120	C24	1.02	6797	-733	0.50	0.11	0.10							6.17	0.61
1- 1	6		0	95	C24	0.03	0	-3058	0.03	0.00	0.59			112				6.17	0.59
9- 9	6		0	95	C24	-0.03	0	3057	0.03	0.00	0.59			112				6.33	0.59
8- 11	34		8	95	C24	-0.26	-5836	181	0.13	0.48	0.03					1739y		6.24	0.61
2- 12	33		8	95	C24	0.26	-5787	-182	0.13	0.48	0.03					1739y		6.24	0.61
16- 18	6		90	170	C24	-1.72	-31256	-49	0.49	0.29	0.01					450x		6.23	0.78

MAX/MIN REAKCJE PODPOROWE (N) W STANIE GRANICZNYM NOŚNOŚCI

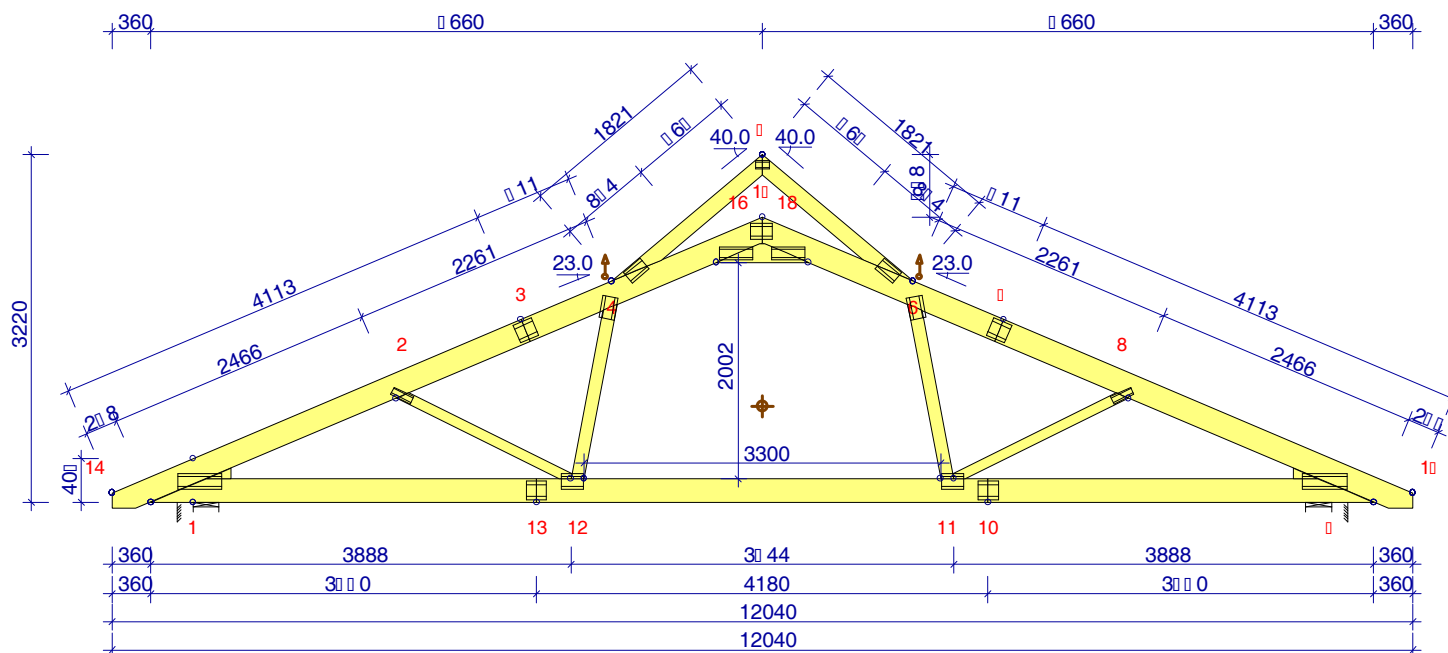
Węzeł

Nr	Kier.	KO St(Nr)	KO Dł(Nr)	KO Śr(Nr)	KO Kr(Nr)	KO Ch(Nr)
1	Poz	Max: 0 (1)	0 (0)	0 (2)	4202 (37)	483 (30)
		Min: 0 (1)	0 (0)	0 (2)	0 (21)	0 (27)
1	Pion	Max: 10867 (1)	0 (0)	21637 (6)	23235 (19)	10757 (29)
		Min: 10867 (1)	0 (0)	13114 (18)	664 (21)	5077 (30)
9	Pion	Max: 10868 (1)	0 (0)	21637 (6)	23235 (20)	10758 (29)
		Min: 10868 (1)	0 (0)	13114 (18)	664 (21)	5077 (31)

Węzeł Nr	Aktualnie mm	CSI z płytką	Wymag. wiązara			Wymag. podp.		
			mm	KO	Pole kc90	mm	KO	
1	240	-	130	6	8550	1.50	107	6
9	240	-	130	6	8550	1.50	107	6

MAKSYMALNE UGIĘCIE (mm) W STANIE GRANICZNYM UŻYTKOWANIA

Wiązar/ Pręt	Całkowite (KO)	
	Pion	Poz
11- 12	30.3	1.6 (47)
3	25.5	9.2 (73)
7	25.2	-6.4 (75)
4	23.1	8.0 (73)
6	22.8	-5.2 (75)
12- 13	21.1	1.1 (73)
10- 11	20.9	1.5 (75)
2- 12	19.5	2.9 (73)
8- 11	19.2	-0.2 (75)

**INFORMACJE OGÓLNE:**

WIAZAR ZAPROJEKTOWANY ZA POMOCĄ PROGRAMU KOMPUTEROWEGO TRUSSCON, LIC.NR: 4030
SIŁY ZOSTAŁY OBLICZONE ZGODNIE Z
1 PRAWEM TEORII ODKSZTAŁCEŃ.
NORMA TARCICY: PN-EN 100-1-1:2010 NA
OBCIĄŻENIA: PN-EN 100-1 NA
OBCIĄŻENIA ŚNIEGIEM: PN-EN 100-1-1-3:2000 NA
OBCIĄŻENIA WIATREM: PN-EN 100-1-1-4:2008 NA

USTAWIENIA OGÓLNE:

GRUBOŚĆ TARCICY: 40 mm
ROZSTAWY WIAZAR W: 1000 mm

OBCIĄŻENIA (N/m²):

ŚNIEG WARTOŚĆ BAZOWA: 1200
WIATR WARTOŚĆ BAZOWA: 110
ZMIENNE: NR WOLNY
1 400

OBEC. STAN: PATRZ TABLICA TARCICY
INNE OBCIĄŻENIA JAK NA WYDRUKU OBLICZEŃ

REAKCJE PODPOROWE (N|kNm):

WEZĘ NR	KIER.	KO St MA	KO Śr MA	KO Kr MA	KO Kr MIN	PODP. MM
1	Poz	0	0	4202	0	
1	Pion	1086	2163	2323	664	130
	Pion	10868	2163	2323	664	130

TOLERANCJA POŁOŻENIA ŁĄCZNIKA: 0 mm

TARCICA:						ŁĄCZNIKI - OPRÓCZ NA DŁUGOŚĆ:					ŁĄCZNIKI - NA DŁUGOŚĆ:				
WEZĘ Od - Do	WYS. [mm]	KLASA	STEŻ. mm	OBC. N/m ²	CSI	WEZĘ NR	PRZYTKA TYP	SZER. [mm]	DŁUG. [mm]	CSI	WEZĘ NR	PRZYTKA TYP	SZER. [mm]	DŁUG. [mm]	CSI
4-6	140	C24	340	610	30	1	T100	140	410	60	3	T100	106	180	00
-1	220	C24	300	610	100	2	GNA20	132	200	00	10	T100	106	180	00
14-10	220	C24	300	610	100	4	GNA20	132	200	00	13	T100	106	180	00
10-10	220	C24	300	610	100	6	GNA20	132	200	00					
4-12	120	C24	Nie	100	61	8	GNA20	132	200	00					
6-11	120	C24	Nie	100	61	11	T100	140	410	60					
2-12	00	C24	Nie	61	61	12	T100	140	200	02					
8-11	00	C24	Nie	61	61	16	T100	124	308	01					
16-18	100	C24	Nie	08	08	10	T100	140	200	01					
Klin 1	00	C24			00	18	T100	124	308	01					
Klin 0	00	C24			00	4:2	T100	140	200	04					
						6:2	T100	140	200	04					

MAX UGIĘCIE (mm):

WEZĘ NR	PION.	POZ.	KO NR
11-12	30.3	1.6	40 Wlin
3	20.0	0.2	30 Wlin
4	23.1	8.0	30 Wlin

INFORMACJE O UGIĘCIU W INNYCH WEZŁACH: - PATRZ OBLICZENIA



MiTek Industries Polska Sp. z o.o.
ul. Powstańców 27 K, 79-200 Łanowo
tel. +48 79 340 99 88, fax. +48 79 340 99 72

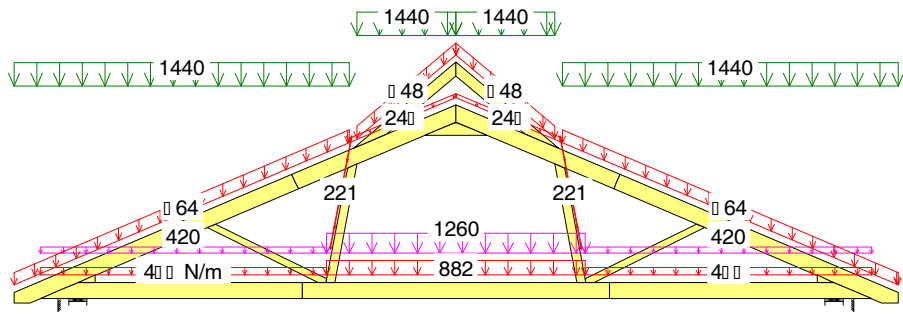
NAZWA OBIEKTU: Budynek mieszkalny w zabudowie bliźniaczej
ADRES OBIEKTU: Pruszcz Gdański

TYTUŁ: RYSUNKU
PROJEKTOWAŁ: mgr inż. Oktawian Tarkawian, nr upr.1
OPRACOWAŁ:
SPRAWDZIŁ:

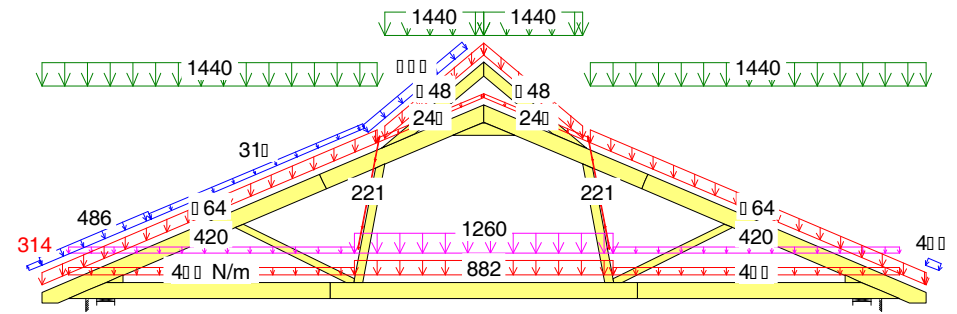
WIAZAR G3
mgr inż. Oktawian Tarkawian, nr upr.1
SKALA: 1:00A4
DATA: 2018-01-30
NR RYS.: G3

WERSJA: 2018b
CZAS: 22.30

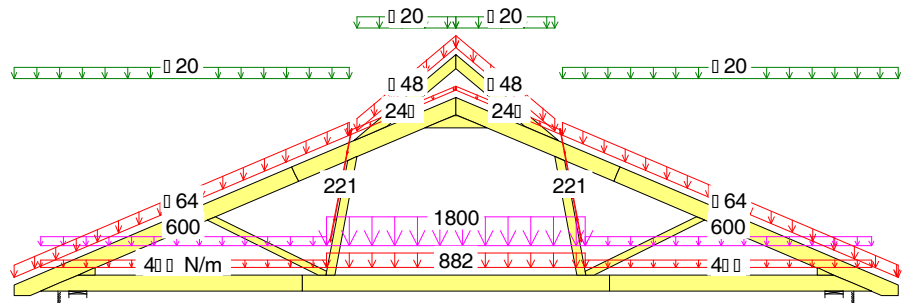
G3



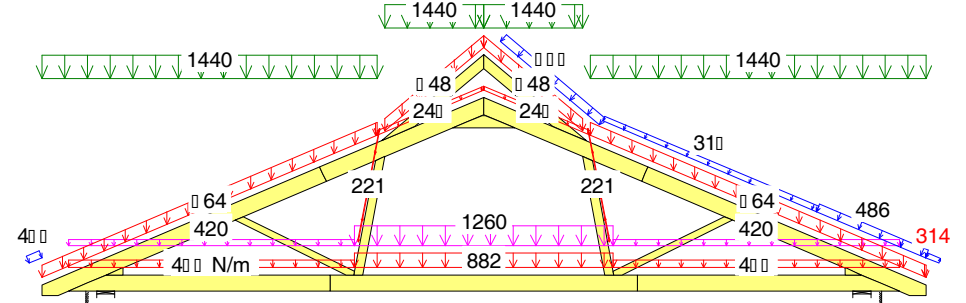
6 Śr 1.10 Stale 1.0 Śnieg 1.0 OZ1 OZ2 OZ3



10 Kr 1.10 Stale 1.0 Śnieg 1.0 OZ1 OZ2 OZ3 WiatrL brakssania



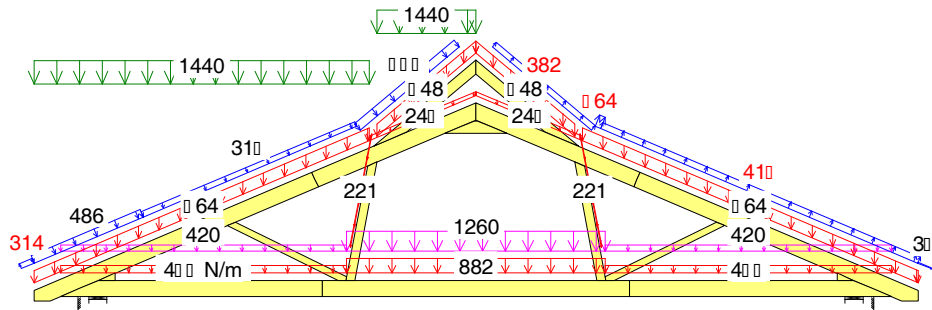
6 Śr 1.10 Stale 0.0 Śnieg 1.0 OZ1 1.0 OZ2 OZ3



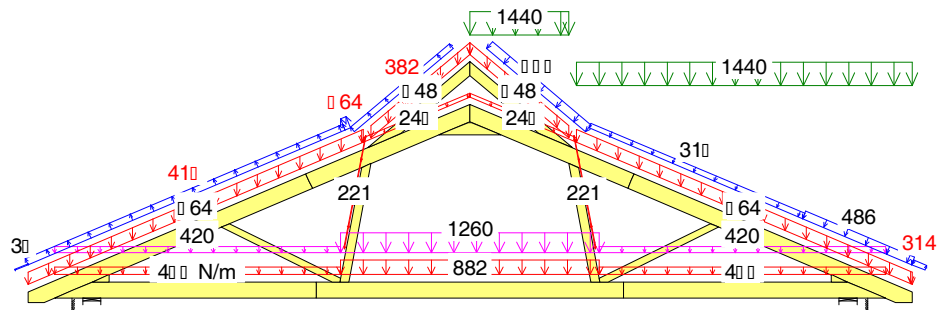
20 Kr 1.10 Stale 1.0 Śnieg 1.0 OZ1 OZ2 OZ3 WiatrP brakssania

CZAS: 22.30

G3



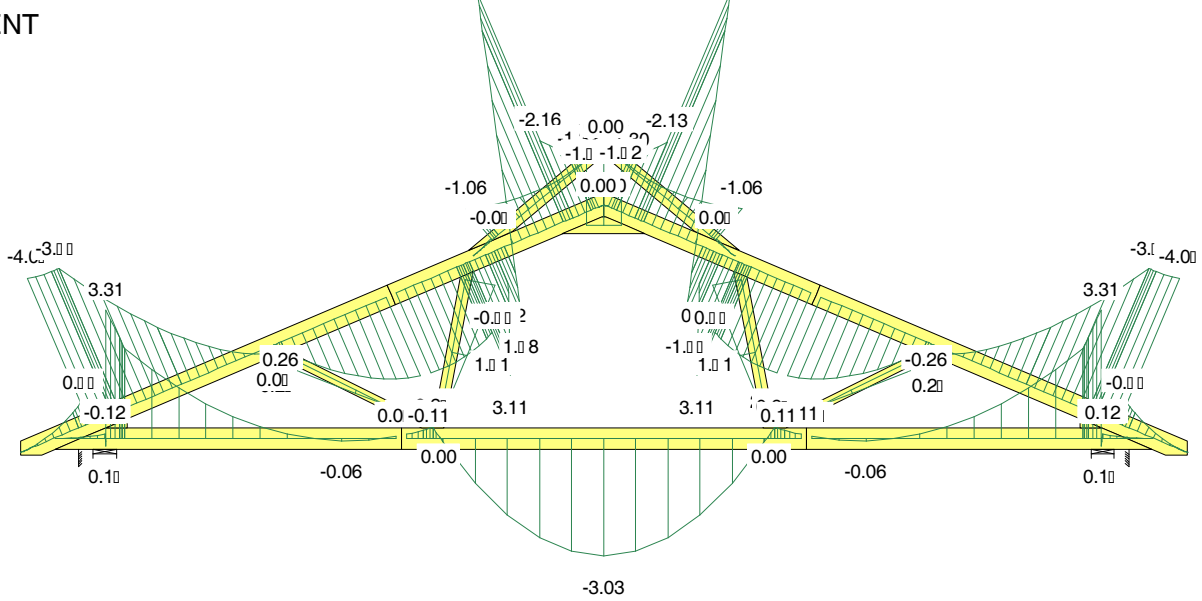
33 Kr 1.10 Stal 1.00 OZ1 OZ2 OZ3 1.0 Śnieg L 0 P 0.0 Wiatr L



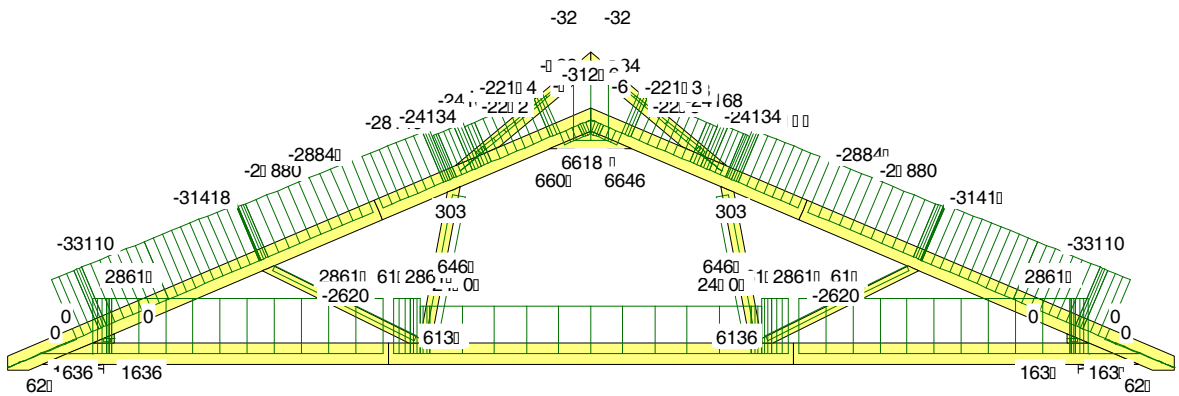
34 Kr 1.10 Stal 1.00 OZ1 OZ2 OZ3 1.0 Śnieg P 0 L 0.0 Wiatr P

CZAS: 22.30

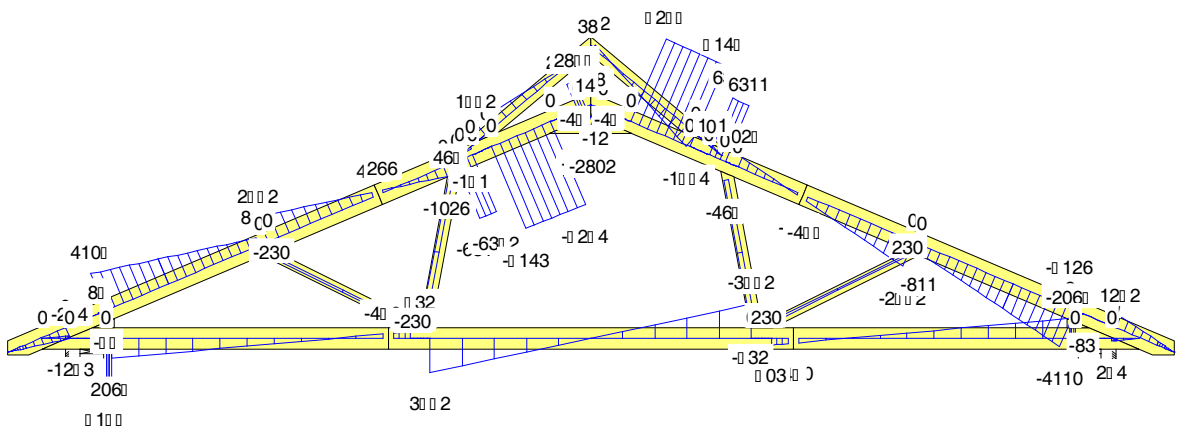
MOMENT



SIŁA OSIOWA

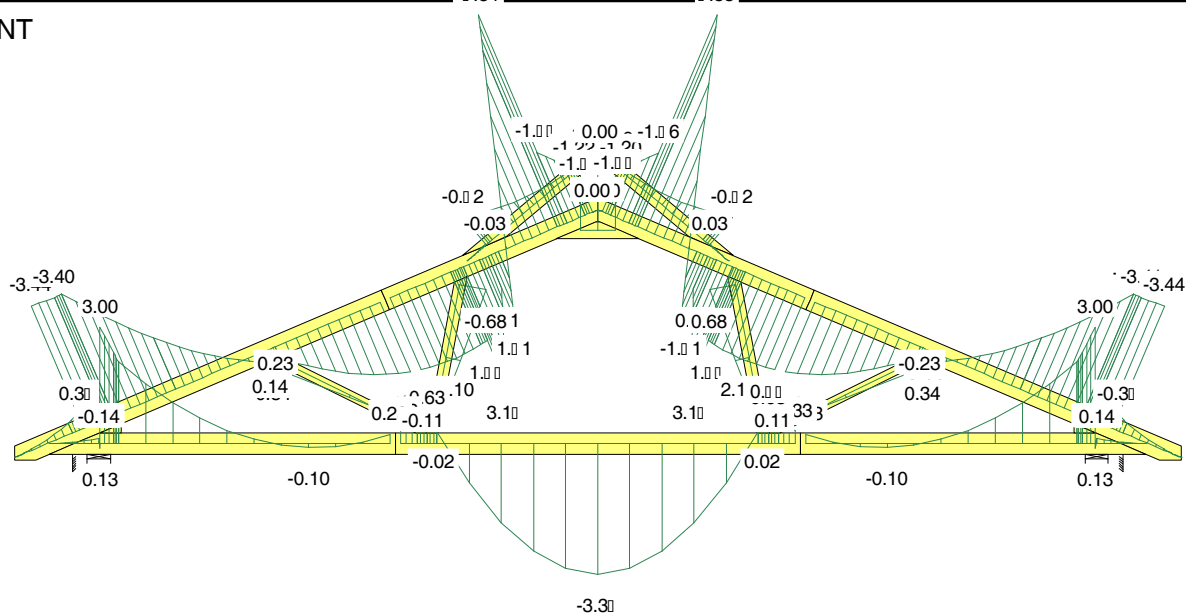


SIŁA POPRZECZNA

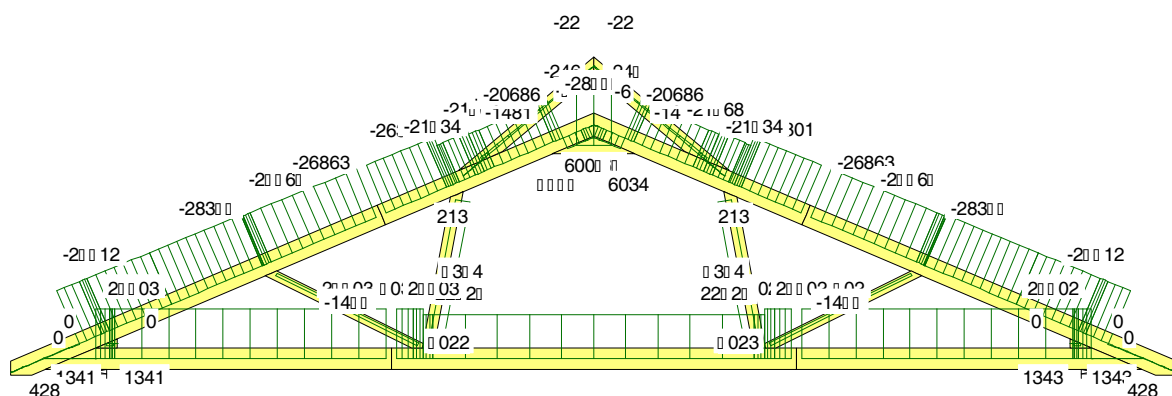


CZAS: 22.30

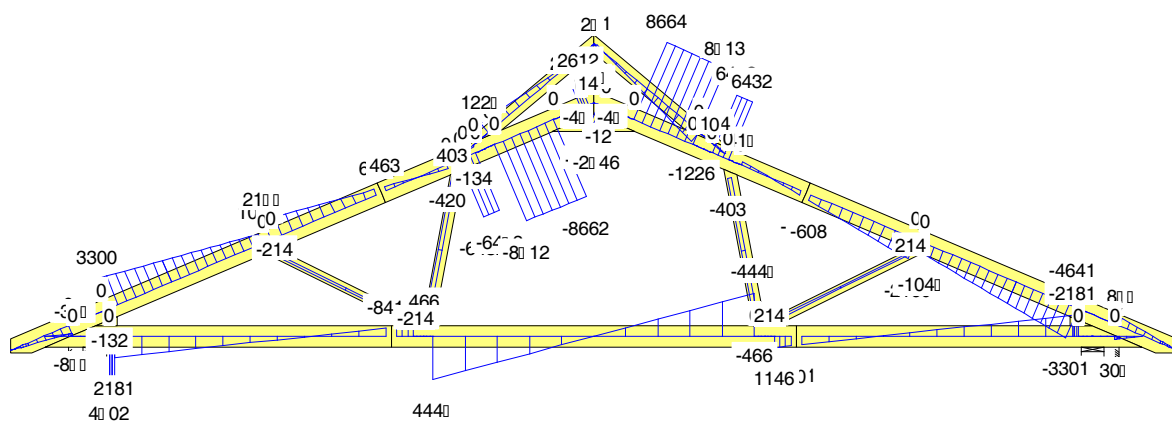
MOMENT



SIŁA OSIOWA

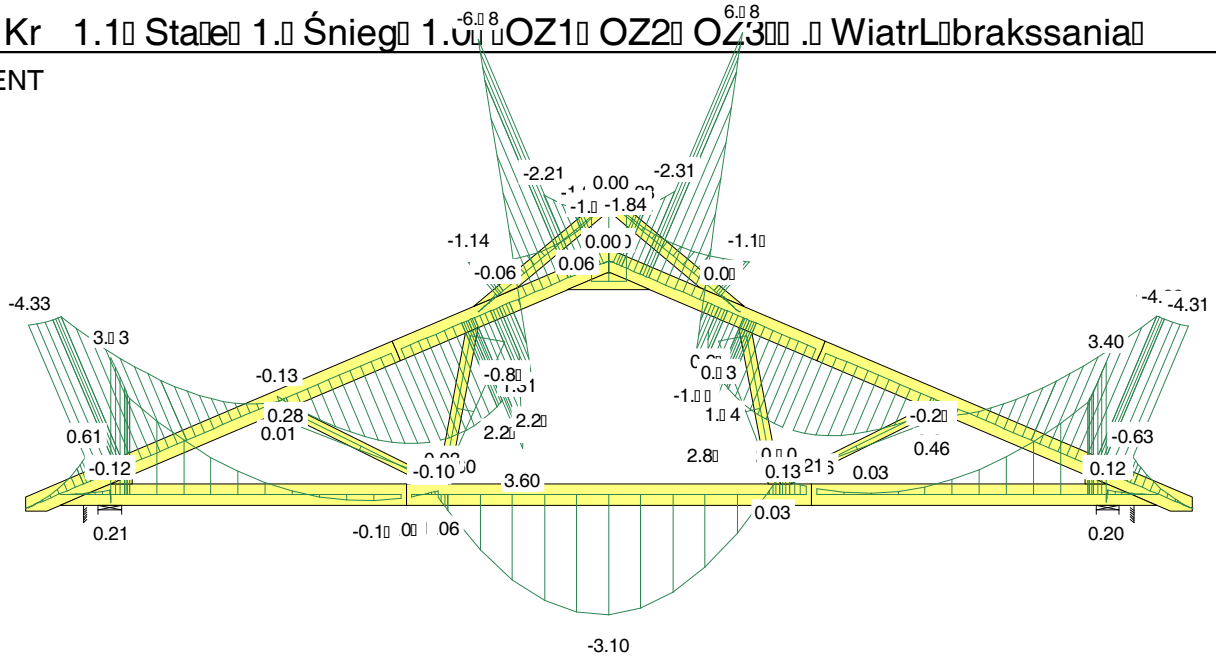


SIŁA POPRZECZNA

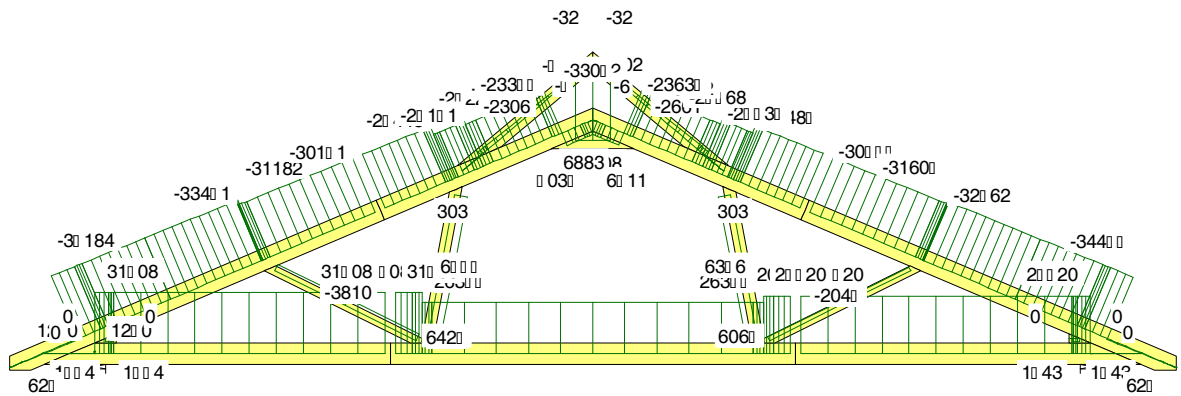


CZAS: 22:30

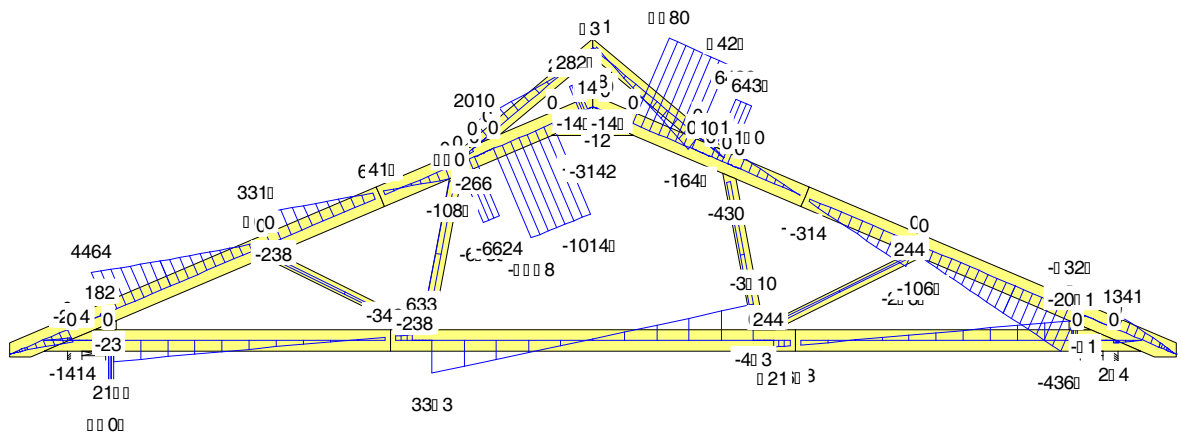
MOMENT



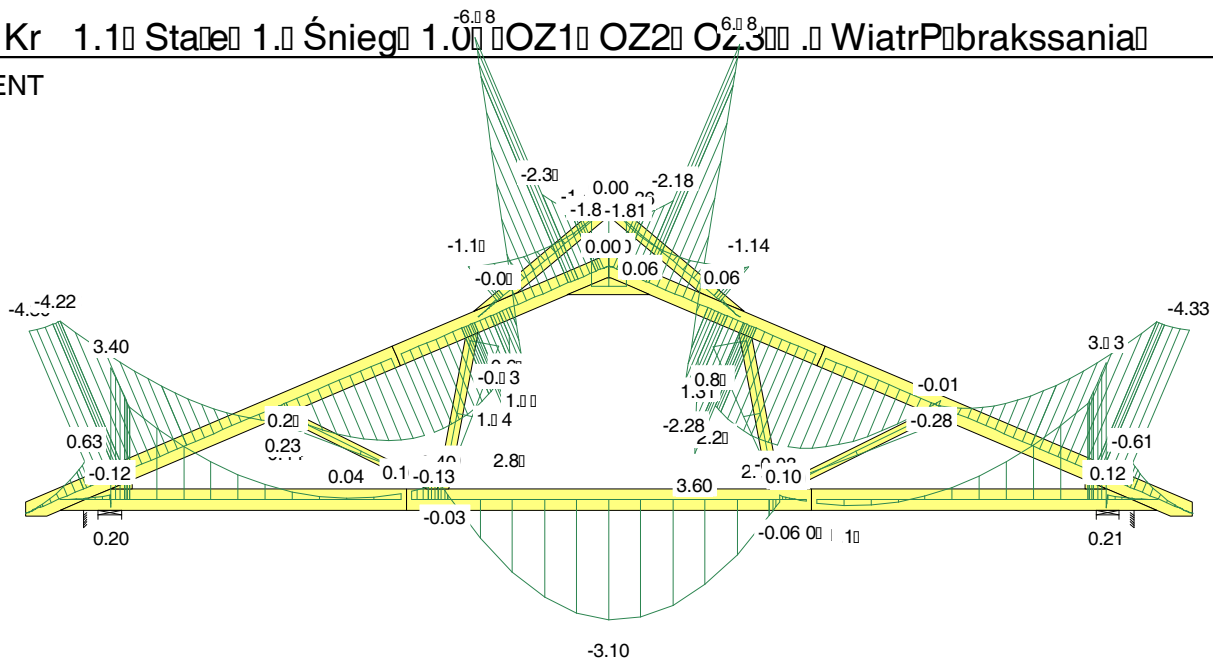
SI A OSIOWA



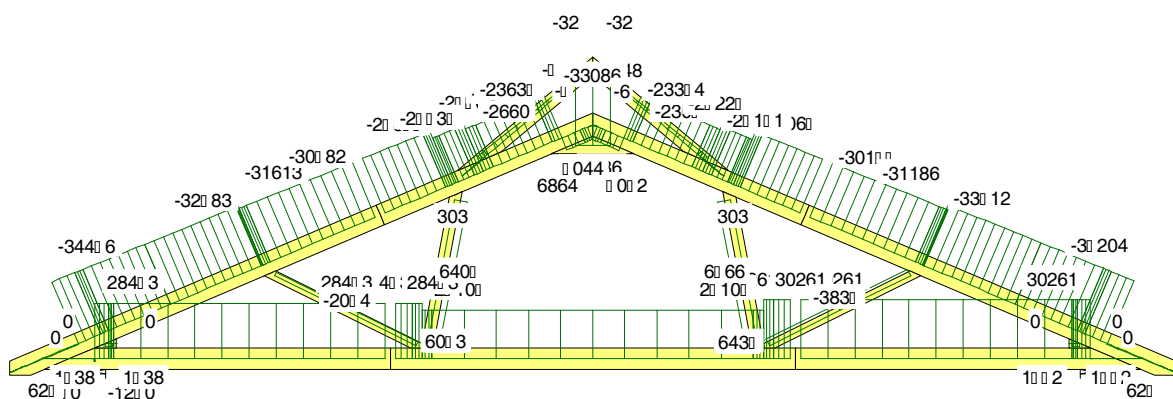
SI A POPRZECZNA



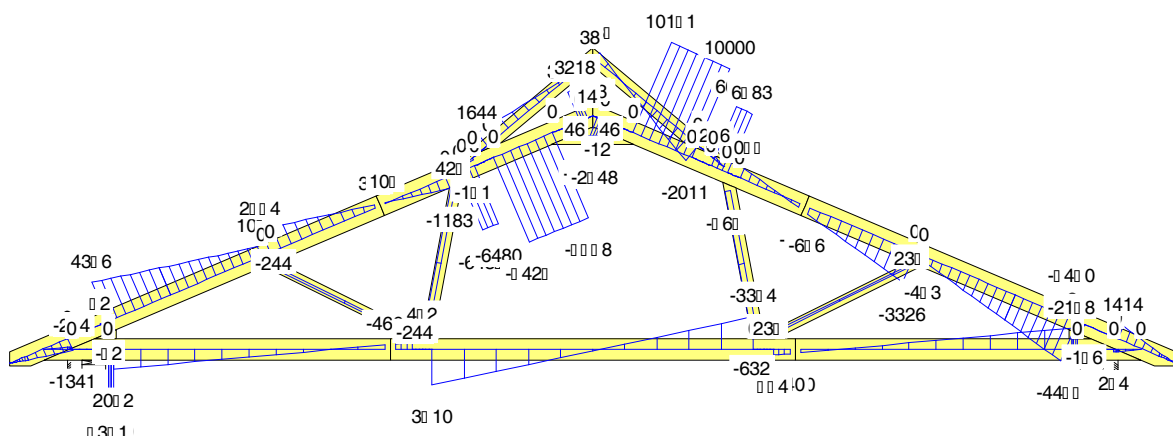
MOMENT



SIŁA OSIOWA

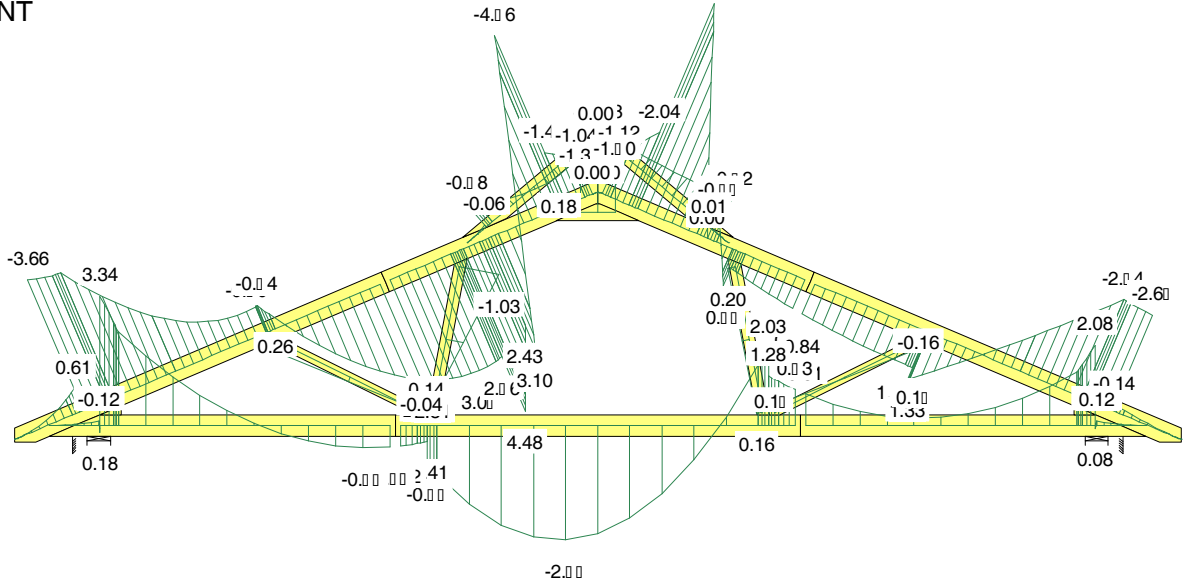


SIŁA POPRZECZNA

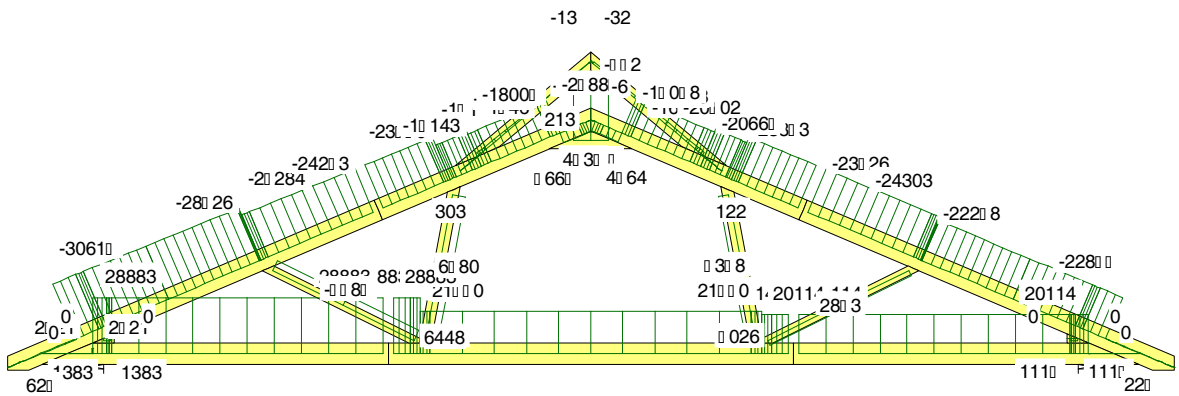


CZAS: 22.30

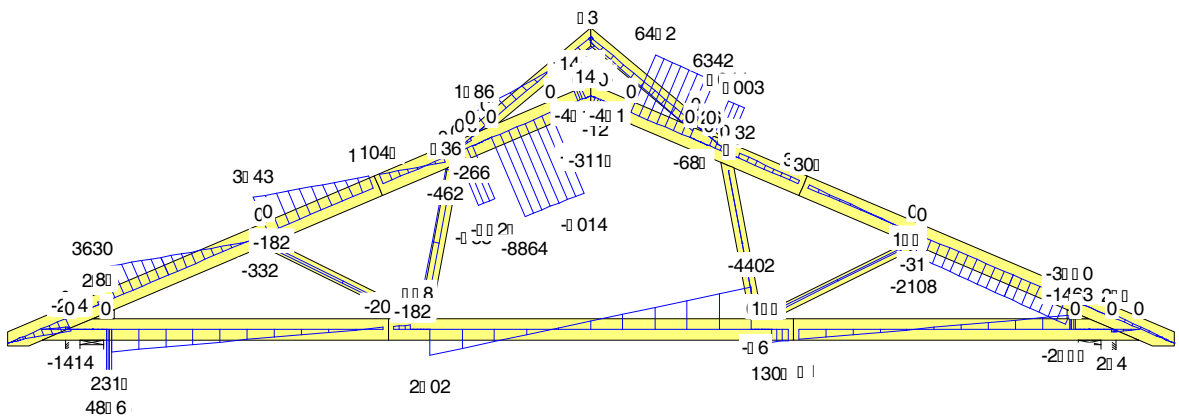
MOMENT



SI A OSIOWA

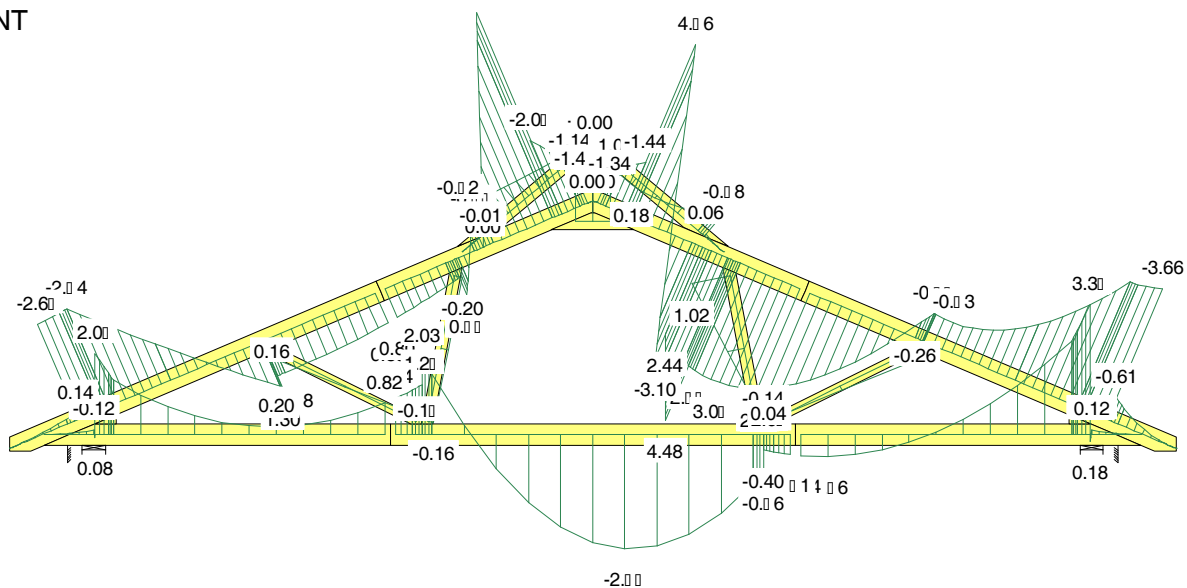


SI A POPRZECZNA

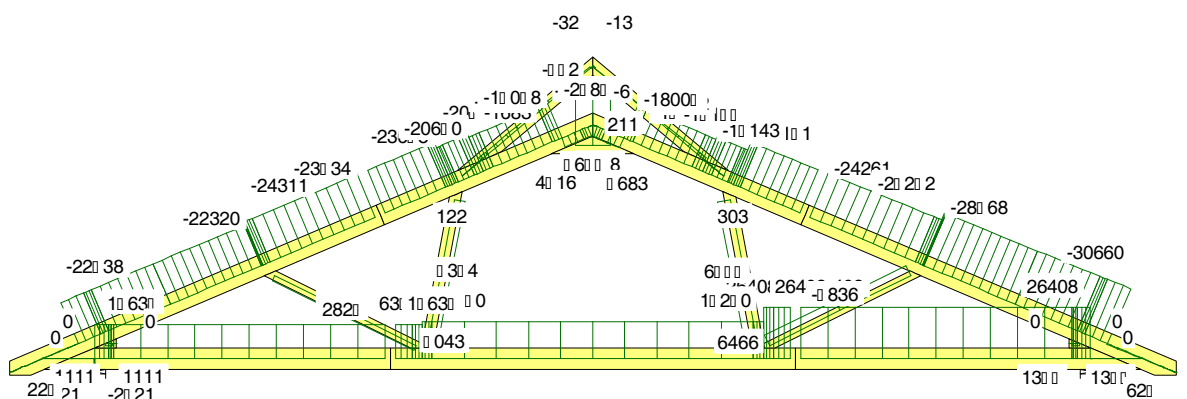


CZAS: 22:30

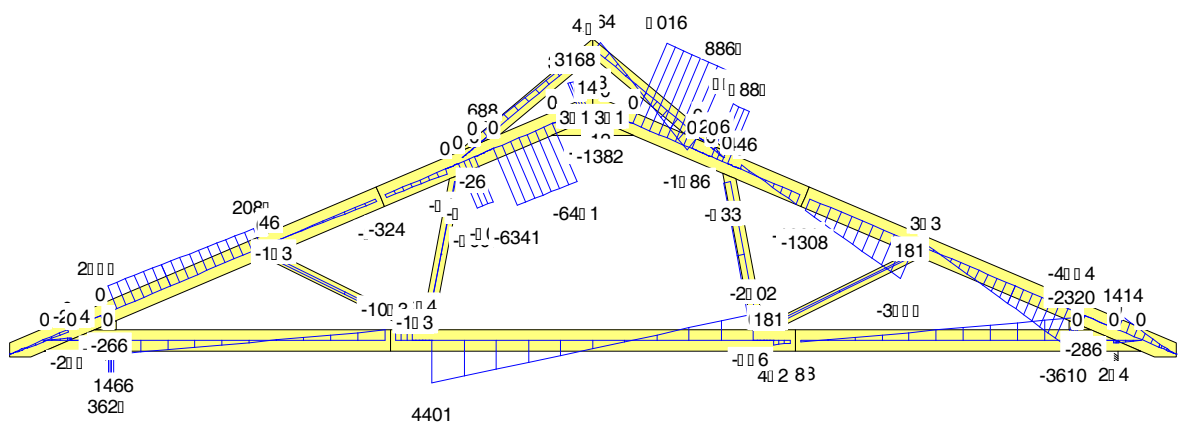
MOMENT



SIŁA OSIOWA

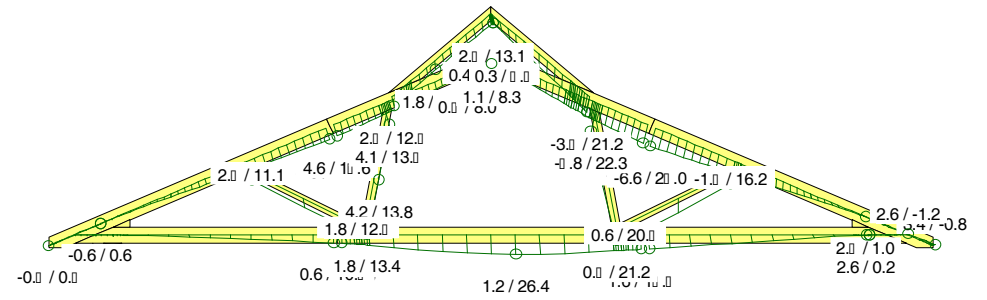
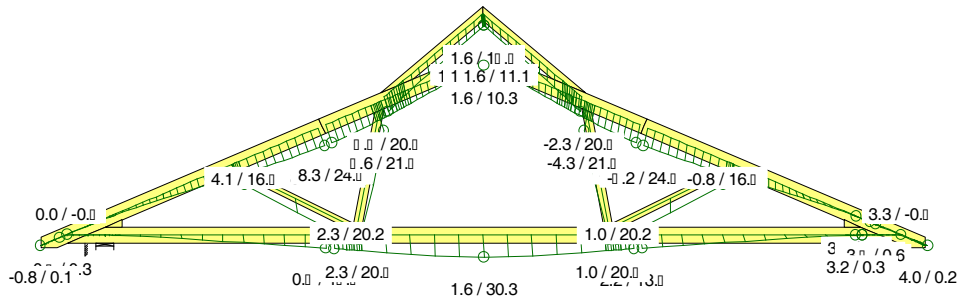


SIŁA POPRZECZNA



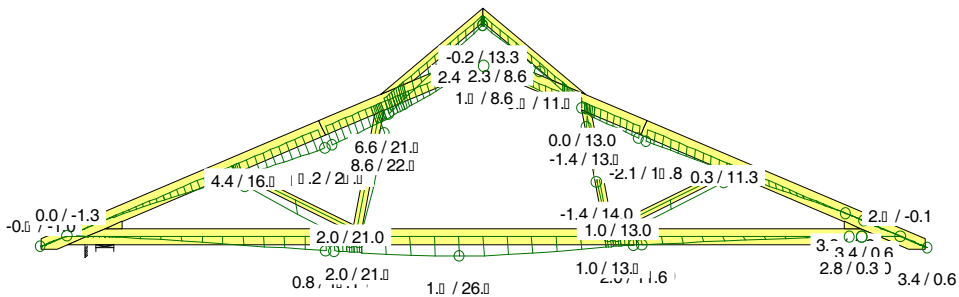
CZAS: 22:30

G3



4 Śr State Śnieg 0.0 OZ1 OZ2 OZ3, Wiatr

0 Kr State 0.0 OZ1 OZ2 OZ3 0.0 Śnieg P0 L Wiatr P, Wiatr



3 Kr State 0.0 OZ1 OZ2 OZ3 0.0 Śnieg L0 P Wiatr L, Wiatr

CZAS: 22.30

Oktawian Tarkawian
(imię i nazwisko)

Legnica, dn. 30.01.2018 r
(data)

Nr ew. 10/DOŚ/14
(nr uprawnień)

LBS/BO/0082/14
(nr członkowski izby zawodowej)

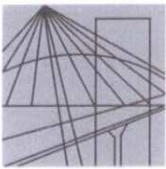
Oświadczenie

projektanta lub osoby sprawdzającej projekt budowlany.

Zgodnie z art. 20 ust. 4 Ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (tj. DZ. U. Nr 207 z 2003 r. poz. 2016 z póź. zm.) niniejszym oświadczam, że projekt wykonawczy konstrukcji dachu budynku mieszkalnego LMS26 sporządzony w dniu 30.01.2018 r., został wykonany zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

mgr inż. Oktawian Tarkawian
uprawnienia budowlane
do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
nr ewid. 10/DOŚ/14

.....
(pieczęć wraz z podpisem)



DOLNOŚLĄSKA
OKRĘGOWA
I Z B A
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

OKK.7131-302/2013/14

Wrocław, dnia 11 czerwca 2014 r.

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (*jednolity tekst: Dz.U. z 2013r., poz. 932, z późniejszymi zmianami*), art.12 ust. 3, art. 13 ust. 1 pkt 1 i ust. 2, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994r. Prawo budowlane (*jednolity tekst: Dz. U. z 2013r., poz.1409, z późniejszymi zmianami*) i § 11 ust 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (*Dz.U. Nr 83, poz. 578, z późniejszymi zmianami*), po ustaleniu, że zostały spełnione warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz po złożeniu egzaminu na uprawnienia budowlane z wynikiem pozytywnym

Pan Oktawian Maciej Tarkawian

magister inżynier z kierunku budownictwo
urodzony dnia 9 sierpnia 1978 r. we Wrocławiu

otrzymuje

UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny 10/DOŚ/14

w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
do projektowania bez ograniczeń

Pan Oktawian Maciej Tarkawian jest uprawniony:

W specjalności **konstrukcyjno-budowlanej** - na podstawie art. 12 ust. 1 pkt 1 i art. 13 ust. 4 ustawy Prawo budowlane, w związku z § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie - do:

- projektowania obiektu budowlanego w zakresie sporządzania projektu architektoniczno-budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu,
- sprawdzania projektów budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego,
- sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych

bez ograniczeń w zakresie w/w specjalności.

Na podstawie § 15 w/w rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie - uprawnienia niniejsze uprawniają do sporządzania projektów zagospodarowania działki lub terenu w zakresie specjalności konstrukcyjno-budowlanej.

UZASADNIENIE

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Dolnośląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa we Wrocławiu na podstawie protokołów z postępowania kwalifikacyjnego oraz z przeprowadzonego egzaminu stwierdza, że Pan Oktawian Maciej Tarkawian posiada wymagane prawem: wykształcenie i praktykę zawodową oraz uzyskał pozytywny wynik egzaminu - konieczne do uzyskania uprawnień budowlanych w specjalności konstrukcyjno-budowlanej do projektowania bez ograniczeń.

Pouczenie

1. Zgodnie z art. 12 ust. 7 w/w ustawy Prawo budowlane – podstawę do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie stanowi wpis, w drodze decyzji, do centralnego rejestru Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego oraz wpis na listę członków właściwej izby samorządu zawodowego, potwierdzony zaświadczeniem wydanym przez tę izbę, z określonym w nim terminem ważności.
2. Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej DOIIB we Wrocławiu w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.

Otrzymują:

1. Pan Oktawian Maciej Tarkawian
Ul. Promenada 17/22
54-025 Wrocław
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor
Nadzoru Budowlanego
4. a/a



Skład orzekający OKK

**DOLNOŚLĄSKA OKRĘGOWA
IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA**
Prof. dr inż. Kazimierz Czapliński
Przewodniczący
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

1. prof. dr inż. Kazimierz Czapliński
2. dr inż. Zofia Zwierzchowska
3. mgr inż. Małgorzata Mikołajewska-
Janiaczyk

Gdzie zamówić więzary?

Autoryzowane zakłady prefabrykacji i punkty sprzedaży (wg kodów)

AUTORYZOWANE ZAKŁADY PREFABRYKACJI:

Nazwa firmy	Ulica	Kod	Miasto	telefon	e-mail
ERAGA	ul. Cienista 20 lok. 17	02-439	Warszawa	22 211 18 90	eraga@eraga.com.pl
N-DREWNO	Śniadówko 11A	05-180	Pomiechówek	783 542 565	biuro@ndrewno.pl
HATEK	ul. Tartaczna 71	06-102	Pułtusk	23 692 77 31	hatek@hatek.com.pl
WIĄZARY GK	ul. Sztynwaldzka 14	13-340	Biskupiec	570 333 971	biuro@wiazarygk.pl
PODLASKIE CENTRUM BUDOWNICTWA PASYWNEGO	Łubniki 64	16-060	Zabłudów	501 468 896	wyceny@pcbp.eu
DREW-INWEST	ul. Jana Kazimierza 2/2	34-360	Milówka	33 863 77 27	biuro@drew-inwest.pl
F.U.H.P. CANADA SYSTEM	ul. Leśna 66	34-600	Limanowa	18 337 57 24	biuro@canada-system.pl
SAWE	Niechobrz 923	36-047	Niechobrz k. Rzeszowa	17 871 81 46	wojciechsikora@sawe.pl
MT SYSTEM	ul. Częstochowska 16	42-283	Boronów	602 797 327	biuro@wiazarymt.pl
ALDACH	ul. Żarnowiecka 58	42-445	Szczekociny	668 315 028	kontakt@aldach.pl
PROFI-CAN	Jaworzniak 12	42-595	Siemonia	32 287 66 59	profican@gmail.com
WIĄZAR SYSTEM	ul. Wołczyńska 63B	46-264	Krzywiczyn	77 414 14 68	kontakt@wiazar-system.pl
WIĄZAR PLUS	ul. Miłoszycka 18	51-519	Wrocław	884 641 414	biuro@wiazar-plus.pl
STOLMAK	ul. Jana III Sobieskiego 19a	58-260	Bielawa	74 833 95 55	malwinamakles@gmail.com
WESTMALL	ul. Kościuszki 8	59-230	Prochowice	76 858 56 86	westmall@westmall.com.pl
INTER-LERS	ul. Czarnieckiego 8	62-270	Klecko k. Gniezna	61 427 04 23	biuro@inter-lers.pl
WIĄZARY BURKIETOWICZ	ul. Kaliska 47	63-430	Odolanów k. Ostrowa Wlkp.	62 733 39 67	wiazary@burkietowicz.pl
KONSTRUKCYJNY.PL	ul. 55 Pułku Piechoty 34	64-100	Leszno	600 332 985	biuro@konstrukcyjny.pl
BLACH-DEK	ul. Przemysłowa 7	64-200	Wolsztyn	68 384 25 21	konstrukcje@blachdek.com.pl
WIĄZARY LISIEWICZ	ul. Rozwojowa 14	66-100	Sulechów	502 080 236	konstrukcje@lisiewicz.com.pl
WIĄZARY LEWANDOWSKI	Świerkocin 30	66-460	Witnica	95 752 17 58	biuro@wiazary-lewandowski.pl
PARTNER	ul. Przyszłości 20-22	70-893	Szczecin	91 462 17 20	info@partner.szczecin.pl
KUDRA I SPÓŁKA	ul. Lubieszewska 6	72-006	Mierzyn k/ Szczecina	91 311 50 32	konstrukcje@kudra.com.pl
WASCO VILLA	Stary Kraków 36/Kanin 17A	76-100	Sławno k. Koszalina	59 810 82 99	biuro@wascovilla.pl
PPHU ROMAR	ul. Kolejowa 25A	78-630	Człopa	67 259 18 22	info@pphu-romar.pl
COMPLEX	ul. Szeroka 4	83-330	Borkowo k. Gdańska	58 685 88 00	borkowo@complex.gda.pl
ZHUP ZDRAMET	Zdrada 8A	84-100	Puck	601 262 725	kontakt@zdrabud.pl
SZUWAŁA WIĄZARY	ul. Bydgoska 48	86-050	Solec Kujawski	602 665 634	biuro@szuwalawiazary.pl
MODERNDACH	Łochocin 6/4	87-600	Lipno	54 288 18 58	biuro@moderndach.pl
WPW INVEST	ul. Tylna 4C/5	90-353	Łódź	42 676 50 96	biuro@wpwinvest.pl
DREWPROJEKT	ul. Zgierska 17	95-050	Konstantynów Łódzki	887 520 440	drewprojekt@o2.pl
MABUDO	ul. Ceramiczna 8	98-220	Zduńska Wola	43 823 41 41	mabudo@mabudo.pl
WIĄZAR DACH	Nowa Wieś 54A	98-275	Brzeźnio	605 601 004	wiazar.dach@gmail.com
TARTAK J.W. WITKOWSCY	Rychłowiec 21B	98-300	Wieluń	43 842 85 09	kontakt@wiazar.pl
HANTVERKARPOOLEN	Kocierzew Południowy 104A	99-414	Kocierzew Płd. K. Łowicza	46 837 20 12	biuro@twojdachtwoidom.com

PUNKTY DYSTRYBUCJI

Nazwa firmy	Ulica	Kod	Miasto	telefon	e-mail
SAWE Biuro Handlowe	Wrząsowice 412	32-040	Świątniki Górne	606 960 725	katarzyna@sawe.pl
WIĄZAR-SYSTEM o/Śląsk	ul. Strzelców Bytomskich 87B	41-914	Bytom	530 308 513	slask@wiazar-system.pl
DREW-INWEST o/Bielsko-Biała	ul. Ks. Londzina 57	43-382	Bielsko-Biała	33 443 28 55	konstruktor@drew-inwest.pl
WIĄZAR-SYSTEM o/Wrocław	ul. Kobierzycka 10 3 piętro	52-315	Wrocław	530 303 477	m.waniak@wiazar-system.pl
WIĄZARY BURKIETOWICZ	ul. Wincentego Pola 10	58-800	Jelenia Góra	609 408 408	m.myrlak@burkietowicz.pl
WIĄZAR-SYSTEM o/Legnica	ul. Jaworzyńska 261 p. 18	59-220	Legnica	605 430 513	k.lindmajer@wiazar-system.pl
JAWA	ul. Ceramiczna 15	59-700	Bolesławiec	75 732 05 24	jawabiuro@interia.pl
INTER-LERS o/Poznań	ul. Głogowska 227	60-104	Poznań	61 282 16 41	poznan@inter-lers.pl
ROMAR o/ Poznań	ul. Marcelesińska 100/87	60-324	Poznań	61 226 82 22	poznan@pphu-romar.pl
WIĄZARY BURKIETOWICZ	ul. 5 stycznia 2/2	64-200	Wolsztyn	68 384 27 20	a.przadka@burkietowicz.pl
DREWPROJEKT o/Szczecin	ul. A. Struga 78	70-784	Szczecin	536 963 400	drewprojekt.szczecin@o2.pl
INTER-LERS o/Bydgoszcz	ul. Wojska Polskiego 8	85-171	Bydgoszcz	52 320 29 23	bydgoszcz@inter-lers.pl

Aktualną mapę z zakładami można zobaczyć na:
http://www.dachymitek.pl/produccenci_mapa.htm