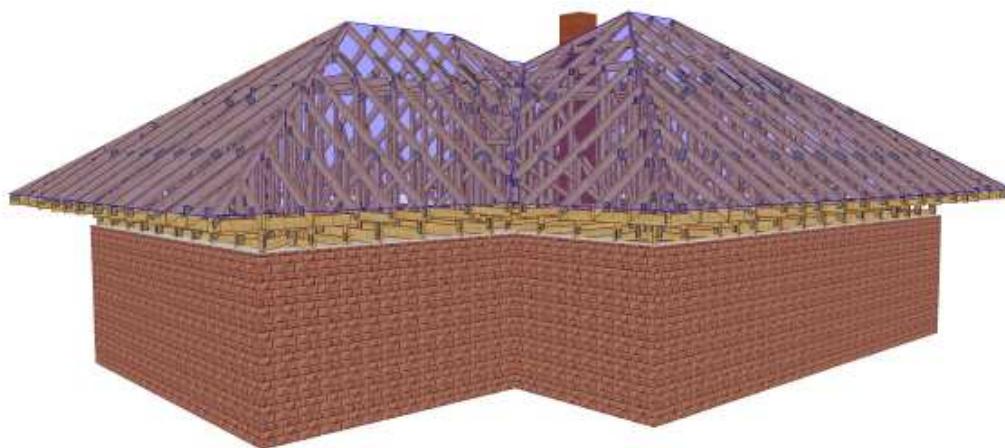
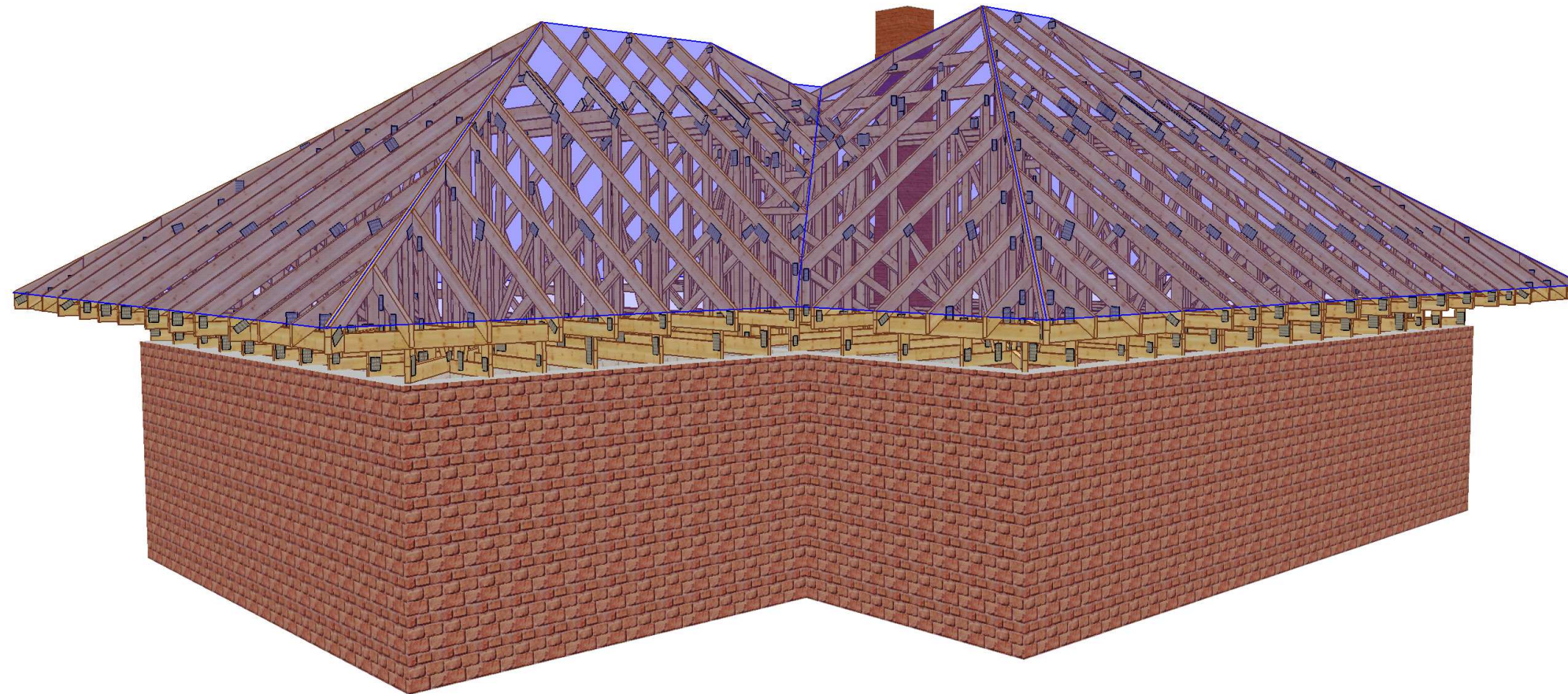



PROJEKT PREFABRYKOWANEJ WIĘŻBY DACHOWEJ

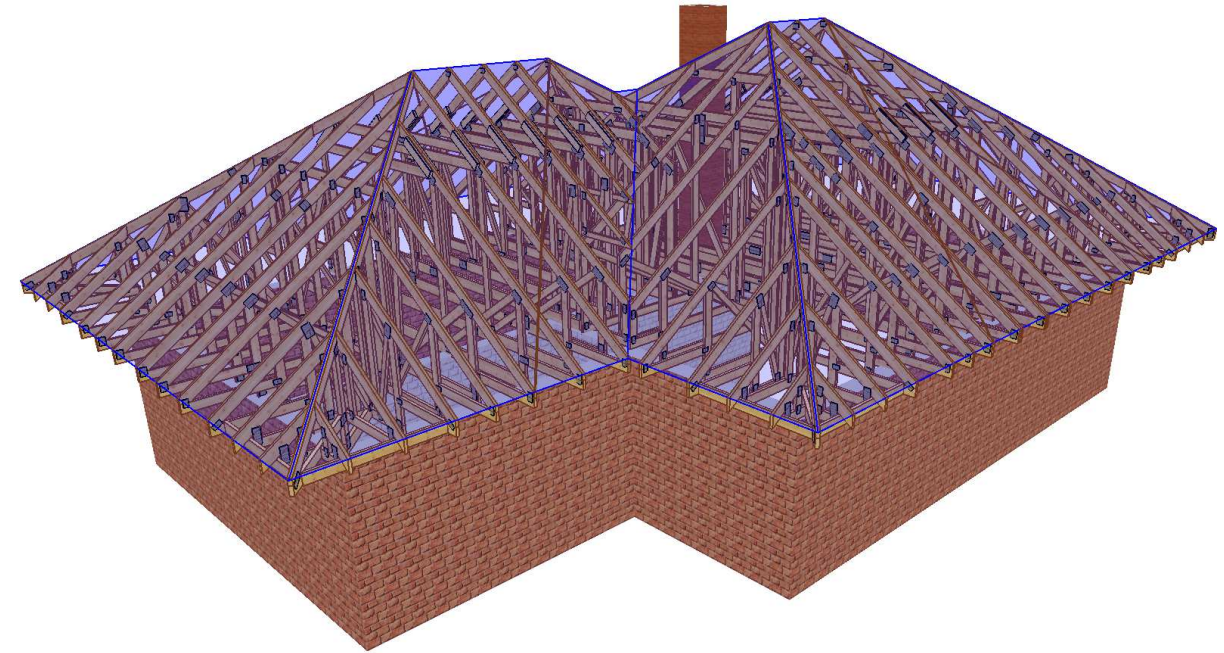
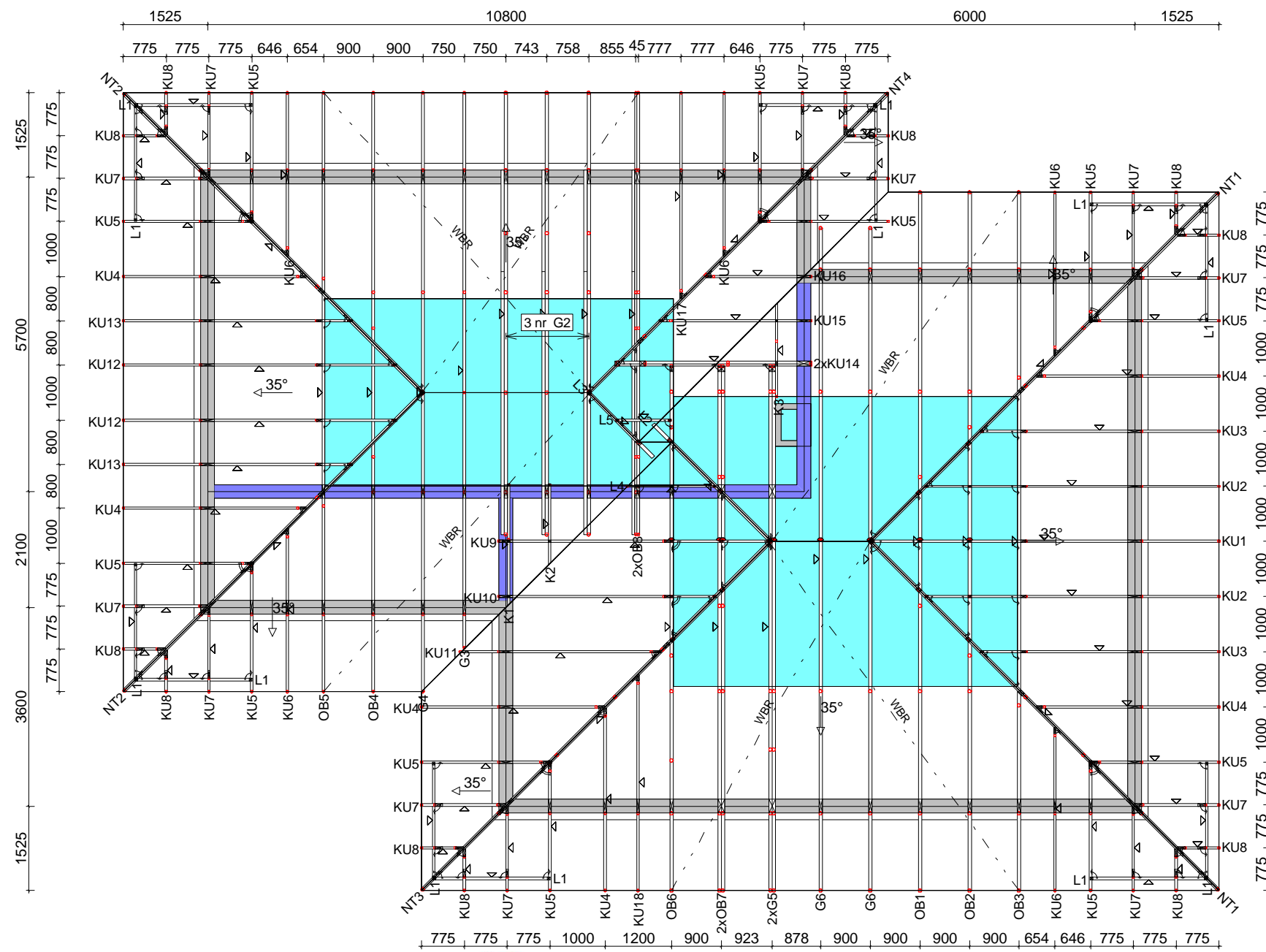
SZKWAŁ 2

WIĄZARY Z LITEGO DREWNA ŁĄCZONE PŁYTKAMI KOLCZASTYMI





 MiTek Industries Polska Sp. z o.o. <small>ul. Pomorska 29 A, 59-220 Legnica tel. +48 076 862 89 88, fax +48 076 862 89 21</small>	NAZWA OBIEKTU	Dom jednorodzinny SZKWAŁ 2	
	ADRES OBIEKTU	Do adaptacji	
TYTUŁ RYSUNKU	WIDOK 3D		
PROJEKTOWAŁ	mgr inż. Józef Wolczański		SKALA:
OPRACOWAŁ	mgr inż. A. Wydra		DATA: 2014-05-11
SPRAWDZIŁ			NR RYS.:




Powierzchnia dachu 313 m².
 Strych o powierzchni około
 53 m² oraz max. obciążeniu 150 kg/m².
 Max. wysokość 2,68 m.

Tarcica konstrukcyjna C24.
 Płytki kolczaste GNA20 i T150.
 WBR - taśma stalowa 25x2 mm
 Montaż konstrukcji do wieńca.

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

Montaż wiązarów do wieńca poprzez kątowniki
 HD 15090 oraz kotwy M10x90
 Montaż wiązarów do kątowników przy pomocy gwoździ
 ciesielskich fi 4x40 po 6 sztuk na skrzydełko.

 MiTek Industries Polska Sp. z o.o. <small>ul. Pomorska 29 k. 59-220 Legnica tel. +48 676 862 89 88, fax +48 676 862 89 21</small>	NAZWA OBIEKTU	Dom jednorodzinny SZKWAŁ 2	
	ADRES OBIEKTU	Do adaptacji	
TYTUŁ RYSUNKU	Rzut konstrukcji dachu		
PROJEKTOWAŁ	mgr inż. Józef Wolczański	SKALA:	1:100
OPRACOWAŁ	mgr inż. A. Wydra	DATA:	2014-05-11
SPRAWDZIŁ		NR RYS.:	

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@mitek.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 SZKWAŁ 2. 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 „MULTIGRIP”.

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 9,35 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 „MULTIGRIP”.

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 HD 150 90 w ilości 2szt./węzeł. Mocowanie kątownika do wieńca za pomocą kotew mechanicznych M10x90. 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 połąci. 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. Arkadiusz Wydra

Zestawienie obciążeń dopuszczalnych dla wiązarów SZKWAŁ 2		
	Pas górny	Obciążenie charakterystyczne (kN/m ²)
1.	Dachówka ceramiczna	0,673
2.	Łaty 40x60 mm	0,067
3.	Kontrłata 30x50 mm	0,008
4.	Folia wstępnego krycia	0,002
	suma:	0,750
	Pas dolny	Obciążenie charakterystyczne (kN/m ²)
1.	Deski podłogowe 30 mm (strych)	0,195
2.	Wełna mineralna 25	0,115
3.		
4.	Folia paroizolacyjna	0,020
5.	Płyta GFK na ruszcie	0,170
	suma:	0,500
1.	Obciążenie użytkowe strych	1,500
	Obciążenie śniegiem	
1.	Wartość charakterystyczna obciążenia śniegiem sk (kN/m ²) Strefa IV	1,6
2.	Współczynnik ekspozycji Ce	1
	Obciążenie wiatrem	
1.	Kategoria terenu	1
2.	Strefa 1	$q_p = 0,810 \text{ kN/m}^2$
3.	Wysokość nad poziomem morza.	300 m n. p. m.
4.	Wysokość budynku do kalenicy.	8,28

Obliczeń więzara dokonano przy użyciu programu komputerowego

Wersja : 2014 SR1

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

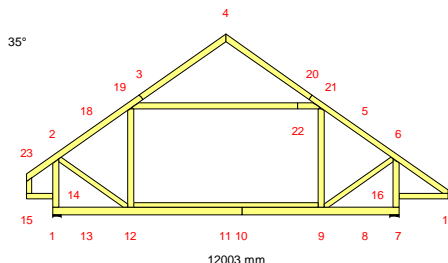
OBLICZENIA WYKONANE PRZEZ

Mitek Industries Polska Sp. z o.o.
 ul. Poznańska 29k
 59-220 Legnica

DANE PROJEKTU.

Nazwa projektu: G6
 Klient : Dom jednorodzinny SZKWAŁ 2
 Do adaptacji
 Kratownica G6

Zadanie nr : SZKWAŁ 2_05/2014
 Kod rysunku :
 Rysunek nr :

**GLÓWNE 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 : Nie
 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 = 750 N/m²
 Pas górny P 1 = 750 N/m²
 Pas dolny 1 = 500 N/m²
 Pas dolny 2 = 500 N/m²
 Pas dolny 3 = 500 N/m²
 Koniec pion L = 500 N/m²
 Koniec pion L = 150 N/m²
 Koniec pion P = 500 N/m²
 Jętka 1 = 400 N/m²

CIEŻAR KONSTRUKCJI

Pas górny L 1 = 42 N/m
 Pas górny P 1 = 42 N/m
 Pas dolny 1 = 54 N/m
 Pas dolny 2 = 36 N/m
 Pas dolny 3 = 36 N/m
 Koniec pion L = 42 N/m
 Koniec pion L = 36 N/m
 Koniec pion P = 42 N/m
 Jętka 1 = 42 N/m
 Superpas 1 = 30 N/m
 Różne = 26 N/m
 Masa = 217 kg/warstwę

ŚNIEG

Wartość wyjściowa ($q_k \cdot C_e \cdot C_t$) = 1600 N/m²
 Wysokość = 300 [n.p.m]
 Bariery śnieżne Nie
 Nawis śnieżny lewy Tak
 prawy Tak

WIATR

Wartość wyjściowa (q_p) = 810 N/m²
 Wymiary budynku (mm): L=25000, B=12003, H=8280

OBCIĄŻENIA UŻYTKOWE	=	Podst. poz.		Dystr.	Inna poz.		Dystr.
		Od	Do		Od	Do	
OZ 1	= 1500 N/m ²	12	9	5431			

OBCIĄŻENIA SPECJALNE

DODATKOWE OBCIĄŻENIA PUNKTOWE

POZYCJE

Poz	Węzeł	Wym.	Nazwa grupy	Obrót	Nazwa	Dolny	Dodatkowe właściwości
1	4	0	Pas górny L	Brak	NT1	NIE	TAK
2	4	0	Pas górny L	Brak	NT1	NIE	TAK
3	4	0	Pas górny L	Brak	KU1	NIE	TAK
4	4	-1359	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
6	4	1359	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
8	23	51	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
9	23	51	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
10	17	-104	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
11	17	-104	Pas górny P	Brak		NIE	NIE

Wartości obciążenia punktowego

Poz	Obr°	Pion. N	Poz. N	Moment kNm	Przp.obciążenia Typ
1,2		10	0	0.00	Obciążenie stałe
		-28	0	0.00	Śnieg mylledo,0.5mylprawo
		-28	0	0.00	Śnieg 0.5mylledo,mylprawo
		-34	0	0.00	Śnieg mylledo,mylprawo
		48	0	0.00	Wiatr z lewej (brak ssania)
		48	0	0.00	Wiatr z prawej (brak ssania)
		-62	0	0.00	Wiatr na szczyt
		-22	0	0.00	Śnieg mylledo, 0 prawo
		-22	0	0.00	Śnieg 0 lewo, mylprawo
		52	0	0.00	Wiatr z lewej
		52	0	0.00	Wiatr z prawej
3		355	0	0.00	Obciążenie stałe
		287	0	0.00	Śnieg mylledo,0.5mylprawo
		287	0	0.00	Śnieg 0.5mylledo,mylprawo
		383	0	0.00	Śnieg mylledo,mylprawo
		114	0	0.00	Wiatr z lewej (brak ssania)
		114	0	0.00	Wiatr z prawej (brak ssania)
		-395	0	0.00	Wiatr na szczyt
		383	0	0.00	Śnieg mylledo, 0 prawo
		16	0	0.00	Wiatr z lewej
		16	0	0.00	Wiatr z prawej
4		1000	0	0.00	Człowiek na lewym pasie górnym
6		1000	0	0.00	Człowiek na prawym pasie górnym
8		405	0	0.00	Śnieg mylledo,0.5mylprawo
9		51	0	0.00	Śnieg 0.5mylledo,mylprawo
10		51	0	0.00	Śnieg mylledo,0.5mylprawo
11		405	0	0.00	Śnieg 0.5mylledo,mylprawo

Dodatkowe właściwości dla transferu obciążenia

Poz	typ wiązara	rozstaw	Połączenie kąć	typ	Tarcica szer. wys.	Podpora szerokość	Dostępna. wysokość
1	Naroż. trójkątny	1000	45.0	Automatycznie	60 170	6.0	
2	Naroż. trójkątny	1000	135.0	Automatycznie	60 170	6.0	
3	Kulawka	1000	90.0	Automatycznie	45 170	7.0	

WSPÓŁCZYNNIKI OBCIĄŻEŃ

Grupa tarcicy	Współ.	Obszar	Przyp. obc.
Pas górny L 1	0.67		Śnieg myllewo, 0.5mylprawo
	0.33		Śnieg 0.5myllewo, mylprawo
	0.67		Śnieg myllewo, mylprawo
	0.47 H		Wiatr z lewej (brak ssania)
	0.70 G		Wiatr z lewej (brak ssania)
	-0.06 G+D		Wiatr z lewej (brak ssania)
	0.42 I+E		Wiatr z prawej (brak ssania)
	-0.83 H		Wiatr na szczycie
	-0.03 H+B		Wiatr na szczycie
	0.67		Śnieg myllewo, 0 prawo
	0.47 H		Wiatr z lewej
	0.70 G		Wiatr z lewej
	-0.06 G+D		Wiatr z lewej
	-0.33 I		Wiatr z prawej
	-0.43 J		Wiatr z prawej
0.08 I+E		Wiatr z prawej	
Pas górny P 1	0.33		Śnieg myllewo, 0.5mylprawo
	0.67		Śnieg 0.5myllewo, mylprawo
	0.67		Śnieg myllewo, mylprawo
	0.47 H		Wiatr z prawej (brak ssania)
	0.70 G		Wiatr z prawej (brak ssania)
	-0.83 H		Wiatr na szczycie
	0.67		Śnieg 0 lewo, mylprawo
	-0.33 I		Wiatr z lewej
	-0.43 J		Wiatr z lewej
	0.47 H		Wiatr z prawej
Pas dolny 1	0.70 G		Wiatr z prawej
	0.30 B		Wiatr z lewej (brak ssania)
	0.30 B		Wiatr z prawej (brak ssania)
	-0.20 B		Wiatr na szczycie
	0.30 B		Wiatr z lewej
Pas dolny 2	0.30 B		Wiatr z prawej
	-0.76 +D		Wiatr z lewej (brak ssania)
	0.42 +E		Wiatr z prawej (brak ssania)
	0.80 +B		Wiatr na szczycie
	-0.76 +D		Wiatr z lewej
Pas dolny 3	0.42 +E		Wiatr z prawej
	0.42 +E		Wiatr z lewej (brak ssania)
	-0.76 +D		Wiatr z prawej (brak ssania)
	0.80 +B		Wiatr na szczycie
	0.42 +E		Wiatr z lewej
Koniec pion L	-0.76 +D		Wiatr z prawej
	0.76 D		Wiatr z lewej (brak ssania)
	-0.42 E		Wiatr z prawej (brak ssania)
	-0.80 B		Wiatr na szczycie
	0.76 D		Wiatr z lewej
Koniec pion L	-0.42 E		Wiatr z prawej
	0.76 D		Wiatr z lewej (brak ssania)
	-0.42 E		Wiatr z prawej (brak ssania)
	-0.80 B		Wiatr na szczycie
	0.76 D		Wiatr z lewej
Koniec pion P	-0.42 E		Wiatr z prawej
	-0.42 E		Wiatr z lewej (brak ssania)
	0.76 D		Wiatr z prawej (brak ssania)
	-0.80 B		Wiatr na szczycie
	-0.42 E		Wiatr z lewej
0.76 D		Wiatr z prawej	

KOMBINACJE OBCIĄŻEŃ

Nr	Warunek	KTO
1	S St	1.35*Stałe
2	S Śr	1.15*Stałe + 1.5*ŚniegL(0.5P) + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3)
3	S Śr	1.15*Stałe + 1.5*ŚniegP(0.5L) + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3)
4	S Śr	1.15*Stałe + 1.5*Śnieg + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3)
5	S Śr	1.15*Stałe + 0.75*Śnieg + 1.5*OZ1 + 1.05*(OZ2 + OZ3)
6	S Śr	1.15*Stałe + 0.75*ŚniegP(0L) + 1.5*OZ1 + 1.05*(OZ2 + OZ3)
7	S Śr	1.15*Stałe + 0.75*ŚniegL(0P) + 1.5*OZ1 + 1.05*(OZ2 + OZ3)
8	S Kr	1.15*Stałe+1.5*Śnieg+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+.9*WiatrL(brakssania)
9	S Kr	1.15*Stałe+1.5*Śnieg+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+.9*WiatrP(brakssania)
10	S Kr	Stałe + 1.5*Wiatr na szczyt
11	S Ch	Stałe + 1.5*Człowiek na lewym PG
12	S Ch	Stałe + 1.5*Człowiek na prawym PG
13	S Kr	1.15*Stałe+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+1.5*ŚniegL(0P)+0.9*WiatrL
14	S Kr	1.15*Stałe+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+1.5*ŚniegP(0L)+0.9*WiatrP
15	S Kr	1.15*Stałe+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+0.75*ŚniegL(0P)+1.5*WiatrL
16	S Kr	1.15*Stałe+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+0.75*ŚniegP(0L)+1.5*WiatrP
17	S	Stałe + Śnieg + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Winst
18	S	Stałe + Śnieg + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Wfin
19	S	Stałe + ŚniegP(0L) + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Winst
20	S	Stałe + ŚniegP(0L) + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Wfin
21	S	Stałe + ŚniegL(0P) + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Winst
22	S	Stałe + ŚniegL(0P) + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Wfin
23	S	Stałe + 0.5*Śnieg + OZ1 + 0.7*(OZ2 + OZ3), Winst
24	S	Stałe + 0.5*Śnieg + OZ1 + 0.7*(OZ2 + OZ3), Wfin
25	S	Stałe + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegL(0P) + WiatrL, Winst
26	S	Stałe + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegL(0P) + WiatrL, Wfin
27	S	Stałe + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegP(0L) + WiatrP, Winst
28	S	Stałe + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegP(0L) + WiatrP, 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 Steżenie Max		Różniące się dane	
	Od	Do	KO	SNr	mm	mm	CSI	KLU	SaC	
Pas górny L 1	4-	23	13	1	0.90	1.30	60x 170	C24	500	0.47
Pas górny P 1	4-	17	14	1	0.90	1.30	60x 170	C24	500	0.46
Pas dolny 1	10-	7	15	1	0.90	1.30	60x 220	C24	2500	0.93
Pas dolny 1	10-	1	16	1	0.90	1.30	60x 220	C24	2500	0.86
Pas dolny 2	14-	15	2	2	0.80	1.30	60x 145	C24	2500	0.06
Pas dolny 3	16-	17	3	1	0.80	1.30	60x 145	C24	2500	0.22
Koniec pion L	1-	2	9	1	0.90	1.30	60x 170	C24	Nie	0.42
Koniec pion L	15-	23	2	2	0.80	1.30	60x 145	C24	Nie	0.04
Koniec pion P	6-	7	3	1	0.80	1.30	60x 170	C24	Nie	0.49
Jętka 1	19-	22	1	1	0.60	1.30	60x 170	C24	1500	0.45
Jętka 1	21-	22	15	1	0.90	1.30	60x 170	C24	1500	0.28
Krzyżulec 1	12-	19	16	1	0.90	1.30	60x 170	C24	Nie	0.30
Krzyżulec 2	9-	21	15	1	0.90	1.30	60x 170	C24	Nie	0.33
Krzyżulec 3	2-	12	16	1	0.90	1.30	60x 145	C24	Nie	0.38
Krzyżulec 3	6-	9	15	1	0.90	1.30	60x 145	C24	Nie	0.41
Superpas 1	12-	9	6	1	0.80	1.30	60x 120	C24	Tak	0.54

OBLICZENIOWA SIŁA STABILIZUJĄCA Fd (N) W KAŻDYM STEŻENIU

Element

Od	Do	KO ST (Nr)	KO Dł (Nr)	KO Śr (Nr)	KO Kr (Nr)	KO Ch (Nr)
19-	22	90 (1)	0 (0)	196 (5)	199 (8)	68 (12)
21-	22	90 (1)	0 (0)	196 (5)	199 (8)	68 (12)

ŁĄCZNIKI

Łącznik	Producent	Aprobata Techniczna
GNA20	Mitek	1020-CPD-070038938, DoPGNA20-MIT
T150	Mitek	1020-CPD-070038938, DoPMIT-T150

Węzeł Nr	Łącz. Typ	Rozmiar		Max Napręż.	Gwóźdź Il. Typ
		Szer.	Dług.		
1	GNA20	154	205	0.68	
2	T150	145	308	0.77	
4	GNA20	105	143	0.99	
6	T150	145	308	0.85	
7	GNA20	154	205	0.85	
9	T150	206	350	0.97	
10	T150	176	245	0.93	
12	T150	206	350	0.87	
14	GNA20	105	205	0.40	
15	GNA20	76	122	0.46	
16	GNA20	105	205	0.36	
17	GNA20	105	143	0.42	
19	T150	145	308	0.83	
21	T150	145	308	0.68	
22	GNA20	132	143	0.43	
23	GNA20	76	143	0.55	
12: 2	GNA20	154	307	0.74	
12: 3	GNA20	154	307	0.73	

NAKLADKI DREWNIANE (PODWÓJNE)

Węzeł Nr	Klasa.	Rozmiar		Długość	Max CSI	Gwóźdź Il. Typ
		Szer	Wys			
3	C24	45	145	800	0.77	20 Gwóźdź 4,5x130
20	C24	45	145	800	0.78	20 Gwóźdź 4,5x130

Max tolerancja położenia łącznika: 5 mm

DODATKOWE OBCIĄŻENIE SKUPIONE W KAŻDEJ KOMBINACJI OBCIĄŻEŃ (SGN).

Węzeł Nr	Wym.	Grupa tarcicy	KO Nr	Pion. N	Poz. N	Moment kNm
			3	607	0	0.00
23	51	Pas górny L	2	607	0	0.00
			3	76	0	0.00
4	0	Pas górny L	1	507	0	0.00
			2	779	0	0.00
			3	779	0	0.00
			4	906	0	0.00
			5	669	0	0.00
			6	400	0	0.00
			7	687	0	0.00
			8	1095	0	0.00
			9	1095	0	0.00
			10	-402	0	0.00
			11	376	0	0.00
			12	376	0	0.00
			13	1050	0	0.00
			14	475	0	0.00
			15	867	0	0.00
			16	579	0	0.00
4	-1359	Pas górny L	11	1500	0	0.00
4	1359	Pas górny P	12	1500	0	0.00

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)	6892 (15)	0 (11)
		Min: 0 (1)	0 (0)	0 (2)	15 (10)	0 (11)
1	Pion	Max: 14961 (1)	0 (0)	26299 (4)	28621 (9)	12045 (11)
		Min: 14961 (1)	0 (0)	19702 (6)	4378 (10)	11620 (12)
7	Pion	Max: 16439 (1)	0 (0)	28752 (4)	31295 (8)	13140 (12)
		Min: 16439 (1)	0 (0)	21165 (7)	5466 (10)	12715 (11)

Węzeł Nr	Aktualnie mm	CSI z płytka	Wymag. wiązara			Wymag. podp.		
			mm	KO	Pole	kc90	mm	KO
1	250	-	113	4	10380	1.50	0	
7	250	-	129	4	11340	1.50	0	

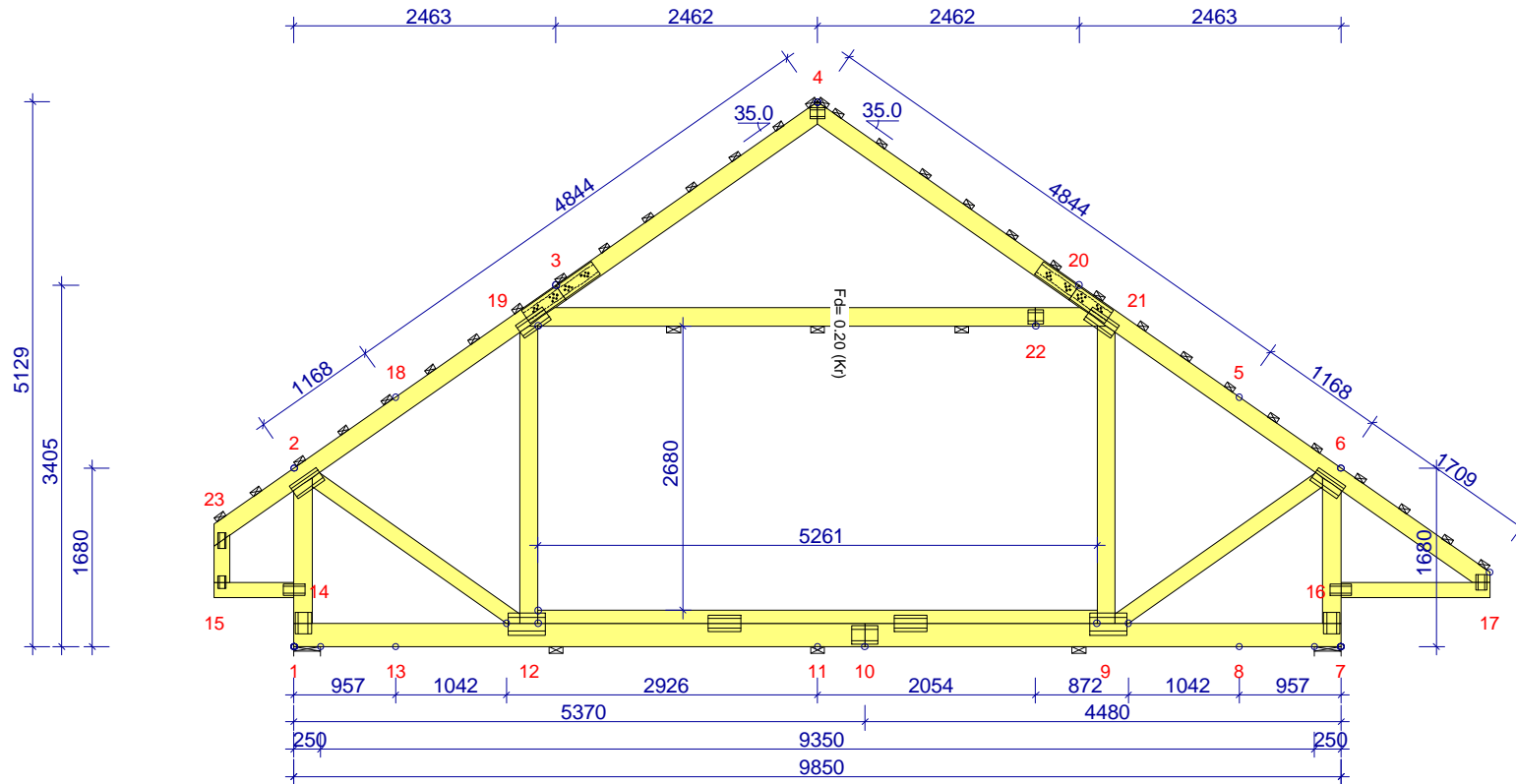
REAKCJE PODPOROWE W KAŻDEJ KOMBINACJI (N)

Węzeł Kier.	Węzeł Kier.	Węzeł Kier.	KO
1	1	7	
Poz	Pion	Pion	
0	14961	16439	1
0	26019	24531	2
0	22571	28455	3
0	26299	28752	4
0	23493	25349	5
0	19702	24290	6
0	22638	21165	7
2975	28304	31295	8
-2997	28621	30632	9
15	4378	5466	10
0	12045	12715	11
0	11620	13140	12
4135	25901	21883	13
-4056	20150	27810	14
6892	22992	21830	15
-6760	20259	24417	16

MAKSYMALNE UGIĘCIE (mm) W STANIE GRANICZNYM UŻYTKOWANIA

Wiazar/ Pręt	Całkowite		(KO)	KTO St		KTO Dł		KTO Śr		KTO Kr		KTO Ch	
	Pion	Poz		Pion	Poz	Pion	Poz	Pion	Poz	Pion	Poz	Pion	Poz
19- 22	17.8	10.3	(26)	3.2	8.9	14.5	1.5	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
10- 11	18.7	0.4	(24)	6.4	0.1	12.3	0.3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
3- 4	12.9	13.1	(26)	7.1	9.4	5.8	3.7	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
11- 12	18.3	0.4	(26)	6.7	0.2	11.6	0.2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
9- 10	18.3	0.4	(28)	6.9	0.0	11.4	0.5	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
3- 19	10.8	11.7	(26)	7.1	9.4	3.7	2.3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
4- 20	11.7	-10.2	(28)	6.9	-9.0	4.8	-1.2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
18- 19	8.4	10.1	(26)	6.2	8.8	2.2	1.3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
21- 22	10.8	-7.3	(28)	6.7	-8.4	4.1	1.2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

☒ POKAZANE KRZYŻULCE PODPARTE
PATRZ ARKUSZ INFORMACYJNY ...

**INFORMACJE OGÓLNE:**

WIĄZAR ZAPROJEKTOWANY ZA POMOCĄ PROGRAMU
KOMPUTEROWEGO "TRUSSCON", LIC.NR: 4428
SIŁY ZOSTAŁY OBLICZONE ZGODNIE Z
1 PRAWEM TEORII ODKSZTAŁCEŃ.
NORMA TARCICY: PN-EN 1995-1-1:2004 + NA
OBciążENIA: PN-EN 1991 + NA
OBciążENIA ŚNIEGIEM: PN-EN 1991-1-3:2005 + NA
OBciążENIA WIATREM: PN-EN 1991-1-4:2008 + NA

USTAWIENIA OGÓLNE:

GRUBOŚĆ TARCICY: (mm) 60
ROZSTAWY WIĄZARÓW: (mm) 1000

OBciążENIA (N/m²):

ŚNIEG (WARTOŚĆ BAZOWA): 1600
WIATR (WARTOŚĆ BAZOWA): 810
ZMIENNE: NR WOLNY
1 1500

OBC. STAŁE: PATRZ TABLICA TARCICY
INNE OBciążENIA JAK NA WYDRUKU OBLICZEŃ

REAKCJE PODPOROWE (N | kNm):

WEZŁ NR	KIER.	KO St MAX	KO Śr MAX	KO Kr MAX	KO Kr MIN	PODP. MM
1	Poz	0	0	6892	15	
1	Pion	14961	26299	28621	4378	113
7	Pion	16439	28752	31295	5466	129

TOLERANCJA POŁOŻENIA ŁĄCZNIKA: 5 mm

TARCICA: GRUBOŚĆ 60 mm						ŁĄCZNIKI - OPRÓCZ NA DŁUGOŚĆ:					ŁĄCZNIKI - NA DŁUGOŚĆ:				
WEZŁ Od - Do	WYS. [mm]	KLASA	STĘŻ. mm	OBC. N/m ²	CSI %	WEZŁ NR	PLYTKA TYP	SZER. [mm]	DŁUG. [mm]	CSI %	WEZŁ NR	PLYTKA TYP	SZER. [mm]	DŁUG. [mm]	CSI %
4-23	170	C24	500	750	47	1	GNA20	154	205	68	3	C24	145	800	77
7-1	220	C24	2500	500	93	2	T150	145	308	77	10	T150	176	245	93
4-17	170	C24	500	750	46	4	GNA20	105	143	99	20	C24	145	800	78
14-15	145	C24	2500	500	6	6	T150	145	308	85	22	GNA20	132	143	43
16-17	145	C24	2500	500	22	7	GNA20	154	205	85					
1-2	170	C24	Nie	500	42	9	T150	206	350	97					
15-23	145	C24	Nie	150	4	12	T150	206	350	87					
6-7	170	C24	Nie	500	49	14	GNA20	105	205	40					
19-21	170	C24	1500	400	45	15	GNA20	76	122	46					
12-19	170	C24	Nie		30	16	GNA20	105	205	36					
9-21	170	C24	Nie		33	17	GNA20	105	143	42					
2-12	145	C24	Nie		38	19	T150	145	308	83					
6-9	145	C24	Nie		41	21	T150	145	308	68					
12-9	120	C24			54	23	GNA20	76	143	55					
						12: 2	GNA20	154	307	74					
						12: 3	GNA20	154	307	73					

WERSJA: 2014 SR1
CZAS: 23.12

MiTek Industries Polska Sp. z o.o.

ul. Powstańców 27 K, 79-200 Łanowo

tel. +48 79 343 90 00 fax. +48 79 343 90 21

NAZWA
OBIEKTU Dom jednorodzinny SZKWAŁ 2
ADRES
OBIEKTU Do adaptacji

TYTUŁ RYSUNKU

Kratownica G6

PROJEKTOWAŁ

mgr inż. Józef Wolczański

OPRACOWAŁ

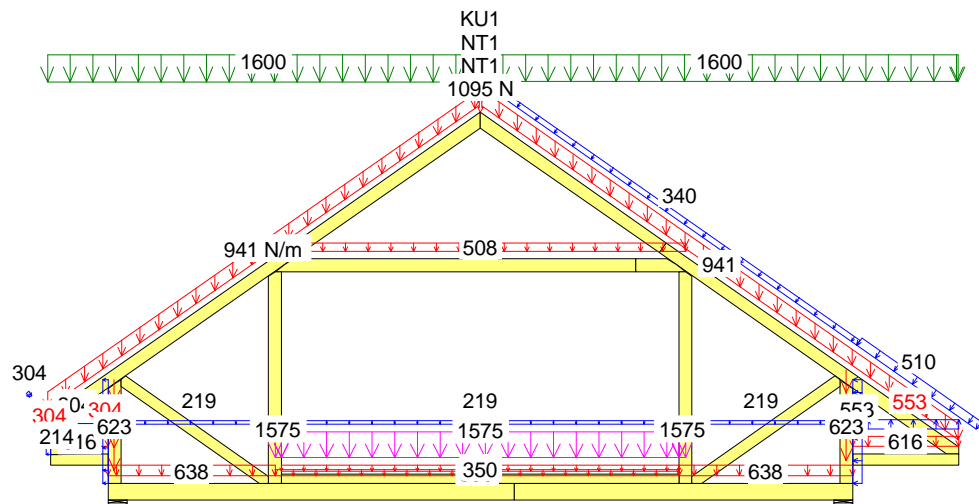
mgr inż. A. Wydra

SPRAWDZIŁ

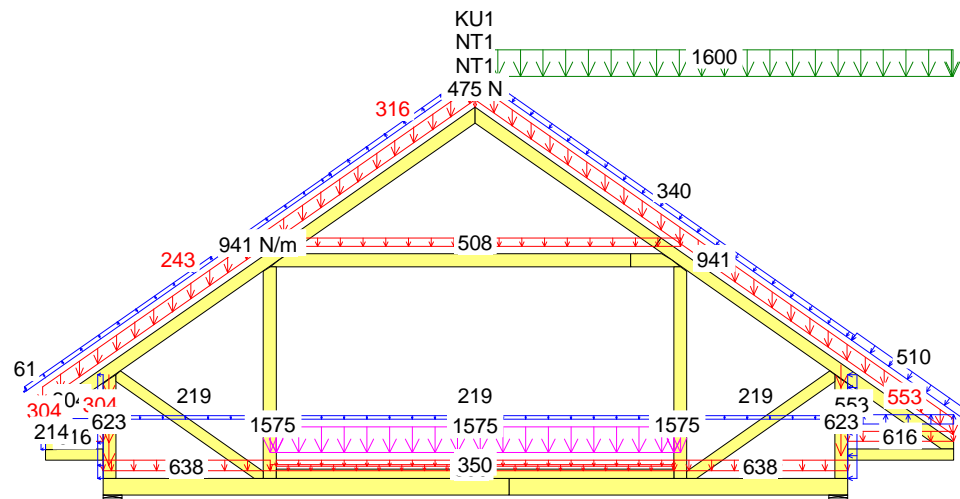
SKALA:
1:70(A4)DATA:
2014-05-11

NR RYS.:

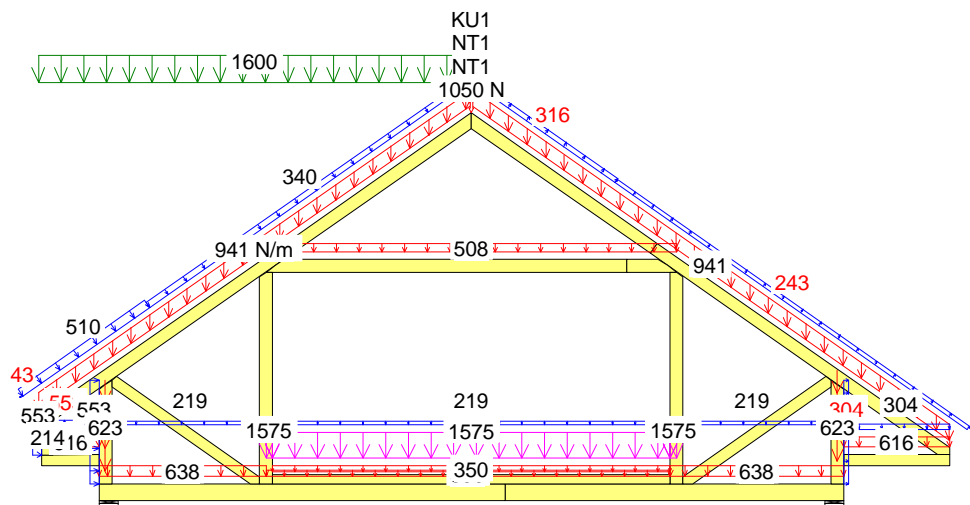
UWAGA: Zmiana płytek kolczastych GNA20, T150 i M14 na inne wymaga uzgodnienia z autorem projektu (Art. 49 ust. 2 Pr. Aut.).



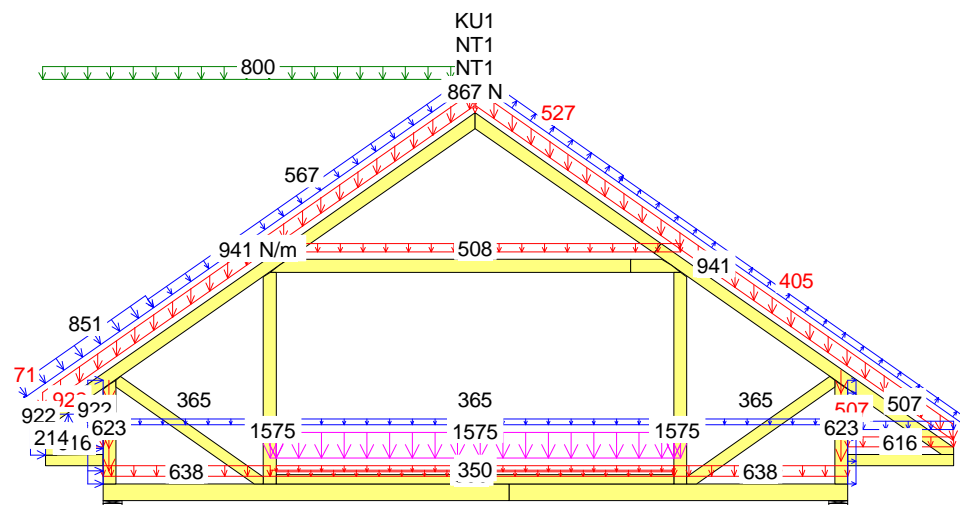
9 Kr 1.15*State+1.5*Snieg+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+0.9*WiatrP(brakssania)



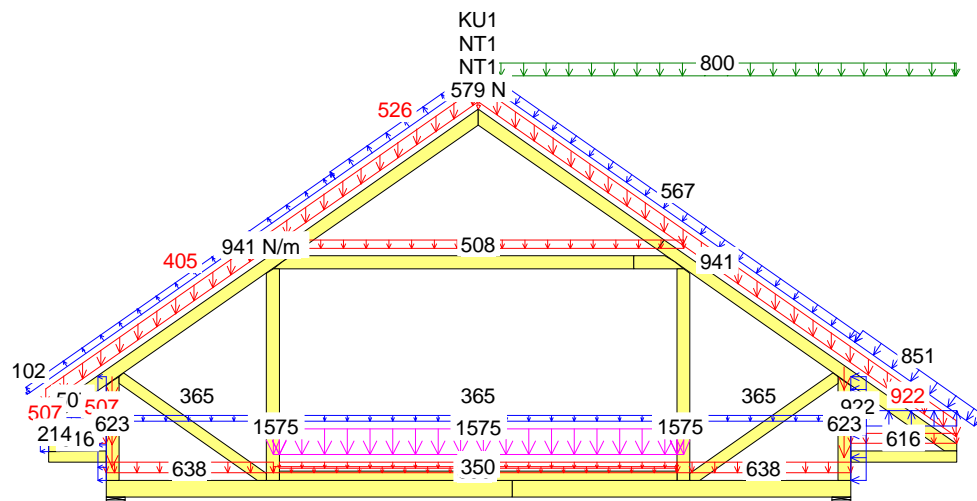
14 Kr 1.15*State+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+1.5*SniegP(0L)+0.9*WiatrP



13 Kr 1.15*State+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+1.5*SniegL(0P)+0.9*WiatrL

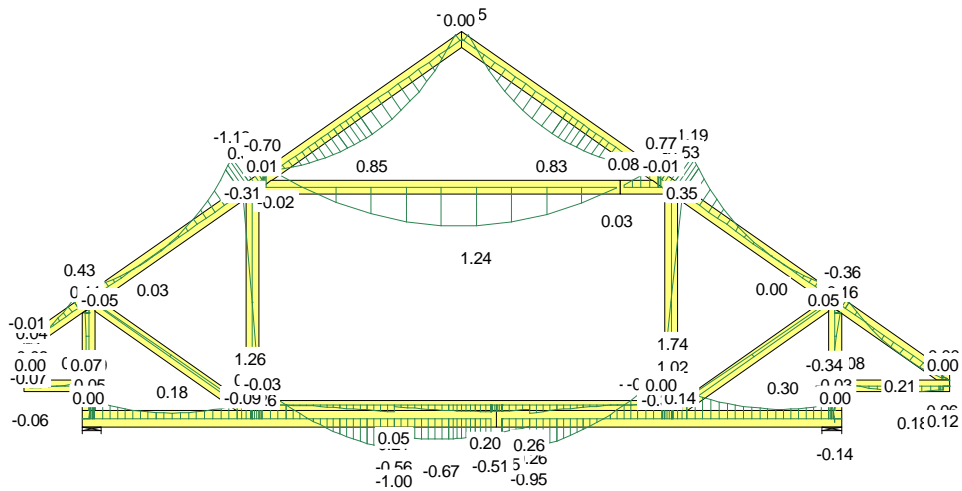


15 Kr 1.15*State+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+0.75*SniegL(0P)+1.5*WiatrL

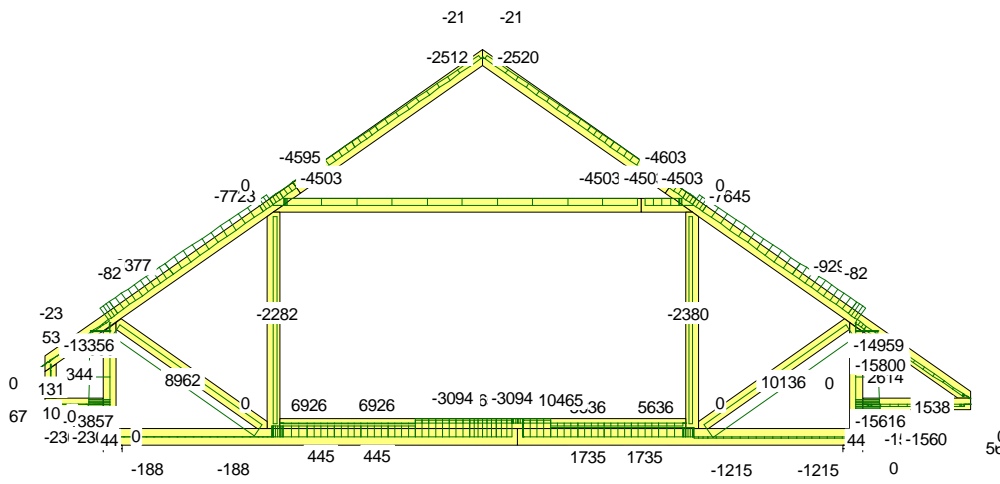


16 Kr $1.15 \cdot \text{Stale} + 1.05 \cdot (\text{OZ1} + \text{OZ2} + \text{OZ3}) + 0.75 \cdot \text{ŚniegP(OL)} + 1.5 \cdot \text{WiatrP}$

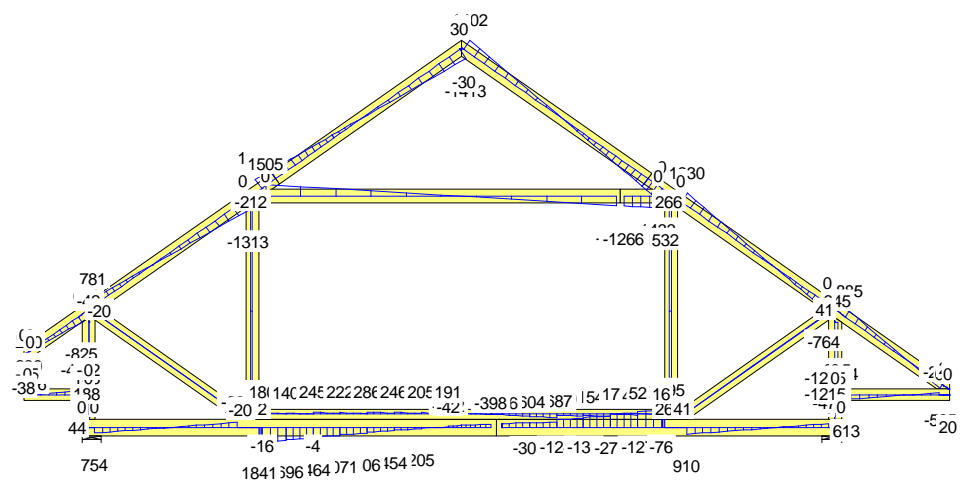
MOMENT



SIŁA OSIOWA

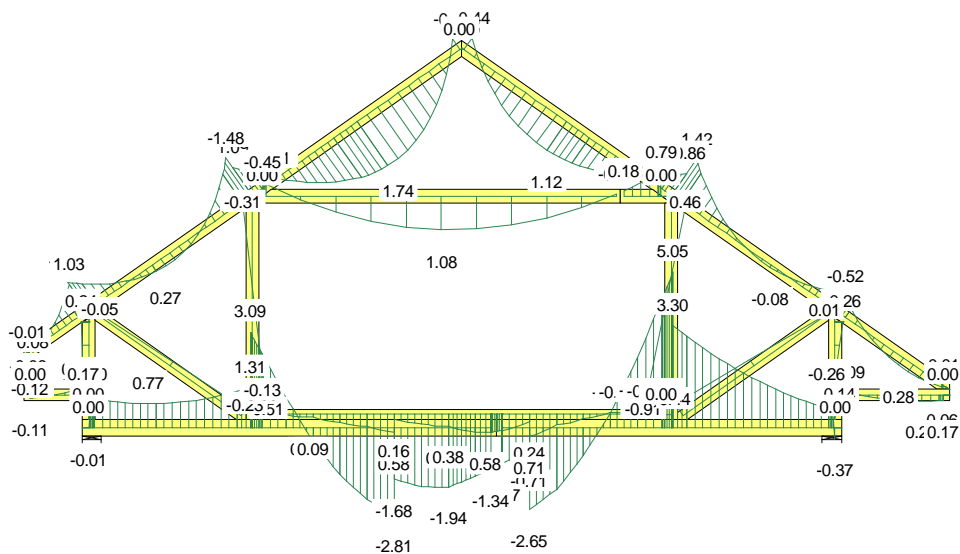


SIŁA POPRZECZNA

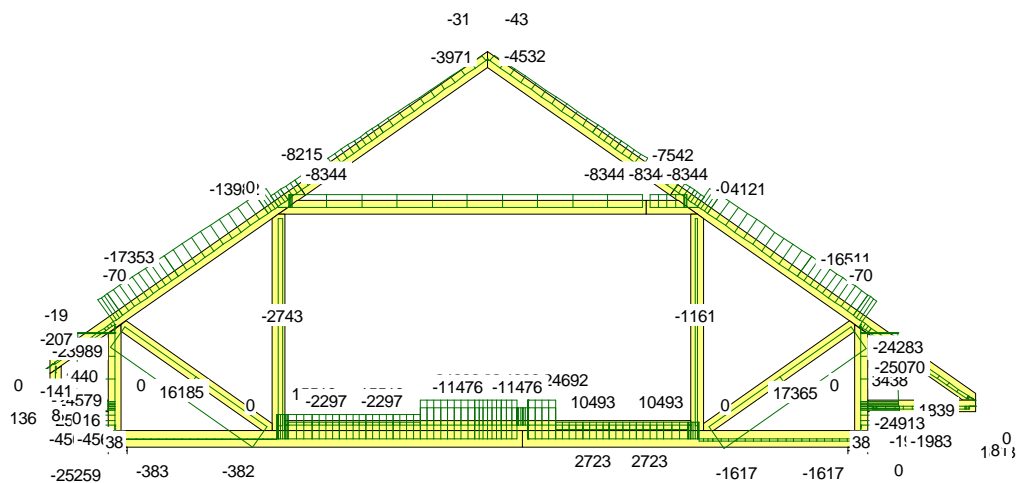


CZAS: 23.12

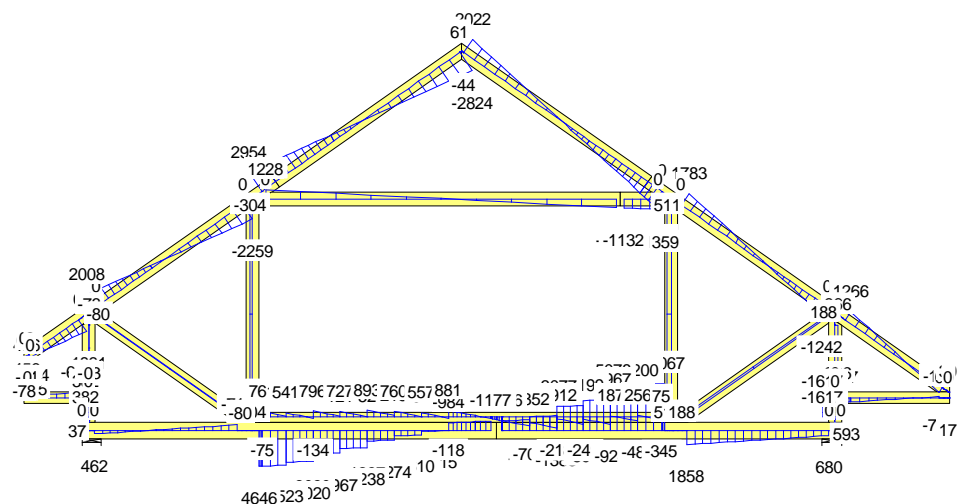
MOMENT



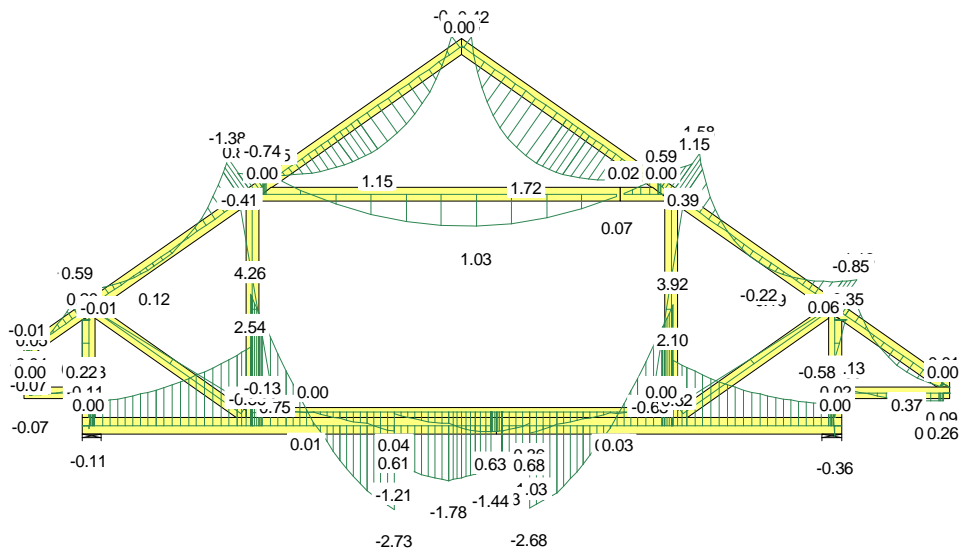
SIŁA OSIOWA



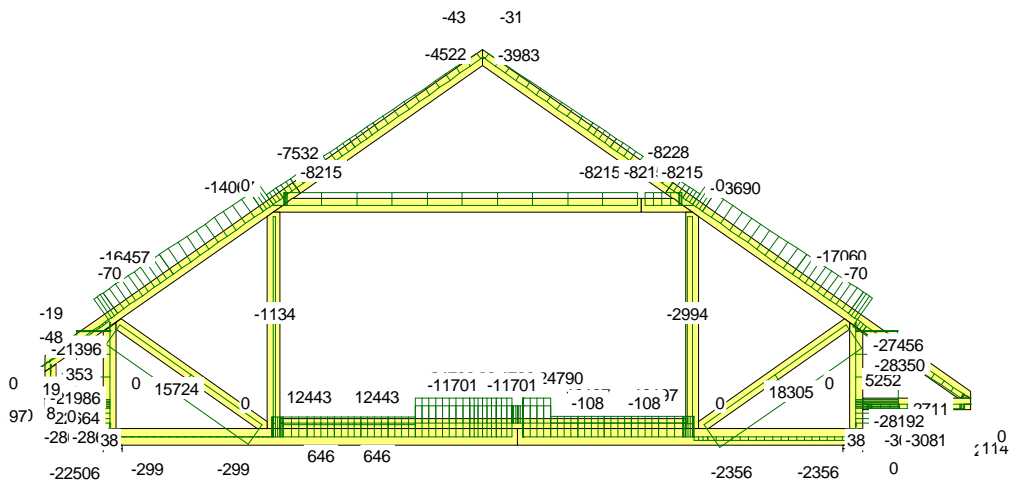
SIŁA POPRZECZNA



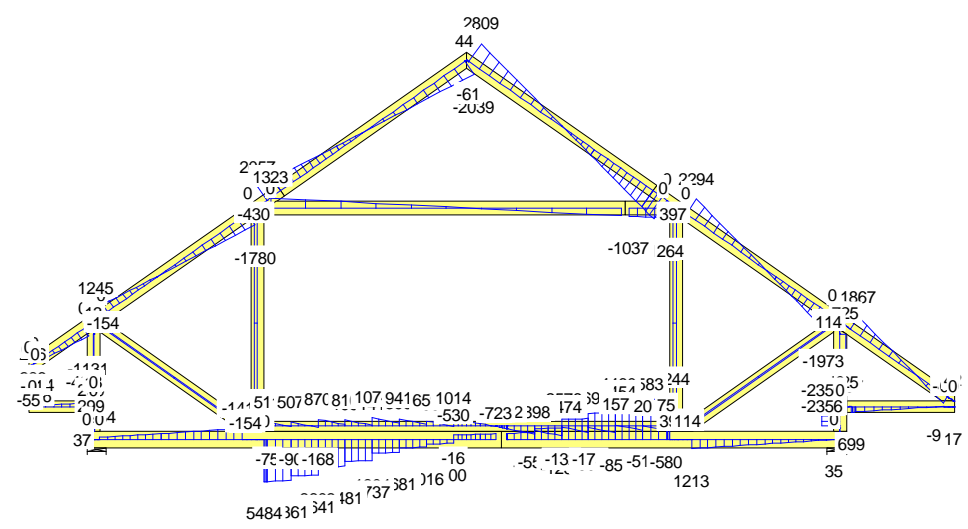
MOMENT



SIŁA OSIOWA

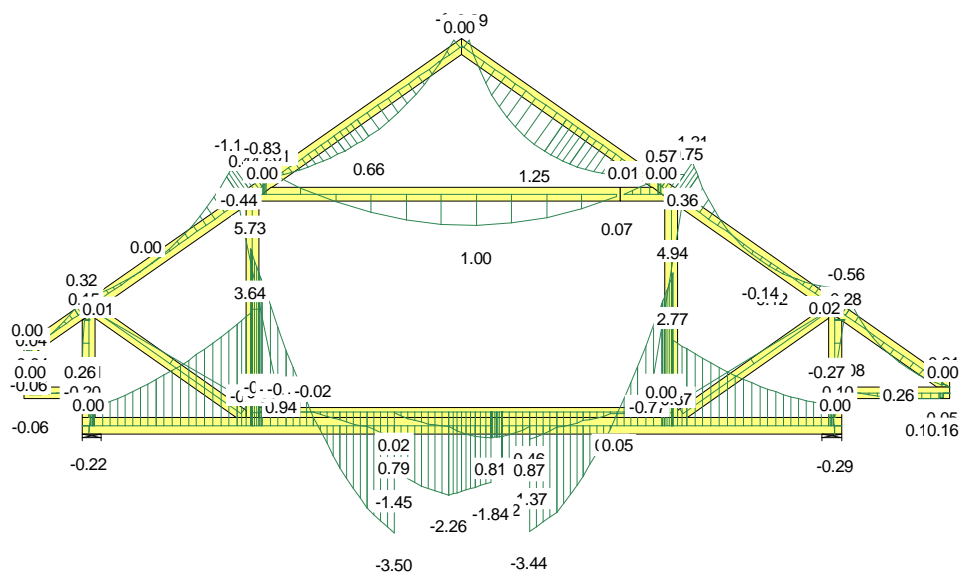


SIŁA POPRZECZNA

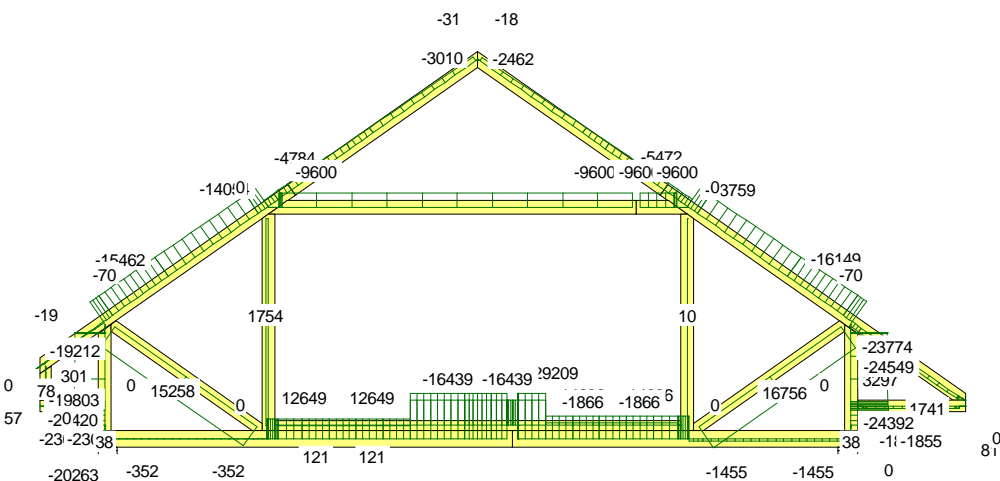


CZAS: 23.12

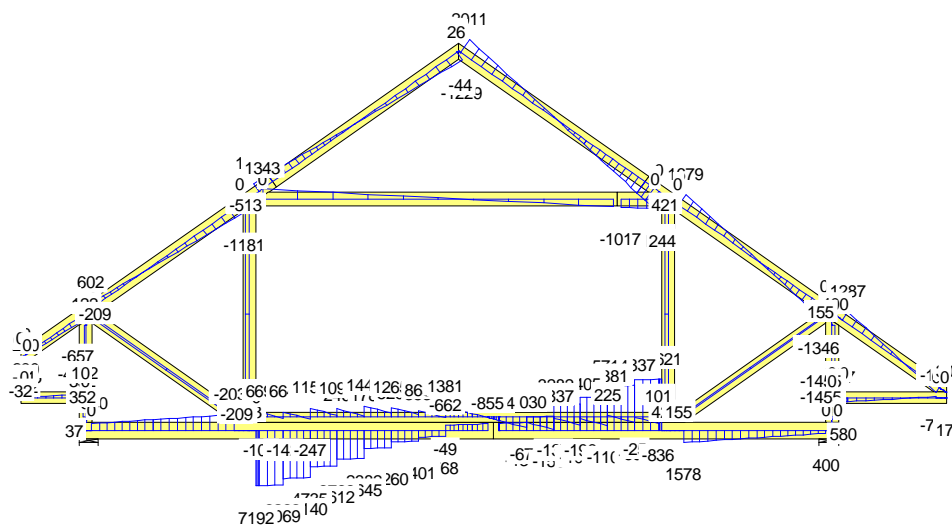
MOMENT



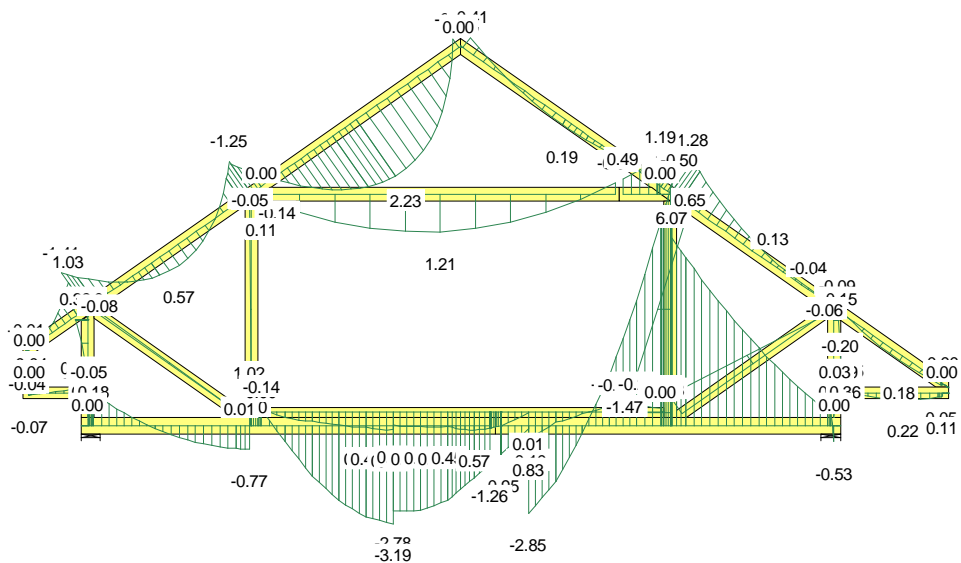
SIŁA OSIOWA



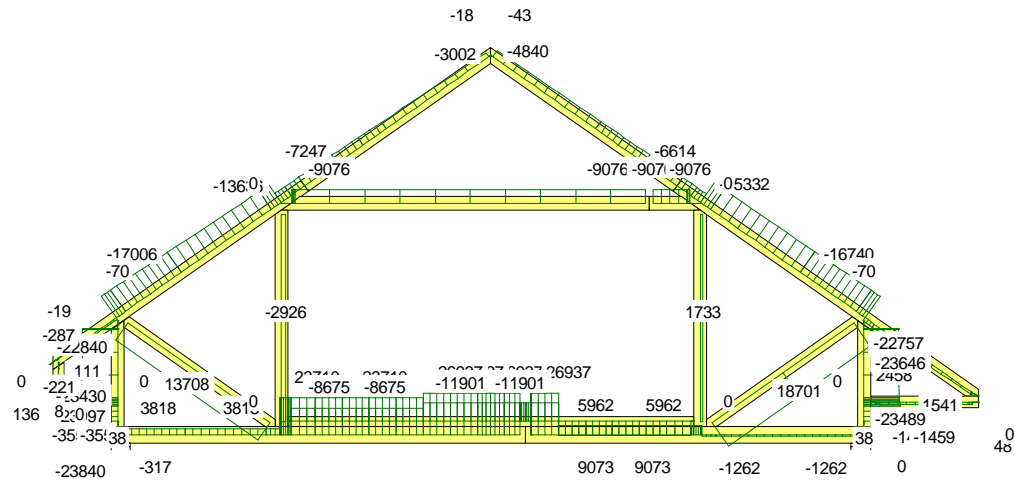
SIŁA POPRZECZNA



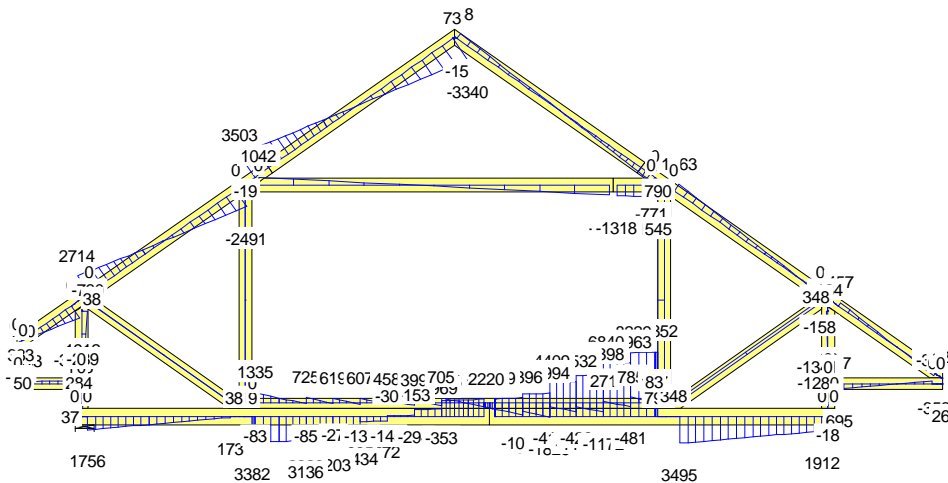
MOMENT



SIŁA OSIOWA

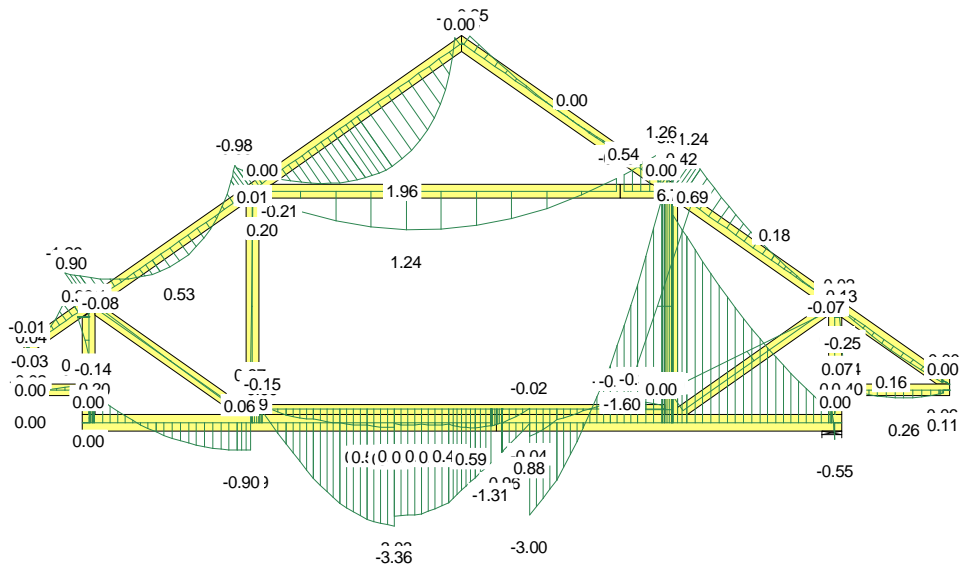


SIŁA POPRZECZNA

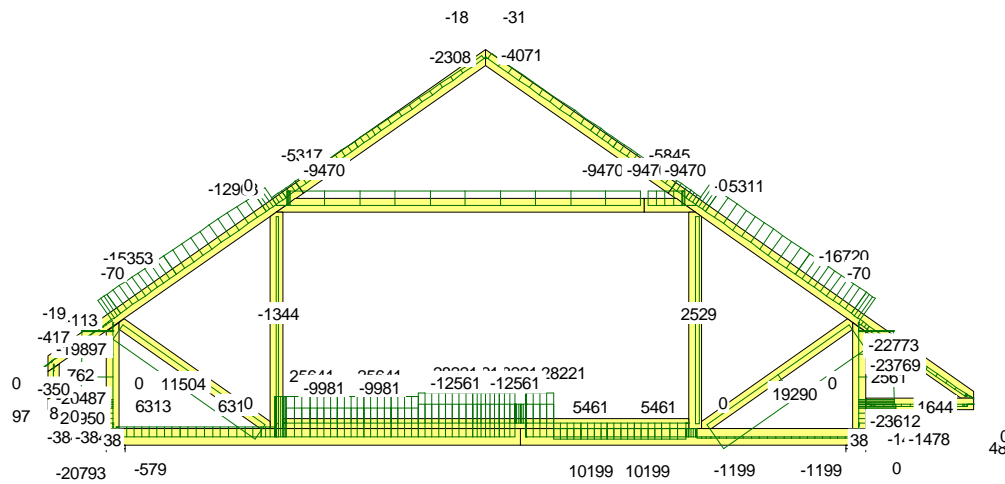


CZAS: 23.12

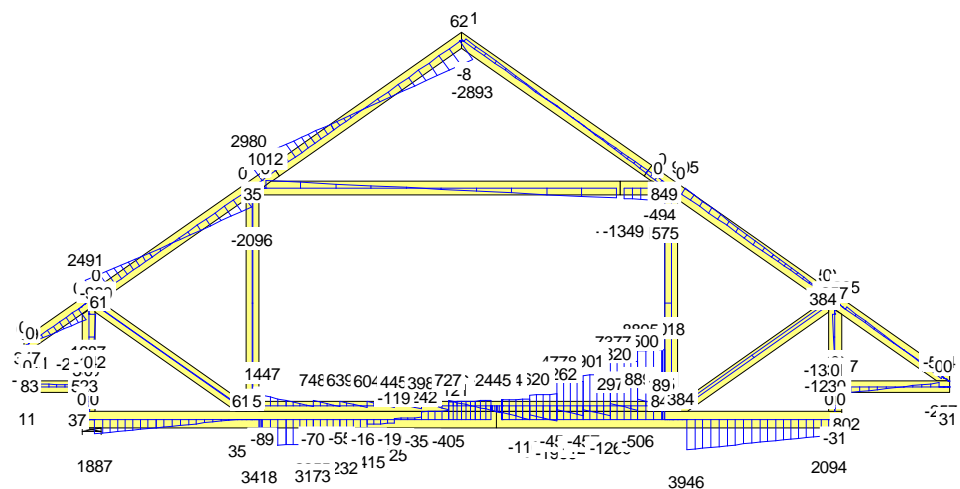
MOMENT



SIŁA OSIOWA

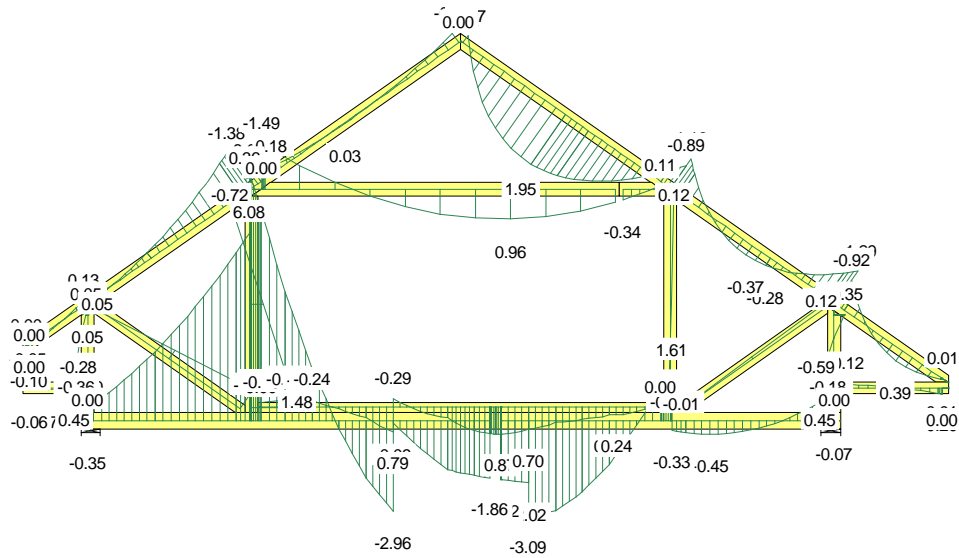


SIŁA POPRZECZNA

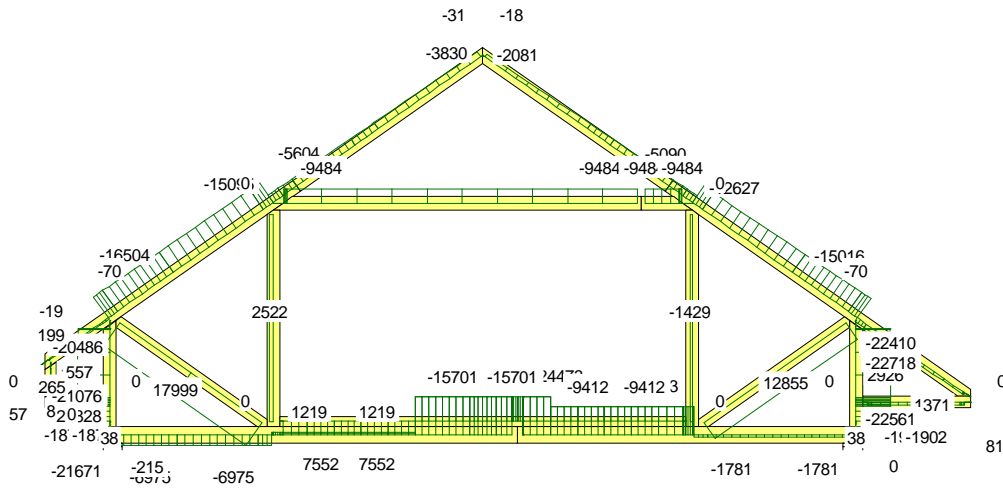


CZAS: 23.12

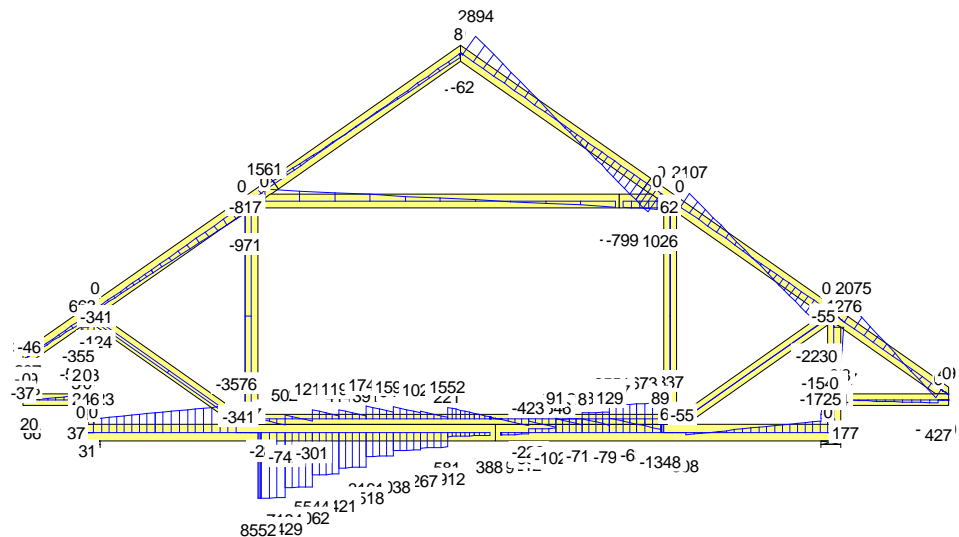
MOMENT



SIŁA OSIOWA



SIŁA POPRZECZNA



Józef Wołczański
(imię i nazwisko)

Legnica, dn. 11.05.2014 r
(data)

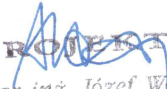
Nr ew. 62/82/LW
(nr uprawnień)

DOŚ/BO/1117/01
(nr członkowski izby zawodowej)

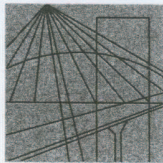
Oświadczenie

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 jednorodzinnego SZKWAŁ 2 sporządzony w dniu 11.05.2014 r., został wykonany zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.


PROJEKTANT
mgr inż. Józef Wołczański
Upr. bud. z §6.3, §7, §13.1pkt.2
Nr ew. 62/82/LW

.....
(pieczęć wraz z podpisem)



DOLNOŚLĄSKA
OKRĘGOWA
I Z B A
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

Wrocław, dn. 2013-11-26

ZAŚWIADCZENIE

Pan/Pani **Józef Wołczański**

nazwisko rodowe

miejsce zamieszkania **ul. Korralowa 7**

59-220 Legnica

jest członkiem

Dolnośląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa

o numerze ewidencyjnym **DOŚ/BO/1117/01**

i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne

od dnia **2014-01-01** do dnia **2014-12-31**

DOLNOŚLĄSKA OKRĘGOWA
IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA
(pieczęć i podpis Przewodniczącego Rady DOIIB)
inż. Aleksander Nowak
Zastępca Przewodniczącego Rady

Termin ważności niniejszego zaświadczenia można sprawdzić
na stronie www.piiib.org.pl w zakładce „Lista członków”

50-114 Wrocław ul. Odrzańska 22, tel. +48 71 337-62-30, fax +48 71 337-62-40, www.dos.piiib.org.pl, e-mail: dos@dos.piiib.org.pl

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 CZAPLICKI	Chmielęń Wielki 15	06-316	Krzynowłoga Mała	509 732 996	janusz.czapllicki@op.pl
LUGRO	ul. Świętojańska 35	07-200	Wyszków	501 005 418	piotr@fabryka-wiazarow.pl
DOMYDACHY.PL	Żelków Kolonia ul. Piaskowa 27	08-110	Siedlce	505 027 173	biuro@domydachy.pl
WIĄZARY GK	ul. Sztynwałdzka 14	13-340	Biskupiec	570 333 971	biuro@wiazarygk.pl
FH CASTOR	ul. Demokracji 4b	14-100	Ostróda	89 642 27 00	l.sieracki@castor.net.pl
BUD-DACH	Koły 21	17-200	Hajnówka	660 151 845	
CONCEPT EIENDOM	ul. Bartosza Głowackiego 87	32-566	Grojec	601 598 462	biuro@cocncepteiendom.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	wojciechskora@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
WIĄZAR SYSTEM	ul. Wołczyńska 63B	46-264	Krzywiczyny	77 414 14 68	kontakt@wiazar-system.pl
ZIMMERMANN	ul. Edmunda Strzeleckiego 4	47-133	Jemielnica	660 450 720	biuro@zimmermann-dach.pl
WIĄZAR PLUS	ul. Miłoszycka 18	51-519	Wrocław	884 641 414	biuro@wiazar-plus.pl
A01 Sp. z o.o.	ul. Góralska 46	53-610	Wrocław	510 673 510	biuro@a01.com.pl
WIĄZAR POLSKA	ul. Świdnicka 4	58-140	Jaworzyna Śląska	578 211 132	biuro@wiazarpolska.pl
WESTMALL	ul. Kościuszki 6a	59-230	Prochowice	76 858 56 86	westmall@westmall.com.pl
INTER-LERS	ul. Czarnieckiego 8	62-270	Kłeko k/ Gniezna	61 427 04 23	biuro@inter-lers.pl
WIĄZARY GÓRSKI	ul. XXX lecia 17	62-561	Ślesin	48 63 2704 387	sekretariat@wiazarygorski.pl
WIĄZARY BURKIETOWICZ	ul. Kaliska 47	63-430	Odoianów k/ Ostrowa Wlkp.	62 733 83 31	wiazary@burkietowicz.pl
BLACH-DEK	ul. Przemysłowa 7	64-200	Wolsztyn	68 384 25 21	konstrukcje@blachdek.com.pl
ZRB Lechnar	ul. Warsztatowa 21	64-761	Krzyż Wielkopolski	604 780 241	biuro@lechnar.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
KONSTRUKCYJNY.PL	ul. Kolejowa 1	67-400	Wschowa	600 332 985	biuro@konstrukcyjny.pl
SKANDIEKO	ul. Urodzajna 2B	70-889	Szczecin	691 178 882	biuro@skandieko.pl
PARTNER	ul. Przyszłości 20	70-893	Szczecin	91 462 17 20	info@partner.szczecin.pl
KUDRA I SPÓŁKA	ul. Lubieszńska 6	72-006	Mierzyn k/ Szczecina	91 311 50 32	biuro@kudra.com.pl
JONDA Konstrukcje Sp. z o.o.	ul. Wielecka 21B	72-006	Mierzyn k/ Szczecina	91 483 42 41	kontakt@jonda-konstrukcje.pl
Tartak ROGOZINA	Rogozina7B	72-350	Niechorze	604 147 557	info@tartakrogozina.pl
SOLIDNYDACH.PL	ul. Wojska Polskiego 30	74-400	Dębno	695 155 019	biuro@solidnydach.pl
WASCO VILLA	Stary Kraków 36/Kanin 17A	76-100	Ślawno 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	ul. Zdrada 8A	84-100	Puck	58 673 82 81	kontakt@zdradup.pl
SZUWAŁA WIĄZARY	ul. Bydgoska 48	86-050	Solec Kujawski	602 665 634	biuro@szuwalawiazary.pl
SETLER	ul. Dworcowa 7 lok. 101	87-100	Toruń	603 309 808	biuro@setler.pl
Ecoplan	ul. Mostki 2a	87-815	Smólnik	605 852 233	ecoplan@op.pl
WPW INVEST	ul. Tylna 4C/5	90-364	Łódź	42 676 50 96	biuro@wpwinvest.pl
DREWPROJEKT	ul. Zgierska 17	95-050	Konstantynów Łódzki	887 520 440	drewprojekt@o2.pl
KASMO Sp. z o.o.	ul. Kilińskiego 33	95-200	Pabianice	533 939 493	firma@kasmocom.pl
MABUDO	ul. Ceramiczna 8	98-220	Zduńska Wola	43 823 41 41	domy@mabudo.pl
WIĄZAR DACH	Nowa Wieś 54A	98-275	Brzeźnio	605 601 004	wiazar.dach@gmail.com
TARTAK J.W. WITKOWSCY	Rychtówice 21B	98-300	Wieluń	43 842 86 00	kontakt@wiazar.pl
HANTVERKARPOLEN	Kocierzew Południowy 104A	99-414	Kocierzew Płd. k/Łowicza	46 837 20 12	biuro@twojdachtwojdom.com
BIURA HANDLOWO-PROJEKTOWE					
Nazwa firmy	Ulica	Kod	Miasto	telefon	e-mail
LUGRO	ul. Mazowiecka 11	05-100	Nowy Dwór Mazowiecki	510 510 417	biuro@fabryka-wiazarow.pl
Wiązary GK o/Olsztyn	ul. Erwina Kruka 39/302	10-542	Olsztyn	606 654 873	biuro@wiazarygk.pl
SAWE o/Lublin	ul. Chmielna 2A	20-079	Lublin	535 007 645	biuro@lublin@sawe.pl
SAWE	Al. Niepodległości 10	23-200	Kraśnik Lubelski	606 650 199	krasnik@sawe.pl
N-DREWNO	Borów Kolonia 61A	24-350	Chodel	783 542 565	biuro@ndrewno.pl
WIĄZAR-SYSTEM o/Śląsk	ul. Strzelców Bytomskich 87B	41-914	Bytom	530 308 513	slask@wiazar-system.pl
WIĄZAR-SYSTEM o/Wrocław	ul. Kobierzycka 10 3 piętro	52-315	Wrocław	530 303 477	m.iwaniak@wiazar-system.pl
WIĄZARY BURKIETOWICZ	ul. Wincentego Pola 10	58-500	Jelenia Góra	609 408 408	m.myrlak@burkietowicz.pl
INTER-LERS o/Poznań	ul. Kopanina 28/32 pok. 110	60-105	Poznań	72 888 83 53	poznan@inter-lers.pl
ROMAR o/ Poznań	ul. Marcelesińska 100/87	60-324	Poznań	61 226 82 22	poznan@pphu-romar.pl
DREWPROJEKT o/Poznań	ul. Starołęcka 18A pok. 303	61-361	Poznań	536 963 400	drewprojekt.poznan@o2.pl
WIĄZARY BURKIETOWICZ	ul. 5 stycznia 2/2	64-200	Wolsztyn	68 384 27 20	a.przadka@burkietowicz.pl
INTER-LERS o/Pomorze	Pl. Kaszubski 8 lok. 311	81-350	Gdynia		wyceny@inter-lers.pl
WIĄZARY SZUWAŁA o/ Pomorze	ul. Gdańska 1A	83-304	Przodkowo	666 377 388	konstruktor@szuwalawiazary.pl
INTER-LERS o/Bydgoszcz	ul. Wojska Polskiego 8	85-171	Bydgoszcz	52 320 29 23	bydgoszcz@inter-lers.pl
WIĄZARY BURKIETOWICZ	ul. Obywatelska 128/152	94-294	Łódź	517 920 532	k.szyszkiewicz@burkietowicz.pl
WIĄZAR DACH o/Łódź	ul. Rokicińska 132 (1-sze piętro)	95-020	Andrespol k/Łodzi	693 549 337	wiazar.dach.lodz@gmail.com
WIĄZARY CZAPLICKI o/Łowicz	ul. Łódzka 69	99-400	Łowicz	721 136 024	ambud.konstrukcje@gmail.com

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