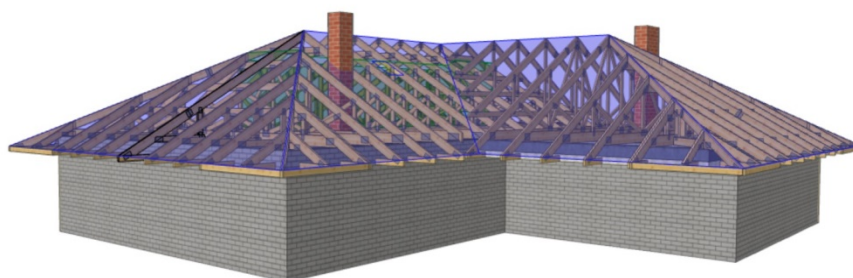


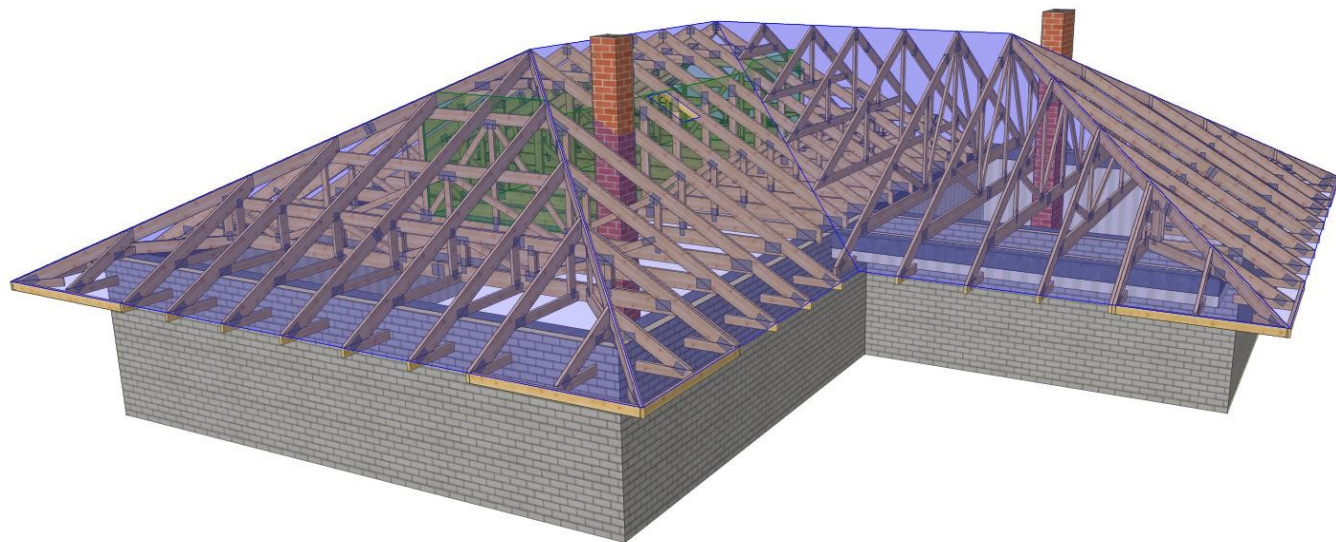
PROJEKT PREFABRYKOWANEJ WIĘŻBY DACHOWEJ

DOMU JEDNORODZINNEGO „Cetyniec”

WIĄZARY Z LITEGO DREWNA ŁĄCZONE PŁYTKAMI KOLCZASTYMI



**WYKAZ AUTORYZOWANYCH PRODUCENTÓW
NA KOŃCU OPRACOWANIA**



NAZWA
OBIEKTU

Budynek Mieszkalny Jednorodzinny

ADRES
OBIEKTU

Do Adaptacji

TYTUŁ RYSUNKU

Rzut Konstrukcji Dachowej

PROJEKTOWAŁ

inż. Mirosław Słomski

SKALA:

OPRACOWAŁ

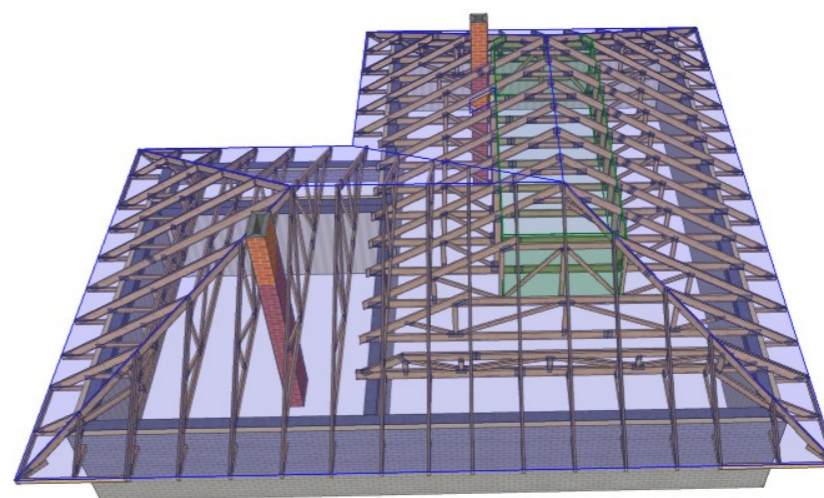
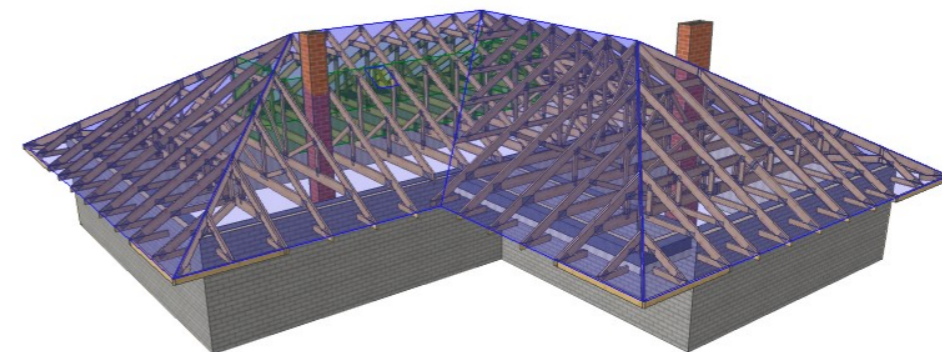
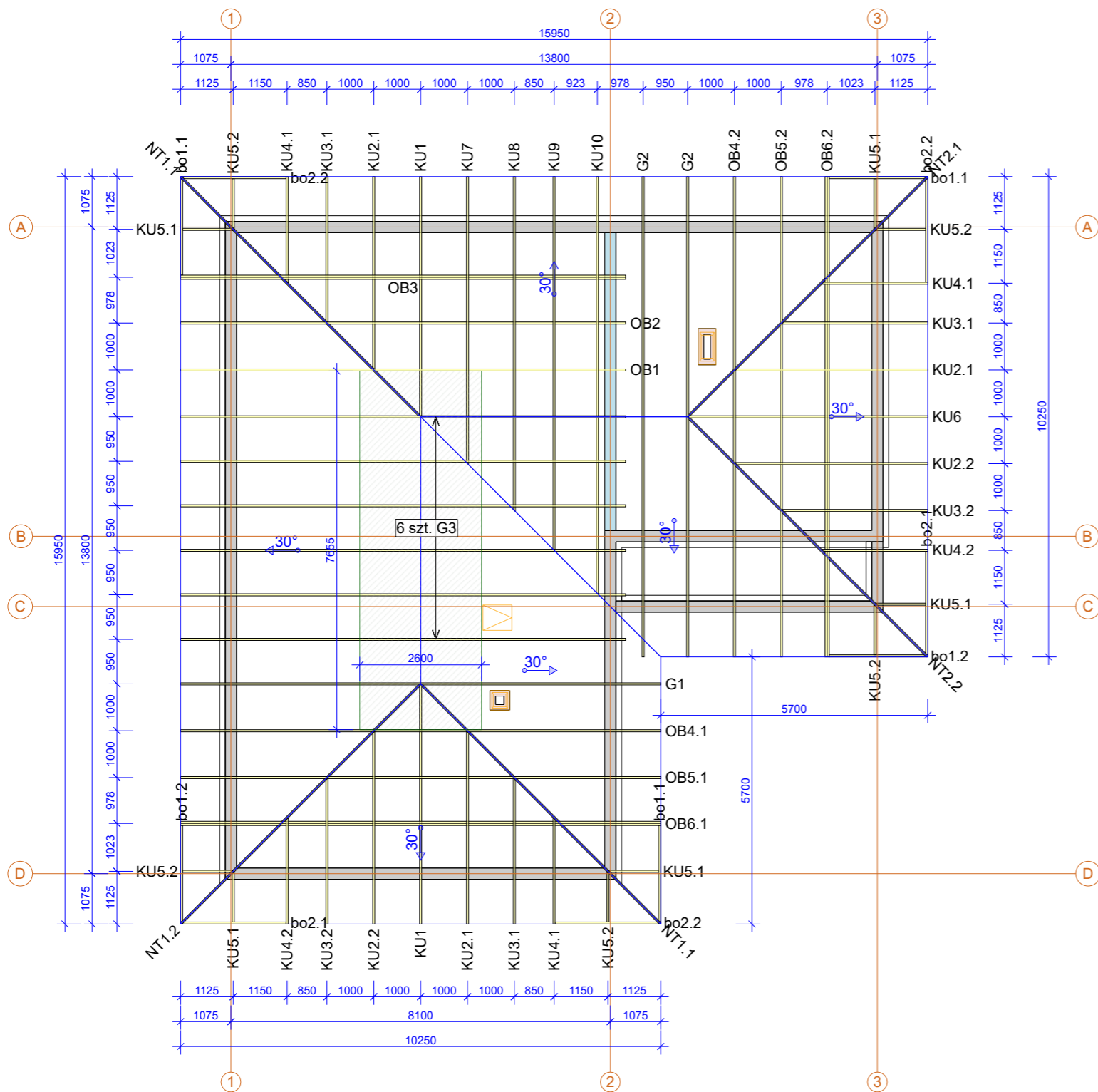
inż Mirosław Słomski

DATA:

2018-04-26


SPRAWDZIŁ

NR RYS:



Powierzchnia dachu: 255,86 m²
 Powierzchnia strychu: 19,9 m²
 Obciążenie max dla strychu: 1,2kN
 Wysokość pomieszczenia: 1,90

Tarcica konstrukcyjna kl. C24
 Płytki kolczaste Mitek: GNA 20, T150
 Montaż wiązarów do wieńca na katowniki HD 1590 i kotew M10x120.

	NAZWA OBIEKTU	Budynek Mieszkalny Jednorodzinny	
	ADRES OBIEKTU	Do Adaptacji	
TYTUŁ RYSUNKU	Rzut Konstrukcji Dachowej		
PROJEKTOWAŁ	inż. Mirosław Słomski		SKALA: 1:115
OPRACOWAŁ	inż. Mirosław Słomski		DATA: 2018-04-26
SPRAWDZIŁ			NR RYS:

Jak zamówić więzary prefabrykowane?

1. Zamówienie na więzary 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 więzarów 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. Wieszary 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 „Cetyniec”. 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 osi podpór 8,10m i maksymalnym poprzecznym rozstawie osiowym 1000 mm. Tarcica klasy C24 o grubości 45mm . Połączenia elementów (słupki, krzyżulce, pasy) wiązarów zaprojektowano na płytki kolczaste GNA20 i T150 firmy MITEK. 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 podwaliną

Połączenie kratownic z podwaliną zaprojektowano za pośrednictwem kątowników HD 15090 w ilości 2szt./węzeł. Mocowanie kątownika do wieńca za pomocą kotwy M10x120. Kątowniki łączyć z dźwigarem gwoździami pierścieniowymi 4.0x40 – pełne gwoździowanie.

7. Stężenia ukośne

Stężenia ukośne zaprojektowano z elementów drewnianych o przekroju 25x100 mm. Stężenia te 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 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.

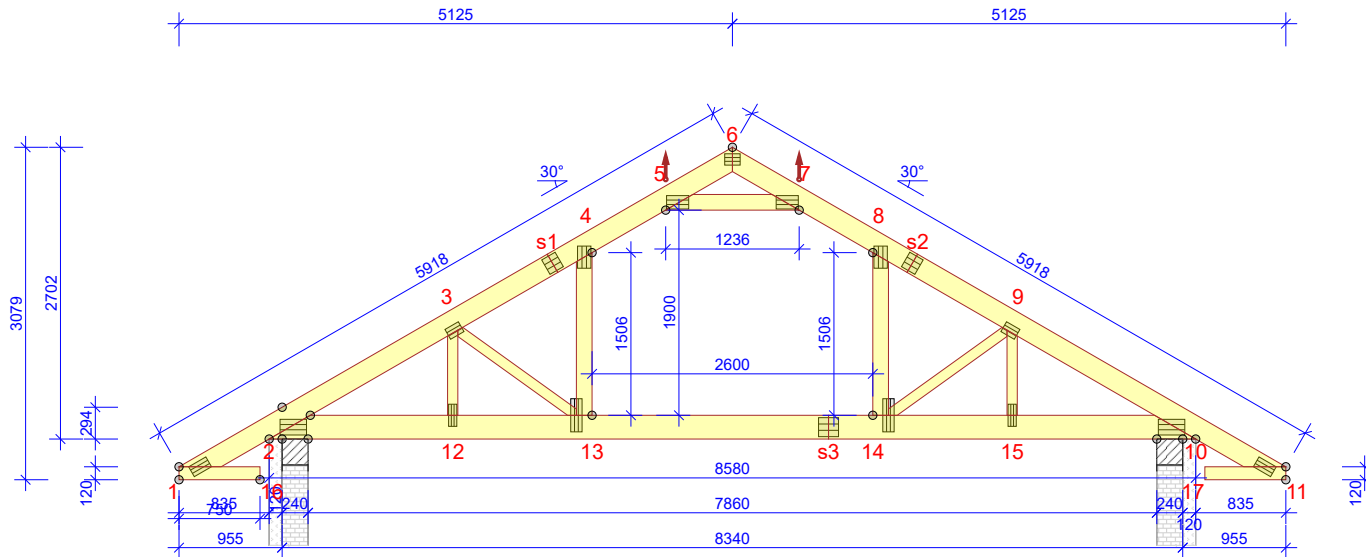
Opracował:

inż. Mirosław Słomski

Zestawienie obciążeń dopuszczalnych dla wiązarów		
	Pas górny (stałe)	Obciążenie charakterystyczne (kN/m ²)
1.	Dachówka	0,550
2.	Łaty 40x60 mm	0,068
3.	Kontrłata 25x50 mm	0,012
4.	Folia wstępnego krycia	0,050
5.	Deskowanie 2,5cm	0,170
	suma:	0,850
	Pas dolny (stałe)	Obciążenie charakterystyczne (kN/m ²)
1.	Deski Podłogowe (strych)	0,220
1.	Folia	0,002
2.	Wełna mineralna 35cm	0,280
3.	Płyta g-k na ruszcie metalowym	0,170
	suma:	0,672
	Pas dolny (zmienne)	Obciążenie charakterystyczne (kN/m ²)
1.	Obciążenie technologiczne	0,500
2.	Obciążenie zmienne (strych)	1,200
Obciążenie śniegiem		
1.	Wartość charakterystyczna obciążenia śniegiem sk (kN/m ²) Strefa 3	1,2
2.	Współczynnik ekspozycji Ce	1
Obciążenie wiatrem		
1.	Kategoria terenu	3
2.	Strefa 3	$q_{b,0} = 0,42 \text{ kN/m}^2$
3.	Wysokość nad poziomem morza.	300 m n. p. m.
4.	Wysokość budynku do kalenicy.	5.66 m

G1 - 1szt.

STĘŻENIA ZGODNIE Z TABELĄ TARCICY A STABILNOŚĆ CAŁEJ KONSTRUKCJI POWINNA BYĆ ZAPROJEKTOWANA OSOBNO



WYTYCZNE OGÓLNE

KONSTRUKCJA ZOSTAŁA OBLICZONA PRZY UŻYCIU PROGRAMU KOMPUTEROWEGO "PAMIR",
Complex lic. 2 - LICENSE: 9141
NORMA DO PROJEKT.: PN-EN 1995-1-1:2010 + NA
PEŁNE REZULTATY OBLICZEŃ DOSTĘPNE NA WYDR.
OBLICZEŃ

USTAWIENIA OGÓLNE

GRUBOŚĆ TARCICY (mm): 45
CIĘŻAR WIĄZARA (kg/warstwę): 120
ROZSTAW WIĄZARÓW (mm): 1000
WSPÓŁCZYNNIK REDYSTRYBUCJI OBCIĄŻEŃ: 1
KLASA KONSEKWENCJI: CC2
KLASA UŻYTKOWANIA: 2 = 65% <= WW < 85%
STĘŻENIA: ZOBACZ TABELĘ TARCICY

OBCIĄŻENIA (N/m²)

STREFA ŚNIEGOWA: 3
OBC. ŚNIEGIEM (Sk, 300 m n.p.m.): 1200 N/m²
OBC. WIATREM (qp(z)): 754 N/m²
OBC. ZMIENNE POZA POMIESZCZENIEM: 500
OBC. ZMIENNE WEWNĄTRZ POMIESZCZENIA: 1200
OBCIĄŻENIE ZMIENNE OD ŚCIAN DZIAŁOWYCH: 500
OBC. ZMIENNE NA JĘTCIE: 500
OBC. ZMIENNE NA PASIE DOLNYM: 500
OBC. STAŁE NA DACHU: 850
OBC. STAŁE NA POCHYŁYM SUFICIE PODDASZA: 220
OBC. STAŁE NA SUFICIE: 452
OBC. STAŁE NA PODŁODŻE PODDASZA: 220
OBC. STAŁE NA SUFICIE PODDASZA: 220
OBC. STAŁE NA SŁUPKU PODDASZA: 150
POZOSTAŁE OBCIĄŻENIA DOSTĘPNE SA NA WYDRUKACH OBLICZEŃ
DODANO CIĘŻAR WŁASNY

REAKCJE PODPOROWE (N) (SGN)

WEZEL nr KIER. KO S/D MAX KO Ś MAX KO K MIN KO K MAX KO CH MAX P-SZER mm
FOR COMPLETE INFORMATION - SEE CALC. PRINTOUT

MAX UGIĘCIE (mm) (SGU)

WEZEL nr PION. POZ. KO NR
s3-13 14,7 0,8 1002:2 (Wfin)
s3 13,3 0,9 1012:2:2 (Wfin)
s1 12,1 6 1113:3:2 (Wfin)
UGIĘCIA W INN. PUNKTACH - ZOBACZ WYDR. OBLICZEŃ

TOLERANCJA POŁOŻENIA ŁĄCZNIKA: 5 mm

TARCICA GRUBOŚĆ 45 mm				
WIĄZAR-OD - DO	WYSOKOŚĆ mm	KLASA	STĘŻENIE mm/szt.	CSI %
1-6	195	C24	1000	92
6-11	195	C24	1000	92
2-10	220	C24	5755	100
5-7	145	C24	Brak	68
4-13	145	C24	Brak	44
8-14	145	C24	Brak	45
1-16	120	C24	Brak	13
11-17	120	C24	Brak	13
3-12	95	C24	Brak	12
3-13	95	C24	Brak	16
9-14	95	C24	Brak	13
9-15	95	C24	Brak	13

ŁĄCZNIKI - BEZ ŻŁ. NA DŁUG.				
WEZEL nr	PŁYTKA TYP	SZER. mm	DLUG. mm	CSI %
1	GNA20	105	184	28
2	T150	145	245	95
3	GNA20	105	143	70
4	T150	124	205	91
5	T150	124	205	96
6	GNA20	105	143	39
7	T150	124	205	95
8	T150	124	205	95
9	GNA20	105	143	70
10	T150	145	245	93
11	GNA20	105	184	28
12	GNA20	76	205	42
13	GNA20	105	307	89
14	GNA20	105	307	91
15	GNA20	76	205	42

ŁĄCZNIKI - ŻŁ. NA DŁUG.				
WEZEL nr	PŁYTKA TYP	SZER. mm	DLUG. mm	CSI %
s1	GNA20	154	143	89
s2	GNA20	154	143	89
s3	T150	176	185	54

© Rysunek jest chroniony prawem autorskim i nie może być kopiowany, rozprowadzany lub wykorzystywany w inny sposób bez zgody autora.

	NAZWA OBIEKTU	Budynek Mieszkalny Jednorodzinny	
	ADRES OBIEKTU	Do Adaptacji	
TYTUŁ RYSUNKU	Rzut Konstrukcji Dachowej		
PROJEKTOWAŁ	inż. Mirosław Słomski		SKALA: 1:70
OPRACOWAŁ	inż. Mirosław Słomski		DATA: 2018-04-26
SPRAWDZIŁ			NR RYS:

Obliczenia więzara wykonano na programie komputerowym Pamir

Wersja: 7.0 (94885)

Program opracowany przez: MiTek Europe

Obliczenia wykonane przez

Zakład Produkcji Drzewnej w Borkowie

ul. Szeroka 4

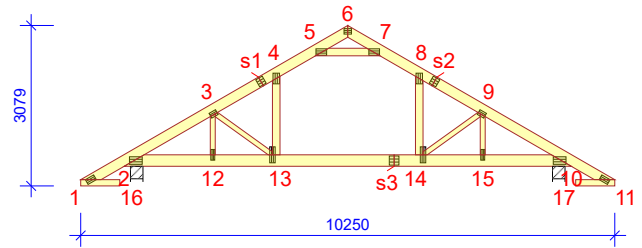
83-330 Żukowo

borkowo@complex.gda.pl

058 685 88 00

ID projektu

Norma projektu : G1
 Klient : Budynek Mieszkalny Jednorodzinny
 : Do Adaptacji
 : Rzut Konstrukcji Dachowej
 : inż. Mirosław Słomski
 Nr zlecenia : Cetyniec
 Code type number : G1
 Numer rysunku :



Ogólne parametry projektu

Podstawy projektowania konstrukcji PN-EN 1990:2004 + NA
 Projektowanie konstrukcji drewnianych PN-EN 1995-1-1:2010 + NA
 Obciążenie stałe i obciążenie zmienne PN-EN 1991-1-1:2004 + NA
 Obciążenie śniegiem PN-EN 1991-1-3:2005 + NA
 Obciążenie wiatrem PN-EN 1991-1-4:2008 + NA

Kontrola jakości Nie
 Klasa użytkowania 2 = 65% <= WW < 85%
 Klasa konsekwencji CC2
 Współczynnik redystrybucji obciążeń 1
 Rozstaw 1000 mm
 Ilość warstw 1

Parametry odbiegające zastosowane do tej części więzara zostały określone pod tabelą "Parametry tarcicy".

Kształt więzara został pokazany na towarzyszącym rysunku.

Siły zostały obliczone zgodnie z pierwszym prawym teorii odkształceń.

Wpływ deformacji od ścinania został wzięty pod uwagę.

Obciążenia standardowe

Obciążenie stałe

Dach 850 N/m²
 Skosy poddasza 220 N/m²
 Sufit 452 N/m²
 Strop 220 N/m²
 Sufit poddasz 220 N/m²
 Słupki poddasza 150 N/m²
 Pas dolny wystawiony 452 N/m²

Self-weight has been added

Obciążenie zmienne

ID	Typ	Wartość N/m ²	Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Dystrybucja mm
OZ2	Poza pomieszczeniem	500	2	2845	2	468	2377
OZ2	Poza pomieszczeniem	500	10	-468	10	-2845	2377
OZ3	Wewnątrz pomieszczenia	1200	10	-2990	2	2990	2600
OZ4	Jętka	500	7	-338	5	338	561
OZ3	Ściany działowe	500	10	-2990	2	2990	2600

Obciążenie śniegiem

Strefa śniegowa: 3
 Sk 1200 N/m²
 Współczynnik termiczny (Ct) 1
 Współczynnik ekspozycji (Ce) 1
 Wysokość nad poziomem morza 300 m
 Obciążenie nawisem śnieżnym - Lewy Tak
 Obciążenie nawisem śnieżnym - Prawy Tak
 Bariarka śnieżna - Lewy Nie

Obciążenie śniegiem

Barierka śnieżna - Prawy Nie

Obciążenie wiatrem

Kategoria terenu 1. Otwarty bez przeszkód
 qp(z) 754 N/m²
 Szerokość budynku 10250 mm
 Wysokość budynku 5660 mm
 Długość budynku 15950 mm

Obciążenie człowiekiem

Nominalne obciążenie człowieka na pasie górnym 1000 N
 Nominalne obciążenie człowiekiem na pasie dolnym 1000 N

Obciążenia specjalne**Obciążenie skupione**

Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Grupa tarczy	Nazwa	Dół	Właściwości dodatkowe	POZ. N	PION. N	MOM. kNm	Typ przypadku obciążenia???
7	-618	Jętka	NT1.2b	Tak	Tak		494		Stałe
							494		Stałe (Podnoszenie)
							0		OZ1
							0		OZ3
							390		Śnieg równomiernie
							293		Śnieg lewy (μ1 lewo, 0,5μ1 prawo)
							196		Śnieg lewy (μ1 lewo, 0μ1 prawo)
							586		Wyjątkowy śnieg lewy
							392		Wyjątkowy śnieg lewy, 0 prawy
							293		Śnieg prawy (μ1 prawo, 0,5μ1 lewo)
							196		Śnieg prawy (μ1 prawo, 0μ1 lewo)
							586		Wyjątkowy śnieg prawy
							392		Wyjątkowy śnieg prawy, 0 lewy
							1		Wiatr na szczyt
							-529		
							1		Wiatr na szczyt prawy permutacja
							-529		
							1		Wiatr na szczyt lewy permutacja
							-529		
							1		Wind along front (pressure)
							-529		
							1		Wind along front (pressure, right permutation)
							-529		
							1		Wind along front (pressure, left permutation)
							-529		
							1		Wind along front (suction)
							-529		
							1		Wind along front (suction, left permutation)
							-529		
							1		Wind along front (suction, right permutation)
							-529		
							1		Wind along rear (pressure)
							-524		
							1		Wind along rear (pressure, right permutation)
							-524		
							1		Wind along rear (pressure, left permutation)
							-524		
							1		Wind along rear (suction)
							-524		
							1		Wind along rear (suction, left permutation)
							-524		
							1		Wind along rear (suction, right permutation)
							-524		
							1		Wiatr lewy (parcie, permutacja 1)
							-529		
							1		Wiatr lewy (parcie, permutacja 2)
							-529		
							1		Wiatr lewy (parcie, permutacja 3)
							-529		
							1		Wiatr lewy (parcie, permutacja 4)
							-529		
							1		Wiatr lewy (podrywanie)
							-529		
							1		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 1)
							-529		
							1		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 2)

Obciążenie skupione

Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Grupa tarcicy	Nazwa	Dół	Właściwości dodatkowe	POZ. N	PION. N	MOM. kNm	Typ przypadku obciążenia???
7	-618	Jętka	NT1.2b	Tak	Tak		-529		
							1		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 3)
							-529		
							1		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 4)
							-529		
							1		Wiatr prawy (parcie, permutacja 1)
							-524		
							1		Wiatr prawy (parcie, permutacja 2)
							-524		
							1		Wiatr prawy (parcie, permutacja 3)
							-524		
							1		Wiatr prawy (parcie, permutacja 4)
							-524		
							1		Wiatr prawy (podrywanie)
							-524		
							1		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 1)
							-524		
							1		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 2)
							-524		
							1		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 3)
							-524		
							1		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 4)
							-524		
7	-618	Jętka	NT1.1a	Tak	Tak		494		Stale
							494		Stale (Podnoszenie)
							0		OZ1
							0		OZ3
							390		Śnieg równomiernie
							293		Śnieg lewy (μ1 lewo, 0,5μ1 prawo)
							196		Śnieg lewy (μ1 lewo, 0μ1 prawo)
							586		Wyjątkowy śnieg lewy
							392		Wyjątkowy śnieg lewy, 0 prawy
							293		Śnieg prawy (μ1 prawo, 0,5μ1 lewo)
							196		Śnieg prawy (μ1 prawo, 0μ1 lewo)
							586		Wyjątkowy śnieg prawy
							392		Wyjątkowy śnieg prawy, 0 lewy
							1		Wiatr na szczyt
							-529		
							1		Wiatr na szczyt prawy permutacja
							-529		
							1		Wiatr na szczyt lewy permutacja
							-529		
							1		Wind along front (pressure)
							-529		
							1		Wind along front (pressure, right permutation)
							-529		
							1		Wind along front (pressure, left permutation)
							-529		
							1		Wind along front (suction)
							-529		
							1		Wind along front (suction, left permutation)
							-529		
							1		Wind along front (suction, right permutation)
							-529		
							1		Wind along rear (pressure)
							-524		
							1		Wind along rear (pressure, right permutation)
							-524		
							1		Wind along rear (pressure, left permutation)
							-524		
							1		Wind along rear (suction)
							-524		
							1		Wind along rear (suction, left permutation)
							-524		
							1		Wind along rear (suction, right permutation)
							-524		
							1		Wiatr lewy (parcie, permutacja 1)
							-524		
							1		Wiatr lewy (parcie, permutacja 2)
							-524		
							1		Wiatr lewy (parcie, permutacja 3)
							-524		

Obciążenie skupione

Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Grupa tarcicy	Nazwa	Dół	Właściwości dodatkowe	POZ. N	PION. N	MOM. kNm	Typ przypadku obciążenia???
7	-618	Jętka	NT1.1a	Tak	Tak		1		Wiatr lewy (parcie, permutacja 4)
							-524		
							1		Wiatr lewy (podrywanie)
							-524		
							1		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 1)
							-524		
							1		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 2)
							-524		
							1		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 3)
							-524		
							1		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 4)
							-524		
							1		Wiatr prawy (parcie, permutacja 1)
							-529		
							1		Wiatr prawy (parcie, permutacja 2)
							-529		
							1		Wiatr prawy (parcie, permutacja 3)
							-529		
							1		Wiatr prawy (parcie, permutacja 4)
							-529		
							1		Wiatr prawy (podrywanie)
							-529		
							1		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 1)
							-529		
							1		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 2)
							-529		
							1		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 3)
							-529		
							1		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 4)
							-529		
6	0	Pas górny	KU1	Nie	Tak		404		Stałe
							404		Stałe (Podnoszenie)
							0		OZ1
							378		Śnieg równomiernie
							284		Śnieg lewy (μ 1 lewo, $0,5\mu$ 1 prawo)
							189		Śnieg lewy (μ 1 lewo, 0μ 1 prawo)
							567		Wyjątkowy śnieg lewy
							378		Wyjątkowy śnieg lewy, 0 prawy
							284		Śnieg prawy (μ 1 prawo, $0,5\mu$ 1 lewo)
							189		Śnieg prawy (μ 1 prawo, 0μ 1 lewo)
							567		Wyjątkowy śnieg prawy
							378		Wyjątkowy śnieg prawy, 0 lewy
							177		Wiatr na szczyt
							-292		
							177		Wiatr na szczyt prawy permutacja
							-292		
							177		Wiatr na szczyt lewy permutacja
							-292		
							177		Wind along front (pressure)
							-91		
							177		Wind along front (pressure, right permutation)
							-91		
							177		Wind along front (pressure, left permutation)
							-91		
							177		Wind along front (suction)
							-91		
							177		Wind along front (suction, left permutation)
							-91		
							177		Wind along front (suction, right permutation)
							-91		
							-292		Wind along rear (pressure)
							-292		Wind along rear (pressure, right permutation)
							-292		Wind along rear (pressure, left permutation)
							-292		Wind along rear (suction)
							-292		Wind along rear (suction, left permutation)
							-292		Wind along rear (suction, right permutation)
							-646		Wiatr lewy (parcie, permutacja 1)
							-646		Wiatr lewy (parcie, permutacja 2)
							-646		Wiatr lewy (parcie, permutacja 3)
							-646		Wiatr lewy (parcie, permutacja 4)
							-646		Wiatr lewy (podrywanie)
							-646		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 1)

Parametry tarcicy

Grupa tarcicy	Węzły	Przekrój poprzeczny mm	Klasa	Stężenie mm/szt.	CSI % Nr	KO Nr	Typ CSI
Słupek pomieszczenia Prawy	8-14	45x145	C24	Brak	45	514:2	Maks. złożony CSI
Krzyżulec	9-14	45x95	C24	Brak	13	674:23:-1	Maks. złożony CSI
Krzyżulec	3-13	45x95	C24	Brak	16	674:3:-1	Maks. złożony CSI

Łącznik

Łącznik Typ	Wykonany w	Deklaracja Właściwości Użytkowych
GNA20	MiTek Czech Republic	1020-CPD-070038938, DoPGNA20-MIT
T150	MiTek Czech Republic	1020-CPD-070038938, DoPMIT-T150

Max tolerancja położenia łącznika: 5 mm

Węzeł Numer	Łącznik Typ	Rozmiar		CSI %
		Szerokość	Długość	
1	GNA20	105	184	28
2	T150	145	245	95
3	GNA20	105	143	70
4	T150	124	205	91
5	T150	124	205	96
6	GNA20	105	143	39
7	T150	124	205	95
8	T150	124	205	95
9	GNA20	105	143	70
10	T150	145	245	93
11	GNA20	105	184	28
12	GNA20	76	205	42
13	GNA20	105	307	89
14	GNA20	105	307	91
15	GNA20	76	205	42
s1	GNA20	154	143	89
s2	GNA20	154	143	89
s3	T150	176	185	54

Obciążenie skupione w każdej kombinacji obciążeń (SGN)

Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Grupa tarcicy	KO Nr	Pion. N	Poz. N	Moment kNm
7	-618	Jętka	1	2003		
			4	3457		
			5	1487		
			5:-1	-898		
			8	2580		
			14	2580		
			17	2580		
			20	1702		
			21	1702		
			22	1702		
			61:1	1487		
			61:1:-1	-898		
			501:1	3020		
			501:2	3020		
			506:1	2143		
			506:2	2143		
			514:1	2143		
			514:2	2143		
			672:1	2586		
			672:2	2586		
			672:3	2586		
			672:4	2586		
			672:5	2586		
			672:6	2586		
			672:7	2586		
			672:8	2586		
			672:17	2586		
			672:18	2586		
			672:19	2586		
			672:20	2586		
			672:21	2586		
			672:22	2586		
			672:23	2586		

Obciążenie skupione w każdej kombinacji obciążeń (SGN)

Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Grupa tarcicy	KO Nr	Pion. N	Poz. N	Moment kNm
7	-618	Jętka	672:24	2586		
			673:1	3459		
			673:2	3459		
			673:3	3459		
			673:4	3459		
			673:5	3459		
			673:6	3459		
			673:7	3459		
			673:8	3459		
			674:1	2147		
			674:1:-1	-230		
			674:2	2147		
			674:2:-1	-230		
			674:3	2147		
			674:3:-1	-230		
			674:4	2147		
			674:4:-1	-230		
			674:5	2146		
			674:5:-1	-222		
			674:6	2146		
			674:6:-1	-222		
			674:7	2147		
			674:7:-1	-222		
			674:8	2146		
			674:8:-1	-222		
			674:17	2147		
			674:17:-1	-222		
			674:18	2147		
			674:18:-1	-230		
			674:19	2147		
			674:19:-1	-230		
			674:20	2147		
			674:20:-1	-230		
			674:21	2146		
			674:21:-1	-222		
			674:22	2146		
			674:22:-1	-222		
			674:23	2146		
			674:23:-1	-222		
			674:24	2146		
			674:24:-1	-222		
6	0	Pas górny	1	546		
			4	1031		
			5	670		
			5:-1	-35		
			8	747		
			14	747		
			17	747		
			20	464		
			21	464		
			22	464		
			61:1	670		
			61:1:-1	-35		
			501:1	889		
			501:2	889		
			506:1	605		
			506:2	605		
			514:1	605		
			514:2	605		
			672:1	166		
			672:2	166		
			672:3	166		
			672:4	166		
			672:5	166		
			672:6	166		
			672:7	166		
			672:8	166		
			672:17	166		
			672:18	166		
			672:19	166		
			672:20	166		
			672:21	166		

Obciążenie skupione w każdej kombinacji obciążeń (SGN)

Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Grupa tarcicy	KO Nr	Pion. N	Poz. N	Moment kNm
6	0	Pas górny	672:22	166		
			672:23	166		
			672:24	166		
			673:1	449		
			673:2	449		
			673:3	449		
			673:4	449		
			673:5	449		
			673:6	449		
			673:7	449		
			673:8	449		
			674:1	-364		
			674:1:-1	-364		
			674:2	-364		
			674:2:-1	-364		
			674:3	-364		
			674:3:-1	-364		
			674:4	-364		
			674:4:-1	-364		
			674:5	-364		
			674:5:-1	-364		
			674:6	-364		
			674:6:-1	-364		
			674:7	-364		
			674:7:-1	-364		
			674:8	-364		
			674:8:-1	-364		
			674:17	-364		
			674:17:-1	-364		
			674:18	-364		
			674:18:-1	-364		
			674:19	-364		
			674:19:-1	-364		
			674:20	-364		
			674:20:-1	-364		
			674:21	-364		
			674:21:-1	-364		
			674:22	-364		
			674:22:-1	-364		
			674:23	-364		
			674:23:-1	-364		
			674:24	-364		
			674:24:-1	-364		
1	1587	Pas górny Lewy	20	1500		
6	2043	Pas górny Prawy	21	1500		
2	2345	Pas dolny	22	1500		
10	-4290	Pas dolny	2000	1000		

Maks/Min reakcje podporowe (SGN)

Węzeł Numer	Kier.	Stałe KO	Dług. KO	Śred. KO	Krót. KO	Chwi. KO	Jednostka
10	PION. Max	11731 1	0 -	21311 4	21818 673:5	13950 22	N
	Min	11731 1	0 -	14375 506:1	4016 5:-1	10066 20	N
2	POZ. Max	0 -	0 -	0 -	2793 674:7	0 -	N
	Min	0 -	0 -	0 -	-2793 674:3	0 -	N
2	PION. Max	11853 1	0 -	21539 4	22070 673:1	14808 22	N
	Min	11853 1	0 -	14481 506:2	4081 5:-1	10447 21	N

Wiązar

Węzeł Numer	Aktualnie mm	Wymag. szerokość mm	KO	Wymag. pow. efektywna mm ²	kc90	fc,k N/mm ²	Timber resistance N	Plate resistance N	CSI %
10	240	146 4		9270	1,50	2,5	31154	0	68,5
2	240	148 4		9360	1,50	2,5	31154	0	69,2

Max ugięcie (SGU)

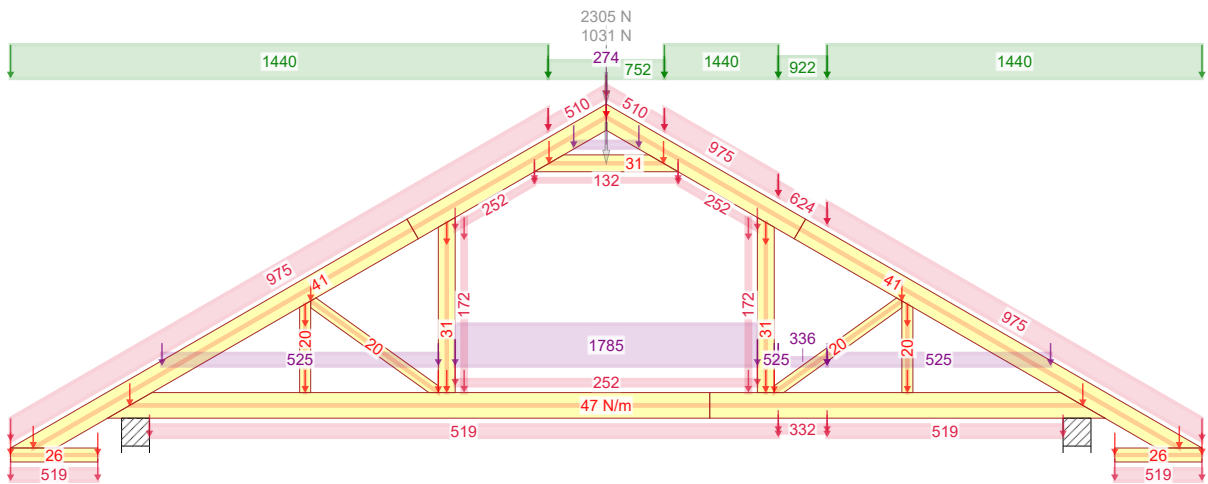
Typ przypadku obciążenia???: Złożony | Podpora: Nie

Element Węzły	Sytuacja	Deformacja Pionowo mm	Deformacja Poziomo mm	Kombinacja obciążeń
s3-13	Winst	9,8	0,6	1002:1
s1	Winst	8,3	4,1	1012:1:1
s1-4	Winst	8,2	4,1	1012:1:1
s1-3	Winst	8,2	4,2	1012:1:1
s3	Winst	8,9	0,6	1002:1
s3-14	Winst	8,8	0,7	1113:5:1
s3-13	Wfin	14,7	0,8	1002:2
s1	Wfin	12,2	5,9	1012:1:2
s1-3	Wfin	12	6	1012:1:2
s1-4	Wfin	12,1	5,8	1012:1:2
s3	Wfin	13,3	0,9	1002:2
s3-14	Wfin	13	1	1113:5:2

Maks/Min reakcje podporowe (SGU)

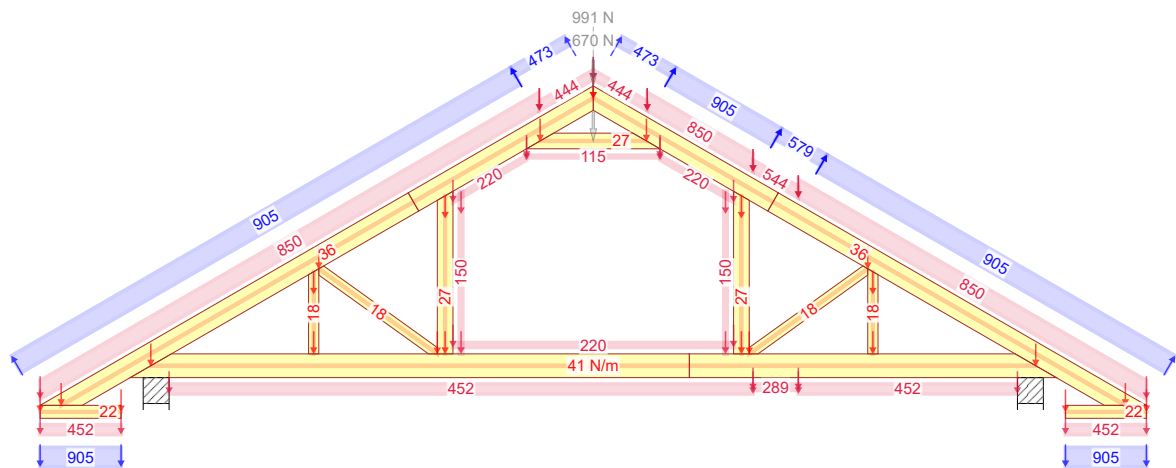
Węzeł Numer	Kier.	Reakcja podporowa	KO
10	PION. Max	16250 N	1002:1
	Min	8690 N	1000:1
2	POZ. Max	1862 N	1113:7:1
	Min	-1862 N	1113:3:1
2	PION. Max	16423 N	1002:1
	Min	8780 N	1000:1

Stan Graniczny Nośności - Średniotwałe



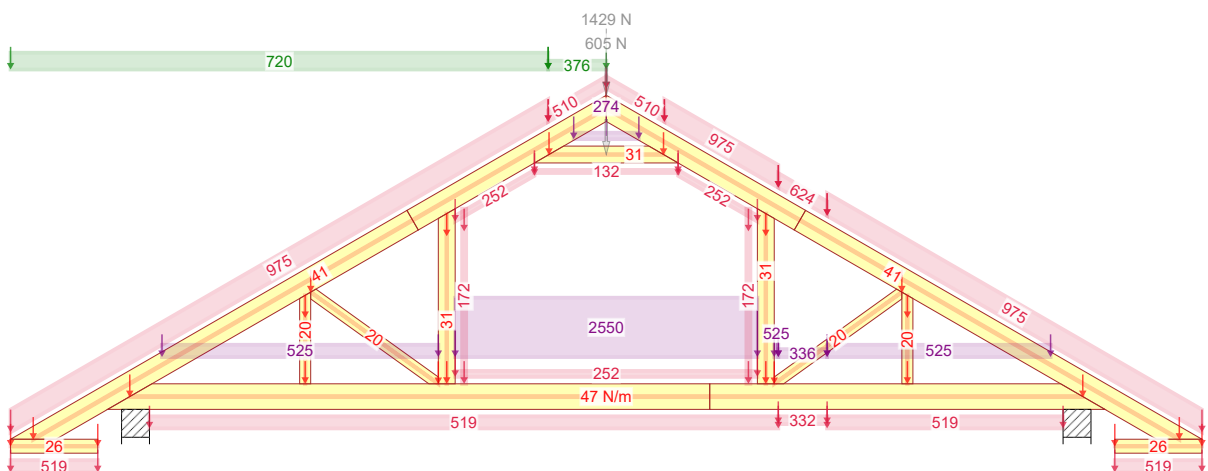
4 - $1,15 \cdot \text{Stale} + 1,50 \cdot \text{Śnieg równomiernie} + 1,05 \cdot (\text{OZ1} + \text{OZ2} + \text{OZ3} + \text{OZ4})$

Stan Graniczny Nośności - Krótkotwałe



5 - $1,00 \cdot \text{Stale (Podnoszenie)} + 1,50 \cdot \text{Wiatr na szczyt}$

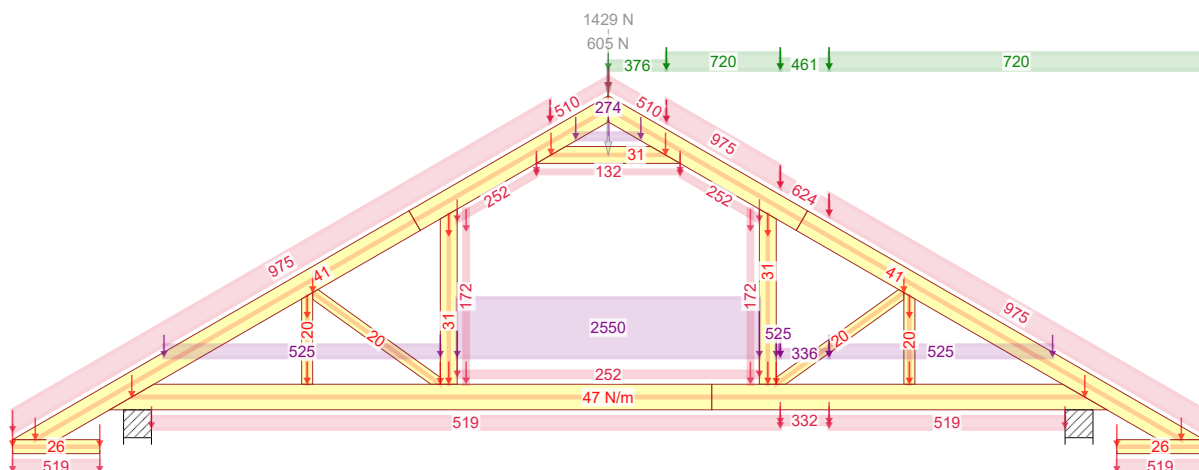
Stan Graniczny Nośności - Średniotwałe



514:1 - $1,15 \cdot \text{Stale} + 0,75 \cdot \text{Śnieg lewy} (\mu_1 \text{ lewo}, 0\mu_1 \text{ prawo}) + 1,05 \cdot (\text{OZ1} + \text{OZ2} + \text{OZ4}) + 1,50 \cdot \text{OZ3}$

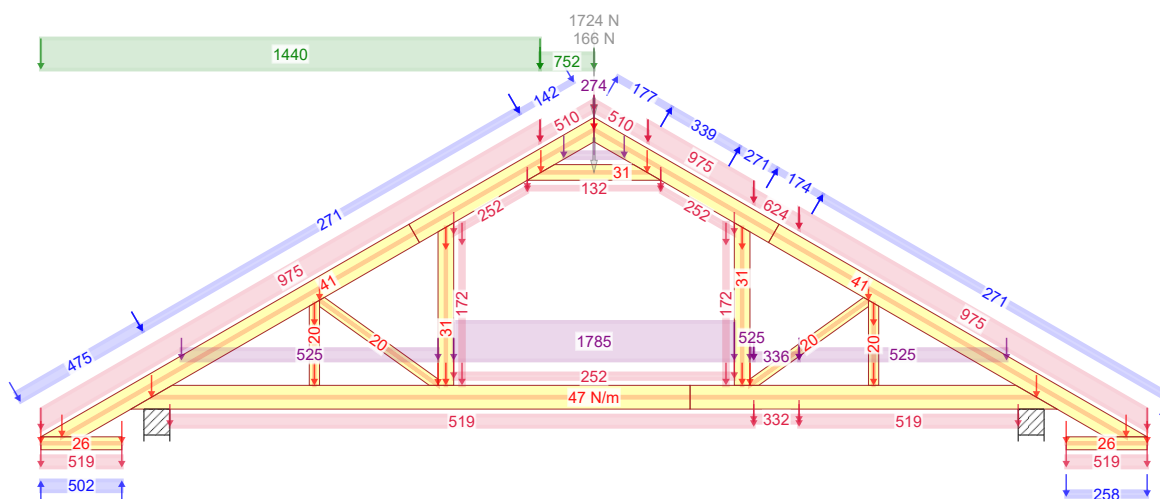
2018-04-26 - 19:26 7.0 (94885)	NR ZLECENIA	SPORZĄDZIŁ:	KOMBINACJE OBCIĄŻEŃ	Strona 1/4
	NR TYPY KODU???			
	Cetyniec			
	G1			

Stan Graniczny Nośności - Średniotwałe



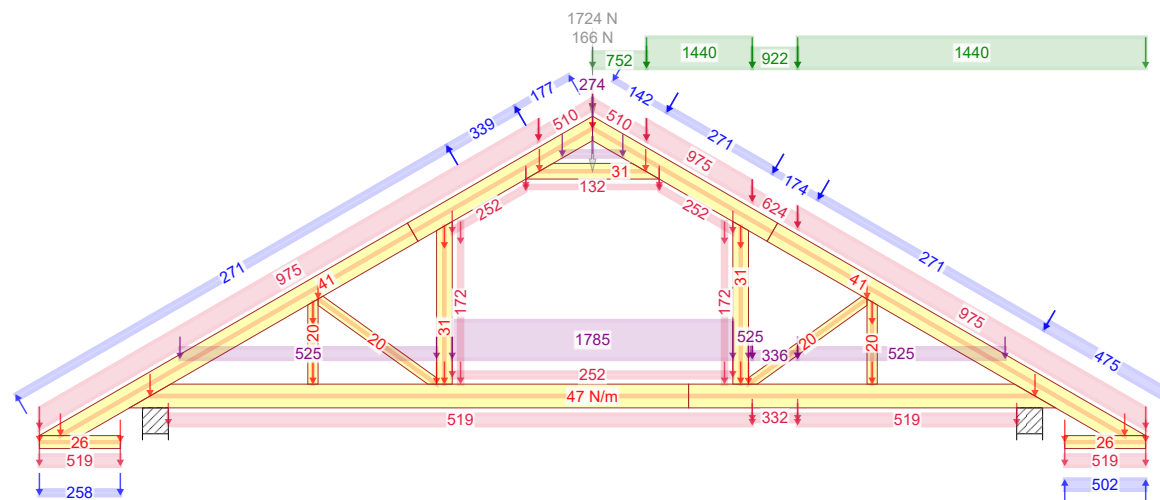
514:2 - $1,15 \cdot \text{Stale} + 0,75 \cdot \text{Śnieg prawy} (\mu_1 \text{ prawo}, 0\mu_1 \text{ lewo}) + 1,05 \cdot (\text{OZ1} + \text{OZ2} + \text{OZ4}) + 1,50 \cdot \text{OZ3}$

Stan Graniczny Nośności - Krótkotwałe



672:3 - $1,15 \cdot G + 1,50 \cdot \text{Śnieg lewy}, 0 \text{ prawy} + 0,90 \cdot \text{Wiatr lewy} + 1,05 \cdot (\text{OZ1} + \text{OZ2} + \text{OZ3} + \text{OZ4})$

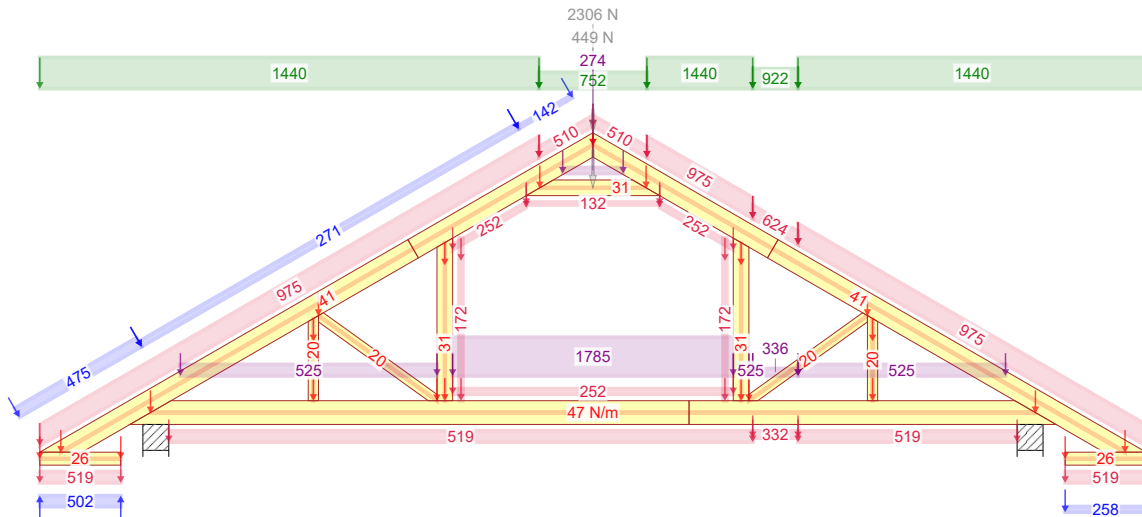
Stan Graniczny Nośności - Krótkotwałe



672:23 - $1,15 \cdot G + 1,50 \cdot \text{Śnieg prawy}, 0 \text{ lewy} + 0,90 \cdot \text{Wiatr prawy} + 1,05 \cdot (\text{OZ1} + \text{OZ2} + \text{OZ3} + \text{OZ4})$

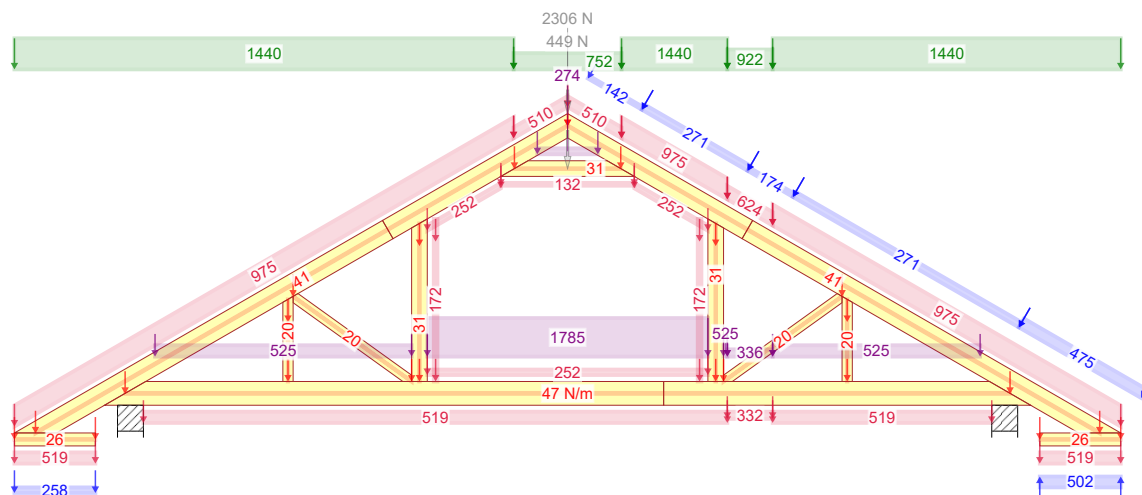
2018-04-26 - 19:26 7.0 (94885)	NR ZLECENIA	Budynek Mieszkalny Jednorodzinny Do Adaptacji	SPORZĄDZIŁ:	KOMBINACJE OBCIĄŻEŃ	Strona 2/4
	NR TYPU KODU???				
	Cetyniec				
	G1				

Stan Graniczny Nośności - Krótkotrwałe



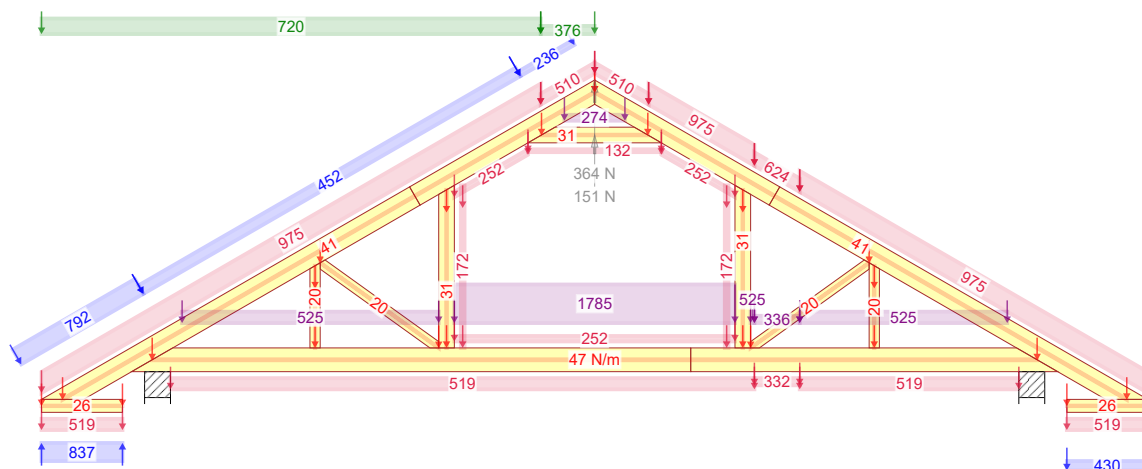
673:1 - 1,15*G+1,50*Śnieg+0,90*Wiatr lewy (parcie, permutacja 1)+1,05*(OZ1+OZ2+OZ3+OZ4)

Stan Graniczny Nośności - Krótkotrwałe



673:5 - 1,15*G+1,50*Śnieg+0,90*Wiatr prawy (parcie, permutacja 1)+1,05*(OZ1+OZ2+OZ3+OZ4)

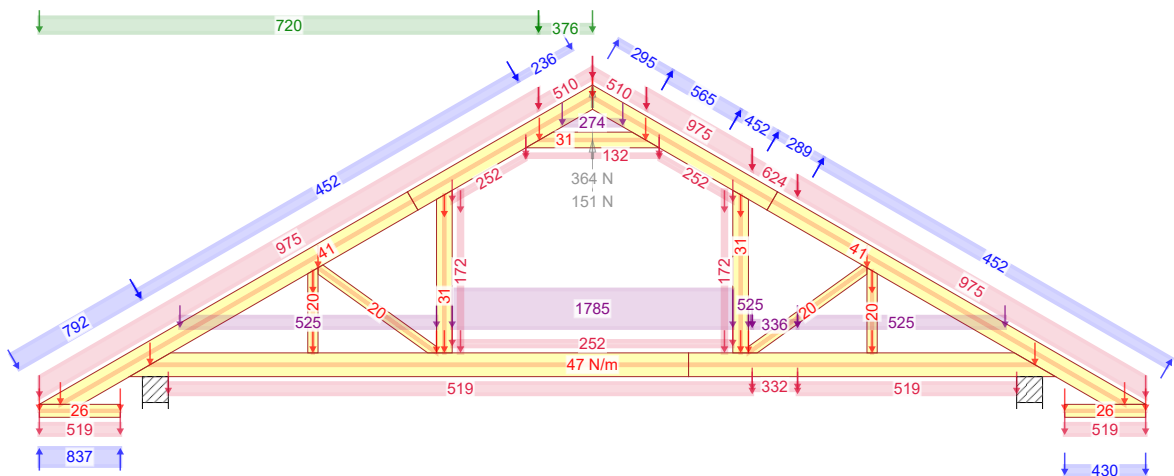
Stan Graniczny Nośności - Krótkotrwałe



674:1:-1 - 1,15*G+0,75*Śnieg lewy, 0 prawy+1,50*Wiatr lewy +1,05*(OZ1+OZ2+OZ3+OZ4) Podnoszenie

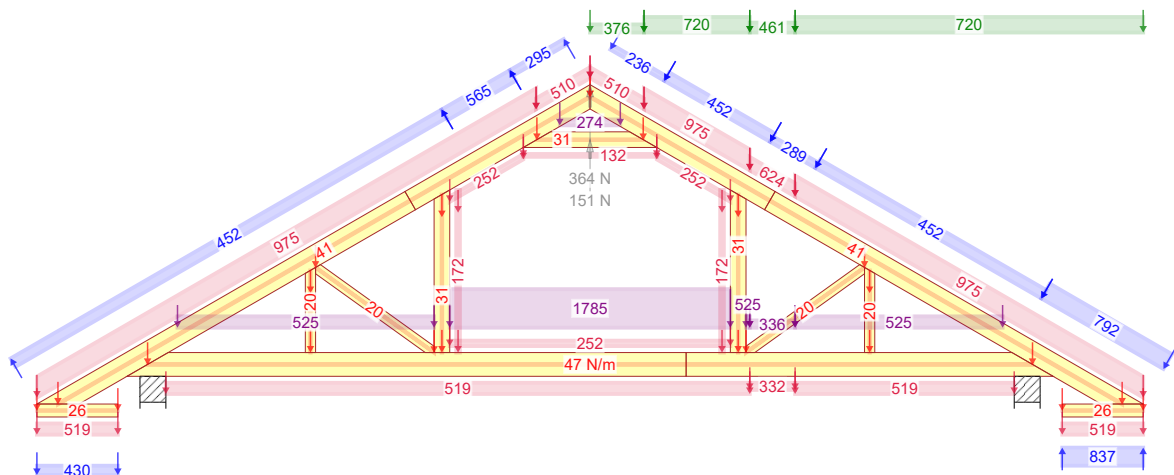
2018-04-26 - 19:26 7.0 (94885)	NR ZLECENIA	NUMER RYSUNKU	SPORZĄDZIŁ:	KOMBINACJE OBCIĄŻEŃ	Strona 3/4
	NR TYPU KODU???				
	Cetyniec				
	G1				

Stan Graniczny Nośności - Krótkotrwałe



674:3:-1 - 1,15*G+0,75*Śnieg lewy, 0 prawy+1,50*Wiatr lewy +1,05*(OZ1+OZ2+OZ3+OZ4) Podnoszenie

Stan Graniczny Nośności - Krótkotrwałe



674:23:-1 - 1,15*G+0,75*Śnieg prawy, 0 lewy+1,50*Wiatr prawy +1,05*(OZ1+OZ2+OZ3+OZ4) Podnoszenie

2018-04-26 - 19:26 7.0 (94885)	NR ZLECENIA	NUMER RYSUNKU	SPORZĄDZIŁ:	KOMBINACJE OBCIĄŻEŃ	Strona 4/4
	Cetyniec		Budynek Mieszkalny Jednorodzinny	Rzut Konstrukcji Dachowej	
	NR TYPY KODU???			inż. Mirosław Stomski	REV.
	G1		Do Adaptacji		

Mirosław Słomski

(imię i nazwisko)

Gdańsk, dn. 27.04.2018r

(data)

Nr ew. POM/0328/POOK/13

(nr uprawnień)

POM/BO/0382/11

(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 budowlany konstrukcji dachu dla

budynku jednorodzinnego Cetyniec, sporządzony w dniu 27.04.2018,

został wykonany zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

inż. Mirosław Słomski
Upewnienia budowlane do projektowania
i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
nr ew.: POM/0328/POOK/13 i POM/0198/OVK/05

.....
(pieczęć wraz z podpisem)

Gdańsk, 27 grudnia 2013 r.

syg. akt. 159/POM/OKK/12

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust.1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów /t.j. Dz. U. z 2013 r. poz. 932/, w związku z art. 5 ustawy z dnia 28 lipca 2005 r. o zmianie ustawy-Prawo budowlane oraz o zmianie niektórych innych ustaw /Dz. U. z 2005 r. Nr 163 poz. 1364/, art. 12 ust. 3, **art.13 ust. 1 pkt 1, art. 14 ust. 1 pkt 2** ustawy z dnia 07 lipca 1994 r. Prawo budowlane /t. j. Dz. U. z 2010 r. Nr 243, poz. 1623/, **§ 12 pkt 1, § 3 ust. 1, § 17 ust. 1 pkt 1** rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 18 maja 2005 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie /Dz. U. z 2005 r. Nr 96 poz. 817/ oraz art. 104 Kodeksu postępowania administracyjnego /t.j. Dz.U. z 2013 r., poz. 267/, po ustaleniu, że zostały spełnione warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz po złożeniu egzaminu na uprawnienia budowlane z wynikiem pozytywnym

**Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna
Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa**
stwierdza, że:

Pan MIROSŁAW STANISŁAW SŁOMSKI
inżynier budownictwa
urodzony dnia 26.02.1978 r. w Lipnie

otrzymuje

UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny: POM/0328/POOK/13

do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

UZASADNIENIE

W związku z uwzględnieniem w całości żądania strony, na podstawie art. 107 § 4 K.p.a. odstępuje się od uzasadnienia decyzji. Zakres nadanych uprawnień budowlanych wskazano na odwołanie decyzji.

Pan Mirosław Stanisław Słomski upoważniony jest do:

I. Na podstawie art.12 ust.1 pkt 1, art. 13 ust. 4 ustawy Prawo budowlane, w specjalności konstrukcyjno-budowlanej, bez ograniczeń do:

- a) projektowania, sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego,
- b) sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych.

II. Na podstawie § 28 ust. 1 powołanego na wstępie rozporządzenia, w związku z § 3 ust. 1 oraz § 17 ust. 1 pkt 1, rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 18 maja 2005 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie /Dz.U. z 2005 r. Nr 96 poz. 817/, uprawnienia niniejsze uprawniają do :

- 1) sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, w zakresie specjalności niniejszych uprawnień (§ 3 ust. 1),
- 2) sporządzania projektu architektoniczno-budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu.

Pouczenie

Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w terminie 14 dni od daty jej doręczenia.

Skład orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej:



PRZEWODNICZĄCY
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej
Niedostatki
dr inż. Leszek Niedostatki

WICEPRZEWODNICZĄCY
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej
Drewnowski
mgr inż. Zbigniew Drewnowski

CZŁONEK
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej
Wesołowski
dr inż. Marek Wesołowski

Otrzymują:

1. Pan Mirosław Stanisław Słomski
83-330 Żukowo, Borkowo, ul. Szeroka 4
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
- 4.aa



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

POM-7CC-LTD-BBK *

Pan Mirosław Stanisław Słomski o numerze ewidencyjnym POM/BO/0382/11
adres zamieszkania Borkowo ul. Szeroka 4, 83-330 Żukowo Borkowo
jest członkiem Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2017-10-01 do 2018-09-30.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2017-08-29 roku przez:

Franciszek Rogowicz, Przewodniczący Rady Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

(Zgodnie art. 5 ust 2 ustawy z dnia 18 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 130 poz. 1450) dane w postaci elektronicznej opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu są równoważne pod względem skutków prawnych dokumentom opatrzonym podpisami własnoręcznymi.)

* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa www.piib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

PRZYKŁADOWA WYCENA KONSTRUKCJI DACHU „Cetyniec”

Założenia projektowe

- powierzchnia dachu – 255,86 m²
- podpora – wieniec żelbetowy
- kąt pochylenia dachu – 30^o,
- tarcica – sucha, impregnowana (FOBOS M-4) , 4 stronnie strugana w klasie C24
- rozstaw obliczeniowy wiązarów – do 1,0 m

Więźba z wiązarów prefabrykowanych (pas dolny stanowi strop drewniany)

Konstrukcja dachowa	<i>22 500,00 zł netto</i>
Materiały pomocnicze do montażu (stężenia deskowe 25x100, okucia ciesielskie, taśmy stężące)	<i>2 400,00 zł netto</i>
Razem	<i>24 900,00 zł netto</i>

ZALETY:

- Wybierając wiązary prefabrykowane otrzymujesz dach najwyższej jakości.
- Wybierając wiązary prefabrykowane nie musisz oddzielnie wykonywać kosztownego stropu drewnianego.
- Otrzymujesz konstrukcję z fabryki, z gwarancją,
- Montaż trwa kilka dni,

Podane ceny są cenami poglądowymi, każdy projekt konstrukcji zostanie indywidualnie skalkulowany i wyceniony, z montażem oraz transportem.

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	Krzynowtoga Mała	509 732 996	janusz.czapllicki@op.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	lsieracki@castor.net.pl
ROMAN K&K Sp. z o.o.	ul. Wysockiego 8	17-100	Bielsk Podlaski	574 528 455	wiazary.roman@gmail.com
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	woiciechskora@sawe.pl
PROFI-CAN	ul. Jaworzniak 12	42-595	Siemonia	32 287 66 59	profican@gmail.com
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	51-502	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 6a	59-230	Prochowice	76 858 56 86	westmall@westmall.com.pl
INTER-LERS	ul. Czarnieckiego 8	62-270	Kłeco 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	Odołań 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
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
PARTNER	ul. Przyszłości 20	70-893	Szczecin	91 462 17 20	info@partner.szczecin.pl
KUDRA I SPÓŁKA	ul. Lubieszynska 6	72-006	Mierzyn k/ Szczecina	91 311 50 32	biuro@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	Żdrada 8A	84-100	Puck	58 673 82 81	kontakt@zdrabud.pl
SZUWAŁA WIĄZARY	ul. Bydgoska 48	86-050	Solec Kujawski	602 665 634	biuro@szuwalawiazary.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
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	Rychłowiec 21B	98-300	Wieluń	43 842 86 00	kontakt@wiazar.pl
HANTVERKARPOOLEN	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
INTER-LERS o/ Lublin	ul. Wojciechowska 7	20-704	Lublin	48 606 970 683	wyceny@inter-lers.pl
SAWE	Al. Niepodległości 10	23-200	Kraśnik Lubelski	606 650 199	krasnik@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.wianiak@wiazar-system.pl
WIĄZARY BURKIETOWICZ	ul. Wincentego Pola 10	58-500	Jelenia Góra	609 408 408	m.myrlak@burkietowicz.pl
WIĄZAR-SYSTEM o/Legnica	ul. Jaworzyńska 261 p. 18	59-220	Legnica	530 305 183	k.lindmajer@wiazar-system.pl
INTER-LERS o/Poznań	ul. Kopanina 28/32	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
WIĄZARY BURKIETOWICZ	ul. 5 stycznia 2/2	64-200	Wolsztyn	68 384 27 20	a.przadka@burkietowicz.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

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