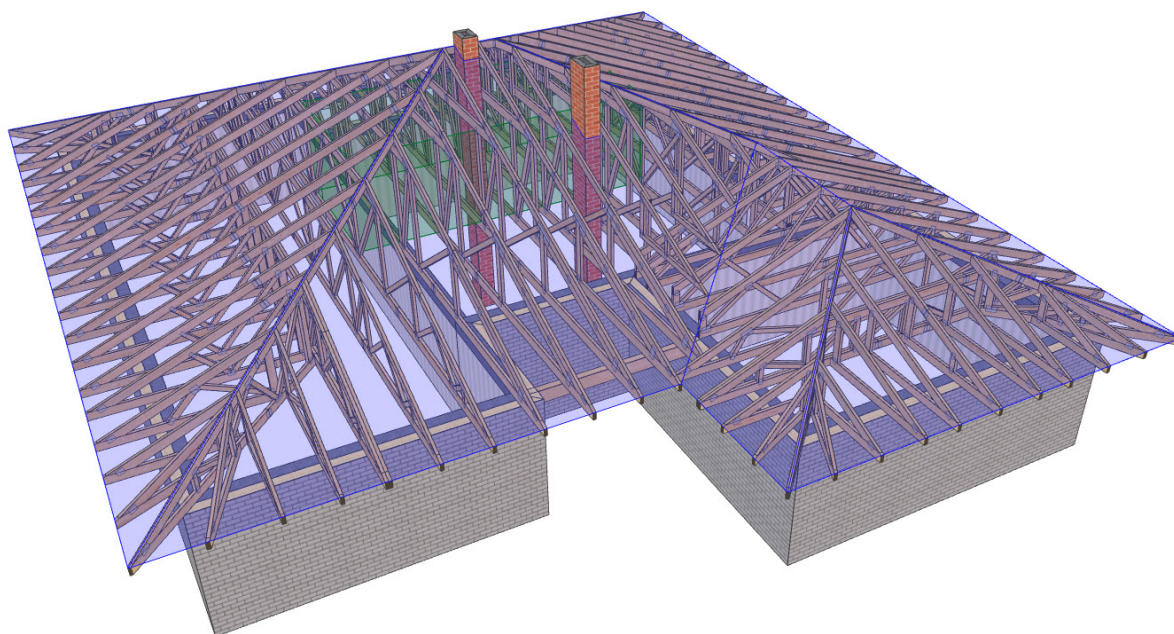
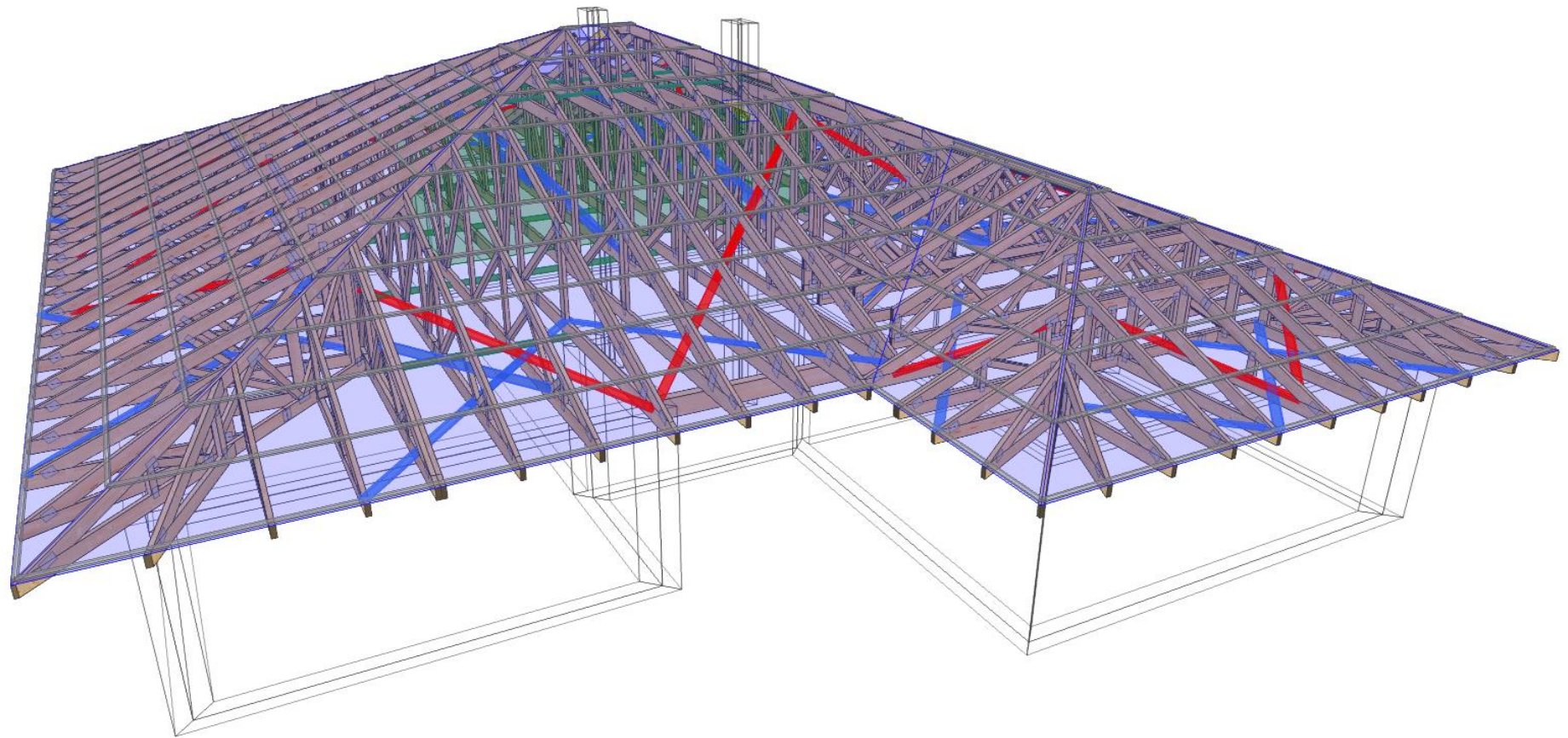


PROJEKT GOTOWEJ WIĘZBY DACHOWEJ

DOMU JEDNORODZINNEGO „Z 378”

WIĄZARY Z LITEGO DREWNA ŁĄCZONE PŁYTKAMI KOLCZASTYMI





NAZWA
OBIEKTU Dom jednorodzinny Z378

ADRES
OBIEKTU do adaptacji

TYTUŁ RYSUNKU Widok 3D konstrukcji dachu

PROJEKTOWAŁ Józef Wolczański

SKALA:

OPRACOWAŁ mgr inż. Barbara Silkowska

DATA:
16.11.2021

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 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 zgodnie z obowiązującą normą, są oznakowane własnym znakiem identyfikacyjnym, stale wytłoczonym na płytkach.
5. Lista autoryzowanych zakładów produkcyjnych oraz ich punktów dystrybucji znajduje się na ostatniej stronie opracowania.
6. Montaż konstrukcji trwa od jednego do kilku dni.
7. Wieszary można zamówić w zakładzie prefabrykacji w dwóch wariantach:
 - a) z montażem wykonanym przez producenta,
 - b) z własnym montażem przez 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. 76-862 89 88, e-mail: kontakt@mitek.pl

*www.mitek.pl
www.dachymitek.pl*

Informacje dotyczące wyników obliczeń, kopie projektów do pozwolenia na budowę, aktualne zaświadczenie z Izby Inżynierów Budownictwa itp.

OPIS TECHNICZNY

1. Przedmiot opracowania

Przedmiotem opracowania jest projekt konstrukcji dachu budynku jednorodzinny „Z378”. Zgodnie z interpretacją ustawy projekt przeznaczony jest do wielokrotnego zastosowania (tzw. projekt typowy). Po przystosowaniu do warunków konkretnej inwestycji, może stanowić część projektu architektoniczno-budowlanego zatwierdzanego w decyzji o pozwoleniu na budowę, 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 wraz z późniejszymi zmianami.

2. Podstawa opracowania

Niniejszy projekt opracowano w oparciu o:

- obowiązujące przepisy i normy budowlane oraz oprogramowanie inżynierskie „Pamir”,
- okucia stalowe firmy „Simpson Strong-Tie”
- podkłady rysunkowe.

3. Obowiązujące normy budowlane

- PN-EN 1990:2004 - Eurokod: Podstawy projektowania konstrukcji.
- PN-EN 1991-1-1:2004 - Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje. Oddziaływania ogólne. Ciężar objętościowy, ciężar własny, obciążenia użytkowe w budynkach.
- PN-EN 1991-1-3:2005 - Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje. Obciążenie śniegiem.
- PN-EN 1991-1-4:2008 - Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje. Oddziaływania wiatru.
- PN-EN 1995-1-1:2010 - Eurokod 5 - Projektowanie konstrukcji drewnianych. Postanowienia ogólne. Reguły ogólne i reguły dotyczące budynków.
- PN-EN 14250 - Konstrukcje drewniane. Wymagania produkcyjne dotyczące prefabrykowanych elementów konstrukcyjnych łączonych płytkami kolczastymi.
- PN-EN 14545 – Konstrukcje drewniane. Łączniki typu wkładek i pierścieni. Wymagania.

4. Ogólne dane o rozwiązaniach konstrukcyjno - materiałowych

Konstrukcję dachu typu wielospadowego dla obiektu zaprojektowano z prefabrykowanych wiązarów drewnianych. Kąt nachylenia dachu wynosi 22°. Maksymalny rozstaw osiowy wiązarów wynosi 100 cm. Tarcica konstrukcyjna o grubości 45 mm. Połączenia węzłów wiązarów zaprojektowano na płytki kolczaste Mitek typu GNA20, T150, M14. Połączenia montażowe konstrukcji dachu z konstrukcją nośną ścian projektuje się za pomocą stalowych łączników i okuć budowlanych dla więźb dachowych. Posadowienie wiązarów należy wykonać na poziomie +2,82m. Część strychową o szerokości 3,2m i wysokości maksymalnej 2,2m należy obić płytami, np. OSB 22mm oraz wykonać przewiązki co 60cm w poziomie pasa dolnego.

5. Odporność na korozję biologiczną

Projektowana konstrukcja zgodnie z EN 335:2013-07, powinna mieć trwałość naturalną oraz odpowiadać klasie drewna min. C24, suszonego do wilgotności 18%. Tarcicę należy zabezpieczyć środkami chroniącymi przed szkodliwym działaniem owadów, grzybów domowych i pleśniowych oraz ognia.

6. Wymagania dotyczące płytek kolczastych

Wiązary należy wyprodukować zgodnie z obowiązującą normą wykonawczą PN-EN 14250. Projektowane płytki kolczaste firmy Mitek Industries Polska należy wprasować w tarcicę za pomocą pras hydraulicznych, z zastosowaniem stołów montażowych w przeznaczonym do tego zakładzie prefabrykacji. Lista zakładów prefabrykujących wiązary dachowe została dołączona do niniejszego opracowania.

7. Montaż wiązara na podporze

a) Połączenie wiązara z wieńcem żelbetowym

Połączenie wiązarów z wieńcem żelbetowym zaprojektowano za pomocą kątowników ACRL10520 w ilości 2szt./węzeł. Każdy z kątowników należy zakotwić do wieńca żelbetowego kotwą mechaniczną min. M10x110, natomiast z dźwigarem drewnianym gwoździami pierścieniowymi 4,0x35 dla podpory nieprzesuwnej i śrubą M10 dla podpory przesuwnej, zgodnie z zaleceniami producenta.

8. Stężenia ukośne

Stężenia o przekroju 32x120mm mocować do krzyżulców w węzłach pod kątem 45 stopni, gwoździami pierścieniowymi 3,2 x 80 w ilości min. 2szt.

9. Stężenia wzdłużne

Stężenia wzdłużne pasa dolnego zaprojektowano z elementów drewnianych o przekroju 32x120mm. Stężenia mocować wg rysunków do wiązarów pośrednich w węzłach, gwoździami pierścieniowymi 3,2 x 80 w ilości min 2szt. Rozstaw pośredni nie powinien przekraczać 3,0m.

Stężenia wzdłużne pasa górnego zaprojektowano z elementów drewnianych o przekroju 32x120mm. Stężenia mocować wg rysunków do wiązarów pośrednich w węzłach, gwoździami pierścieniowymi 3,2 x 80 w ilości min 2szt.

10. Wytyczne montażu konstrukcji

- Wiązary należy montować dźwigiem z wykorzystaniem trawersu lub zawiesia.
- Nie dopuszcza 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 wykonywania 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 obowiązującymi przepisami BHP.

Uwagi końcowe

- Zmiana zaprojektowanych płytek kolczastych GNA20, T150 lub M14, na inne, wymaga uzgodnienia z autorem projektu (Ustawa z dnia 4 lutego 1994r. O prawie autorskim i prawach pokrewnych, Art. 49 ust.2),
- Wiązary należy zamawiać w autoryzowanym zakładzie produkcyjnym wiązarów dachowych,
- Wiązary dachowe z płytkami kolczastymi GNA20, T150 lub M14, należy zabezpieczyć przed bezpośrednim oddziaływaniem wilgotnej atmosfery, śniegu lub agresywnymi związkami chemicznymi, które mogą być przyczyną korozji stali. W przeciwnym razie zaleca się stosowanie płytek kolczastych ze stali nierdzewnej,
- Bezpośrednio po montażu prefabrykowanych wiązarów, należy ułożyć warstwy pokrycia dachowego,
- Obliczenia konstrukcji dachu dostosowane do warunków dla:
 - strefy śniegowej 3
 - strefy wiatrowej 3, kategoria terenu I

11. Zestawienie obciążeń. Obliczenia statyczno - wytrzymałościowe

Zestawienie obciążeń dopuszczalnych dla więźarów

Pas górny		Obciążenie charakterystyczne
		[kN/m ²]
1.	Dachówka ceramiczna	0,75
2.	Łaty 40x60 mm co 32cm	0,06
3.	Kontrłata 30x50 mm	0,01
SUMA:		0,82

Pas dolny		Obciążenie charakterystyczne
		[kN/m ²]
1.	Wełna mineralna Rockwool Toprock 25cm	0,25
2.	Płyta GFK na ruszcie	0,17
SUMA:		0,42

Pas dolny - strych		Obciążenie charakterystyczne
		[kN/m ²]
1.	Płyta OSB/3 22mm	0,18

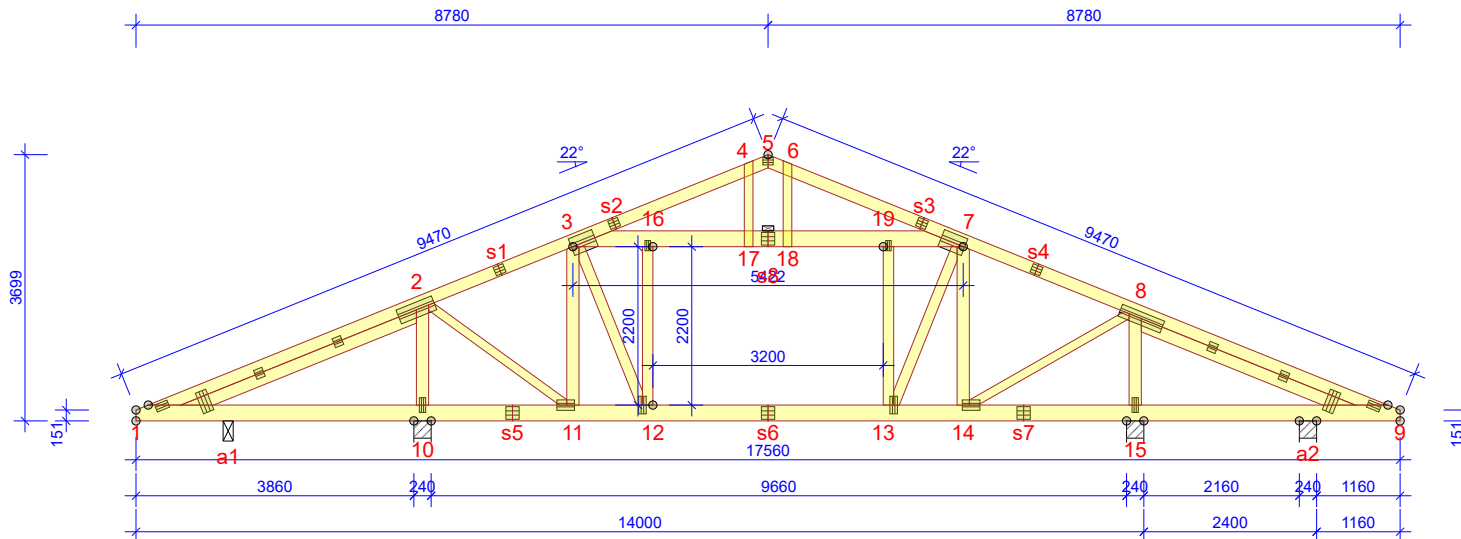
1.	Obciążenie zmienne (pas dolny)	1,50 [kN/m ²]
----	---------------------------------------	----------------------------------

Obciążenie śniegiem	
Strefa obciążenia śniegiem	3
Wysokość nad poziomem morza	300 m n. p. m.
Wartość charakterystyczna obciążenia s_k	1,20 [kN/m ²]
Współczynnik ekspozycji C_e	1,0
Współczynnik termiczny C_t	1,0

Obciążenie wiatrem	
Strefa obciążenia wiatrem	3
Kategoria terenu	1
Wysokość nad poziomem morza	300 m n. p. m.
Wartość podstawowa ciśnienia prędkości wiatru $q_{b,0}$	0,30 [kN/m ²]
Wysokość budynku do kalenicy	6,91 m

G1a - 1szt.1warstw

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



WYTYCZNE OGÓLNE

KONSTRUKCJA ZOSTAŁA OBLICZONA PRZY UŻYCIU PROGRAMU KOMPUTEROWEGO "MITEK PAMIR", Mitek Polska - Barbara - LICENSE: 9106
 NORMA DO PROJEKT.: PN-EN 1995-1-1:2010 + NA PEŁNE REZULTATY OBLICZEŃ DOSTĘPNE NA WYDR. OBLICZEŃ

USTAWIENIA OGÓLNE

GRUBOŚĆ TARCICY (mm): 60
 CIĘŻAR WIĄZARA (kg/warstwę): 379
 ROZSTAW WIĄZARÓW (mm): 950
 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)): 783 N/m²
 OBC. ZMIENNE POZA POMIESZCZENIEM: 500
 OBC. ZMIENNE WEWNĄTRZ POMIESZCZENIA: 1500
 OBC. ZMIENNE NA JEŃCIE: 500
 OBC. STAŁE NA DACHU: 820
 OBC. STAŁE NA SUFICIE: 300
 OBC. STAŁE NA SUFICIE WYSTAWIONYM: 400
 OBC. STAŁE NA PODŁODZE PODDASZA: 420
 OBC. STAŁE NA SUFICIE PODDASZA: 300
 OBC. STAŁE NA SŁUPKU PODDASZA: 300
 DODANO CIĘŻAR WŁASNY

REAKCJE PODPOROWE (N) (SGN)

WEZŁ nr	KIER.	KO S/D	KO Ś	KO K	KO K	KO CH	P-SZER
		MAX	MAX	MAX	MIN	MAX	mm
10	POZ.	0	0	-2954	-	0	
10	PION.	14070	26538	27225	6429	17647	147
15	PION.	14678	27741	28459	6504	19042	156
a1	PION.	4051	7149	8017	707	4111	19
a2	PION.	2986	5194	5902	-244	3641	14

MAX UGIĘCIE (mm) (SGU)

WEZŁ nr	PION.	POZ.	KO NR
s6	10,4	0,4	1002:2 (Wfin)
s6-13	10,4	0,4	1002:2 (Wfin)
s2-5	6,3	1,8	1113:3:2 (Wfin)

UGIĘCIA W INN. PUNKTACH - ZOBACZ WYDR. OBLICZEŃ

TARCICA GRUBOŚĆ 60 mm				
WIĄZAR-OD - DO	WYSOKOŚĆ mm	KLASA	STĘŻENIE mm/szt.	CSI %
1-2	170	C24		16
5-9	170	C24	345	51
1-5	170	C24	345	44
8-9	170	C24		16
1-9	220	C24	3000	52
3-7	220	C24	1	44
12-16	145	C24	Brak	19
13-19	145	C24	Brak	13
2-10	170	C24	Brak	40
2-11	120	C24	Brak	33
3-11	170	C24	Brak	55
3-12	145	C24	Brak	18
7-13	145	C24	Brak	15
7-14	170	C24	Brak	48
4-17	120	C24	Brak	3
8-14	120	C24	Brak	40
8-15	170	C24	Brak	36
6-18	120	C24	Brak	3

ŁĄCZNIKI - BEZ ZŁ. NA DŁUG.				
WEZŁ nr	PLYTKA TYP	SZER. mm	DLUG. mm	CSI %
1	GNA20	105	184	49
2:1	T150	206	530	89
2:2	GNA20	132	124	32
2:3	GNA20	132	124	39
2:4	GNA20	154	307	60
3	T150	248	350	88
5	T150	102	144	56
7	T150	248	350	74
8:1	T150	176	630	87
8:2	GNA20	132	124	32
8:3	GNA20	132	124	32
8:4	GNA20	154	307	34
9	GNA20	105	184	49
10	T150	88	205	64
11	T150	145	245	88
12	GNA20	105	246	86
13	GNA20	105	246	87
14	T150	145	245	86
15	T150	88	205	66
16	GNA20	76	143	57
19	GNA20	76	143	57

TOLERANCJA POŁOŻENIA ŁĄCZNIKA: 5 mm

ŁĄCZNIKI - ZŁ. NA DŁUG.				
WEZŁ nr	PLYTKA TYP	SZER. mm	DLUG. mm	CSI %
s1	T150	124	144	28
s2	T150	124	144	23
s3	T150	124	144	23
s4	T150	124	144	32
s5	T150	176	185	15
s6	T150	176	185	76
s7	T150	176	185	15
s8	T150	176	185	15

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

	NAZWA OBIEKTU	Dom jednorodzinny Z378	
	ADRES OBIEKTU	do adaptacji	
TYTUŁ RYSUNKU	Wiązar prefabrykowany G1		
PROJEKTOWAŁ	Józef Wolczański		SKALA: 1:105
OPRACOWAŁ	mgr inż. Barbara Silkowska		DATA: 16.11.2021
SPRAWDZIŁ			NR RYS:

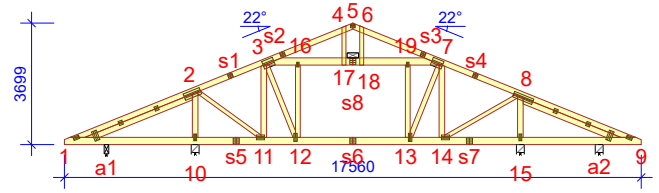
Obliczenia więzara wykonano na programie komputerowym MiTek PamiR

Wersja: 10.0 SR2 (47404)

Program opracowany przez: MiTek Europa

ID projektu

Norma projektu : G1
 Klient : Dom jednorodzinny Z378
 : do adaptacji
 : Józef Wołczański
 Nr zlecenia : Z378_2021_fin
 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 950 mm
 Ilość warstw 1
 Łącz. w całość: Poziomie terenu

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 820 N/m²
 Sufit 300 N/m²
 Pas dolny wystawiony 400 N/m²
 Strop 420 N/m²
 Sufit poddasz 300 N/m²
 Słupki poddasza 300 N/m²

Dodany został ciężar własny

Obciążenie zmienne

ID	Typ	Wartość N/m ²	Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Dystrybucja mm
OZ2	Poza pomieszczeniem	500	1	1201	1	7035	5834
OZ2	Poza pomieszczeniem	500	9	-7035	9	-1201	5834
OZ3	Wewnątrz pomieszczenia	1500	1	7180	9	-7180	3200
OZ4	Jętką	500	3	668	3	2381	1713
OZ4	Jętką	500	7	-2381	7	-668	1713
OZ4	Jętką	500	3	2501	7	-2501	420

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
 Bariereka śnieżna - Lewy Nie
 Bariereka śnieżna - Prawy Nie

Obciążenie wiatrem

Kategoria terenu 1. Otwarty bez przeszkód
 qp(z) 783 N/m²
 Szerokość budynku 17560 mm
 Wysokość budynku 6910 mm
 Długość budynku 19000 mm
 Wiatr wewnętrzny - automatycznie Nie
 Otwory w ścianach budynku: Brak otworów

Obciążenie człowiekiem

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

Obciążenia specjalne**Obciążenie skupione**

Wzrost Numer	Odsunięcie mm	Grupa tarczycy	Nazwa	Dół	Właściwości dodatkowe	POZ. N	PION. N	MOM. kNm	Typ przypadku obciążenia???
5	0	Pas górny	KU10	Nie	Tak		178		Stale
							178		Stale (Podnoszenie)
							0		OZ1
							178		Śnieg równomiernie
							174		Śnieg lewy (μ1 lewo, 0,5μ1 prawo)
							170		Śnieg lewy (μ1 lewo, 0μ1 prawo)
							349		Wyjątkowy śnieg lewy
							341		Wyjątkowy śnieg lewy, 0 prawy
							174		Śnieg prawy (μ1 prawo, 0,5μ1 lewo)
							170		Śnieg prawy (μ1 prawo, 0μ1 lewo)
							349		Wyjątkowy śnieg prawy
							341		Wyjątkowy śnieg prawy, 0 lewy
							-215		Wiatr na szczyt
							-215		Wiatr na szczyt prawy permutacja
							-215		Wiatr na szczyt lewy permutacja
							-179		Wind along front (pressure)
							-179		Wind along front (pressure, right permutation)
							-179		Wind along front (pressure, left permutation)
							-179		Wind along front (suction)
							-179		Wind along front (suction, left permutation)
							-179		Wind along front (suction, right permutation)
							-215		Wind along rear (pressure)
							-215		Wind along rear (pressure, right permutation)
							-215		Wind along rear (pressure, left permutation)
							-215		Wind along rear (suction)
							-215		Wind along rear (suction, left permutation)
							-215		Wind along rear (suction, right permutation)
							-198		Wiatr lewy (parcie, permutacja 1)
							-198		Wiatr lewy (parcie, permutacja 2)
							-198		Wiatr lewy (parcie, permutacja 3)
							-198		Wiatr lewy (parcie, permutacja 4)
							-198		Wiatr lewy (podrywanie)
							-198		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 1)
							-198		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 2)
							-198		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 3)
							-198		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 4)
							-198		Wiatr prawy (parcie, permutacja 1)
							-198		Wiatr prawy (parcie, permutacja 2)
							-198		Wiatr prawy (parcie, permutacja 3)
							-198		Wiatr prawy (parcie, permutacja 4)
							-198		Wiatr prawy (podrywanie)
							-198		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 1)
							-198		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 2)
							-198		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 3)
							-198		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 4)

Kombinacje obciążeń

ID	Stan	Czas trwania obciążenia	Nazwa
1	Stale		1,35*Stale
4	Średniotrwałe		1,15*Stale + 1,50*Śnieg równomiernie + 1,05*(OZ1 + OZ2 + OZ3 + OZ4)
5	Krótkotrwałe		1,00*Stale (Podnoszenie) + 1,50*Wiatr na szczyt
8	Średniotrwałe		1,15*Stale + 0,75*Śnieg równomiernie + 1,50*OZ1 + 1,05*(OZ2 + OZ3 + OZ4)
14	Średniotrwałe		1,15*Stale + 0,75*Śnieg równomiernie + 1,05*(OZ1 + OZ2 + OZ4) + 1,50*OZ3
17	Średniotrwałe		1,15*Stale + 0,75*Śnieg równomiernie + 1,05*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 1,50*OZ4
20	Chwilowe		1,15*Stale + 1,50*Człowiek na lewym pasie górnym
21	Chwilowe		1,15*Stale + 1,50*Człowiek na prawym pasie górnym
22	Chwilowe		1,15*Stale + 1,50*Człowiek na pasie dolnym + 1,05*(OZ1 + OZ2 + OZ3 + OZ4)
61:1	Krótkotrwałe		1,00*Stale (Podnoszenie) + 1,50*Wiatr na szczyt lewy permutacja + 1,05*(OZ1 + OZ2 + OZ3 + OZ4)
501:1	Średniotrwałe		1,15*Stale + 1,50*Śnieg lewy (μ1 lewo, 0,5μ1 prawo) + 1,05*(OZ1 + OZ2 + OZ3 + OZ4)
501:2	Średniotrwałe		1,15*Stale + 1,50*Śnieg prawy (μ1 prawo, 0,5μ1 lewo) + 1,05*(OZ1 + OZ2 + OZ3 + OZ4)
506:1	Średniotrwałe		1,15*Stale + 0,75*Śnieg lewy (μ1 lewo, 0μ1 prawo) + 1,50*OZ1 + 1,05*(OZ2 + OZ3 + OZ4)
506:2	Średniotrwałe		1,15*Stale + 0,75*Śnieg prawy (μ1 prawo, 0μ1 lewo) + 1,50*OZ1 + 1,05*(OZ2 + OZ3 + OZ4)
514:1	Średniotrwałe		1,15*Stale + 0,75*Śnieg lewy (μ1 lewo, 0μ1 prawo) + 1,05*(OZ1 + OZ2 + OZ4) + 1,50*OZ3
514:2	Średniotrwałe		1,15*Stale + 0,75*Śnieg prawy (μ1 prawo, 0μ1 lewo) + 1,05*(OZ1 + OZ2 + OZ4) + 1,50*OZ3
672:1	Krótkotrwałe		1,15*Stale + 1,50*Śnieg lewy (μ1 lewo, 0μ1 prawo) + 0,90*Wiatr lewy (parcie, permutacja 1) + 1,05*(OZ1 + OZ2 + OZ3 + OZ4)
672:2	Krótkotrwałe		1,15*Stale + 1,50*Śnieg lewy (μ1 lewo, 0μ1 prawo) + 0,90*Wiatr lewy (parcie, permutacja 2) + 1,05*(OZ1 + OZ2 + OZ3 + OZ4)
672:3	Krótkotrwałe		1,15*Stale + 1,50*Śnieg lewy (μ1 lewo, 0μ1 prawo) + 0,90*Wiatr lewy (parcie, permutacja 3) + 1,05*(OZ1 + OZ2 + OZ3 + OZ4)
672:4	Krótkotrwałe		1,15*Stale + 1,50*Śnieg lewy (μ1 lewo, 0μ1 prawo) + 0,90*Wiatr lewy (parcie, permutacja 4) + 1,05*(OZ1 + OZ2 + OZ3 + OZ4)
672:5	Krótkotrwałe		1,15*Stale + 1,50*Śnieg lewy (μ1 lewo, 0μ1 prawo) + 0,90*Wiatr prawy (parcie, permutacja 1) + 1,05*(OZ1 + OZ2 + OZ3 + OZ4)
672:6	Krótkotrwałe		1,15*Stale + 1,50*Śnieg lewy (μ1 lewo, 0μ1 prawo) + 0,90*Wiatr prawy (parcie, permutacja 2) + 1,05*(OZ1 + OZ2 + OZ3 + OZ4)

Parametry tarcicy

Grupa tarcicy	Węzły	Przekrój poprzeczny mm	Klasa	Stężenie mm/szt.	SSI %	KO Nr	CSI %	KO Nr	Typ CSI
Krzyżulec	4-17	60x120	C24	Brak	1	672:3	3	17	Maks. złożony CSI
Krzyżulec	6-18	60x120	C24	Brak	1	672:23	3	17	Maks. złożony CSI
Pas górny Prawy	5-9	60x170	C24	345	26	501:2	51	4	Maks. złożony CSI
Pas górny Lewy	1-5	60x170	C24	345	26	501:1	44	4	Maks. złożony CSI
Słupek pomieszczenia Lewy	12-16	60x145	C24	Brak	2	501:2	19	4	Maks. złożony CSI
Krzyżulec	8-15	60x170	C24	Brak	1	4	36	4	Maks. złożony CSI
Krzyżulec	2-10	60x170	C24	Brak	1	674:23	40	4	Maks. złożony CSI
Krzyżulec	7-14	60x170	C24	Brak	4	4	48	4	Maks. złożony CSI
Krzyżulec	3-11	60x170	C24	Brak	4	4	55	4	Maks. złożony CSI
Krzyżulec	2-11	60x120	C24	Brak	2	4	33	4	Maks. złożony CSI
Krzyżulec	8-14	60x120	C24	Brak	3	4	40	4	Maks. złożony CSI
Krzyżulec	7-13	60x145	C24	Brak	1	1	15	514:1	Maks. złożony CSI
Pas dolny	1-9	60x220	C24	3000	41	4	52	514:2	Maks. złożony CSI
Jętka	3-7	60x220	C24	1	7	4	44	514:2	Maks. złożony CSI
Krzyżulec	3-12	60x145	C24	Brak	1	1	18	514:2	Maks. złożony CSI
Pas górny Prawy	8-9	60x170	C24		15	672:23	16	672:23	Maks. złożony CSI
Słupek pomieszczenia Prawy	13-19	60x145	C24	Brak	2	514:1	13	672:3	Maks. złożony CSI
Pas górny Lewy	1-2	60x170	C24		14	672:3	16	672:3	Maks. złożony CSI

Łącznik

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

Max tolerancja położenia łącznika: 5 mm
Max effective handling length: 17401 mm

Węzeł Numer	Łącznik Typ	Rozmiar Szerokość	Długość	CSI %
1	GNA20	105	184	49
2:1	T150	206	530	89
2:2	GNA20	132	124	32
2:3	GNA20	132	124	39
2:4	GNA20	154	307	60
3	T150	248	350	88
5	T150	102	144	56
7	T150	248	350	74
8:1	T150	176	630	87
8:2	GNA20	132	124	32
8:3	GNA20	132	124	32
8:4	GNA20	154	307	34
9	GNA20	105	184	49
10	T150	88	205	64
11	T150	145	245	88
12	GNA20	105	246	86
13	GNA20	105	246	76
14	T150	145	245	87
15	T150	88	205	66
16	GNA20	76	143	57
19	GNA20	76	143	57
s1	T150	124	144	28
s2	T150	124	144	23
s3	T150	124	144	23
s4	T150	124	144	32
s5	T150	176	185	15
s6	T150	176	185	76
s7	T150	176	185	15
s8	T150	176	185	15

Obciążenia skupione w każdej kombinacji obciążeń (SGN)

Węzeł Numer	KO Nr	Grupa tarcicy	Odsunięcie mm	Pion. N	Poz. N	Moment kNm	Typ obciążenia
5	1	Pas górny	0	240			Obciążenie stałe
	4			471			Złożony
	5			-145			Złożony
	8			337			Złożony
	14			337			Złożony
	17			337			Złożony
	20			204			Obciążenie stałe
	21			204			Obciążenie stałe
	22			203			Złożony
	61:1			-145			Złożony

Obciążenie skupione w każdej kombinacji obciążeń (SGN)

Węzeł Numer	KO Nr	Grupa tarcicy	Odsunięcie mm	Pion. N	Poz. N	Moment kNm	Typ obciążenia
5	501:1	Pas górny	0	465			Złożony
	501:2			465			Złożony
	506:1			331			Złożony
	506:2			331			Złożony
	514:1			331			Złożony
	514:2			331			Złożony
	672:1			281			Złożony
	672:2			281			Złożony
	672:3			281			Złożony
	672:4			281			Złożony
	672:5			281			Złożony
	672:6			281			Złożony
	672:7			281			Złożony
	672:8			281			Złożony
	672:17			281			Złożony
	672:18			281			Złożony
	672:19			281			Złożony
	672:20			281			Złożony
	672:21			281			Złożony
	672:22			281			Złożony
	672:23			281			Złożony
	672:24			281			Złożony
	673:1			293			Złożony
	673:2			293			Złożony
	673:3			293			Złożony
	673:4			293			Złożony
	673:5			293			Złożony
	673:6			293			Złożony
	673:7			293			Złożony
	673:8			293			Złożony
	674:1			35			Złożony
	674:2			35			Złożony
	674:3			35			Złożony
	674:4			35			Złożony
	674:5			34			Złożony
	674:6			34			Złożony
	674:7			34			Złożony
	674:8			34			Złożony
	674:17			35			Złożony
	674:18			35			Złożony
	674:19			35			Złożony
	674:20			35			Złożony
	674:21			34			Złożony
	674:22			34			Złożony
	674:23			34			Złożony
	674:24			34			Złożony
5	20	Pas górny Lewy	-1554	1500			Obciążenie człowiekiem
5	21	Pas górny Prawy	1554	1500			Obciążenie człowiekiem
9	22	Pas dolny	-2480	1500			Obciążenie człowiekiem
1	2000	Pas dolny	8780	1000			Drgania

Maks/Min reakcje podporowe (SGN)

Węzeł Numer	Kier.	Stałe N	KO	Dług. N	KO	Śred. N	KO	Krót. N	KO	Chwi. N	KO	
10	POZ.	Max	0	-	0	-	0	-	2954	674:7	0	-
		Min	0	-	0	-	0	-	-2954	674:3	0	-
10	PION.	Max	14070	1	0	-	26538	4	27225	673:3	17647	22
		Min	14070	1	0	-	17920	506:2	6429	5	12036	21
15	PION.	Max	14678	1	0	-	27741	4	28459	673:5	19042	22
		Min	14678	1	0	-	18730	506:1	6504	5	12568	20
a1	PION.	Max	4051	1	0	-	7149	4	8017	673:5	4111	22
		Min	4051	1	0	-	4347	514:2	707	674:20	3125	20
a2	PION.	Max	2986	1	0	-	5194	4	5902	673:1	3641	22
		Min	2986	1	0	-	2881	514:1	-244	674:8	2168	21

Wiązar

Węzeł Numer	Aktualnie mm	Wymag. szerokość mm	KO	Wymag. pow. efektywna mm ²	kc90	fc,k N/mm ²	Timber resistance N	CSI %
10	240	147	4	12420	1,50	2,5	41538	63,9
15	240	156	4	12960	1,50	2,5	41538	66,8
a1	140	19	4	3420	1,50	2,5	27692	25,9
a2	240	14	673:1	2520	1,50	2,5	46731	12,7

Max ugięcie (SGU)

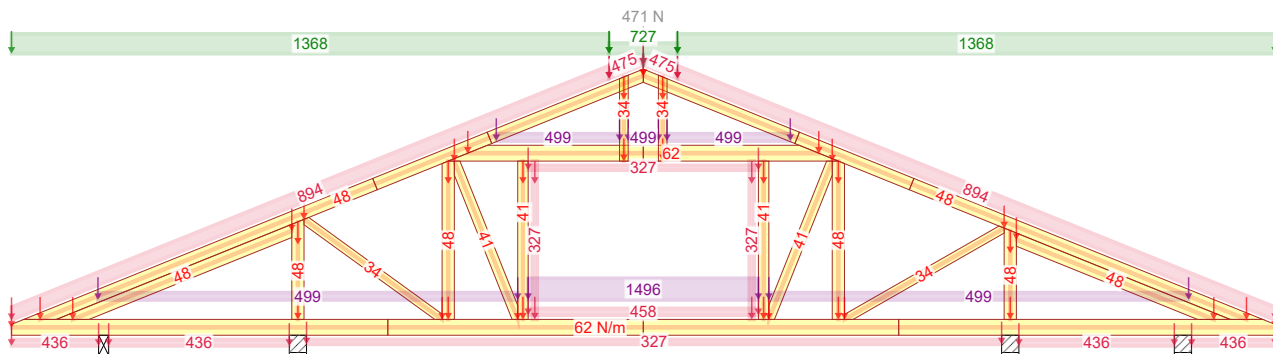
Typ przypadku obciążenia???: Złożony

Sytuacja	Element Węzły	Kombinacja obciążeń	Deformacja Pionowo mm	Deformacja Poziomo mm
Winst	s6	1002:1	6,9	0,3
Winst	s6-13	1002:1	6,9	0,3
Winst	s6-12	1002:1	6,8	0,2
Winst	s3-5	1002:1	5,1	-0,9
Winst	s2-5	1002:1	4,6	1,1
Winst	s3	1012:2:1	4	-0,7
Wfin	s6	1002:2	10,4	0,4
Wfin	s6-13	1002:2	10,4	0,4
Wfin	s6-12	1002:2	10,3	0,3
Wfin	s3-5	1002:2	7,4	-1,3
Wfin	s2-5	1002:2	6,6	1,5
Wfin	s3	1012:2:2	5,9	-1

Maks/Min reakcje podporowe (SGU)

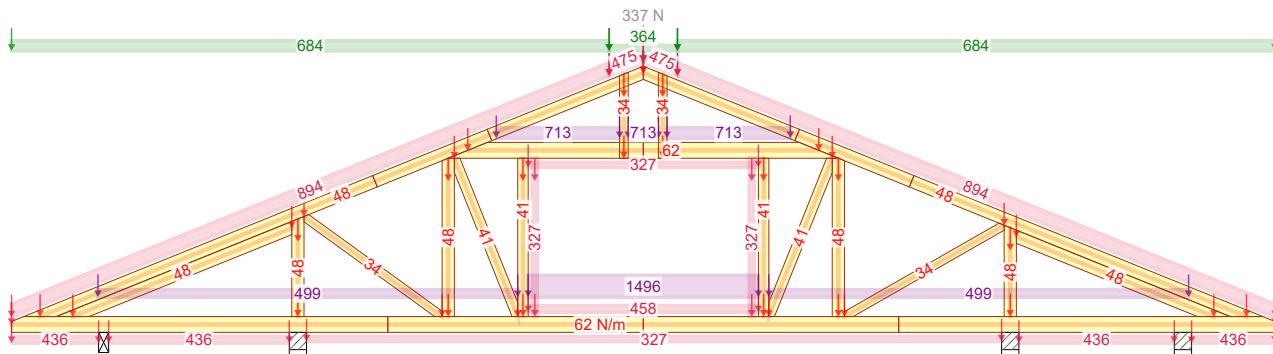
Węzeł Numer	KO	Kier.	Reakcja podporowa N
10	1113:7:1	POZ. Max	1969
	1113:3:1	Min	-1969
10	1002:1	PION. Max	20159
	1000:1	Min	10434
15	1002:1	PION. Max	21102
	1000:1	Min	10903
a1	1002:1	PION. Max	5448
	1113:20:1	Min	1182
a2	1002:1	PION. Max	3934
	1113:8:1	Min	348

Stan Graniczny Nośności - Średniotrwałe



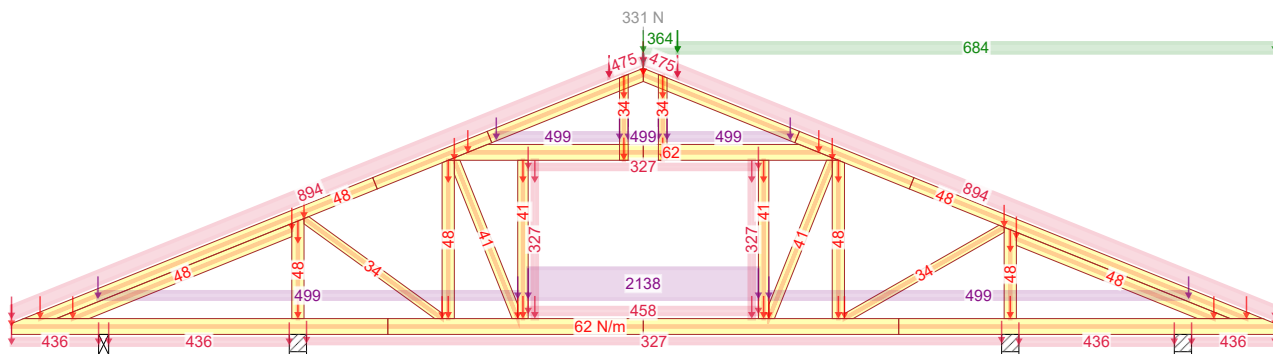
4 - 1,15*Stałe + 1,50*Śnieg równomiernie + 1,05*(OZ1 + OZ2 + OZ3 + OZ4)

Stan Graniczny Nośności - Średniotrwałe



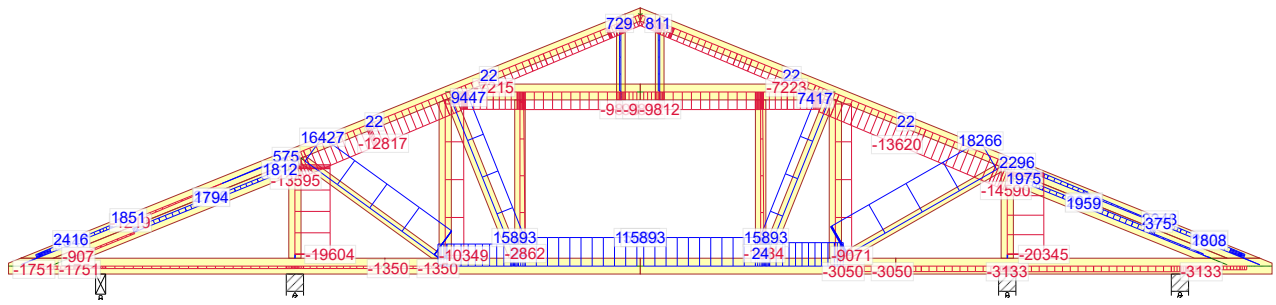
17 - 1,15*Stałe + 0,75*Śnieg równomiernie + 1,05*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 1,50*OZ4

Stan Graniczny Nośności - Średniotrwałe



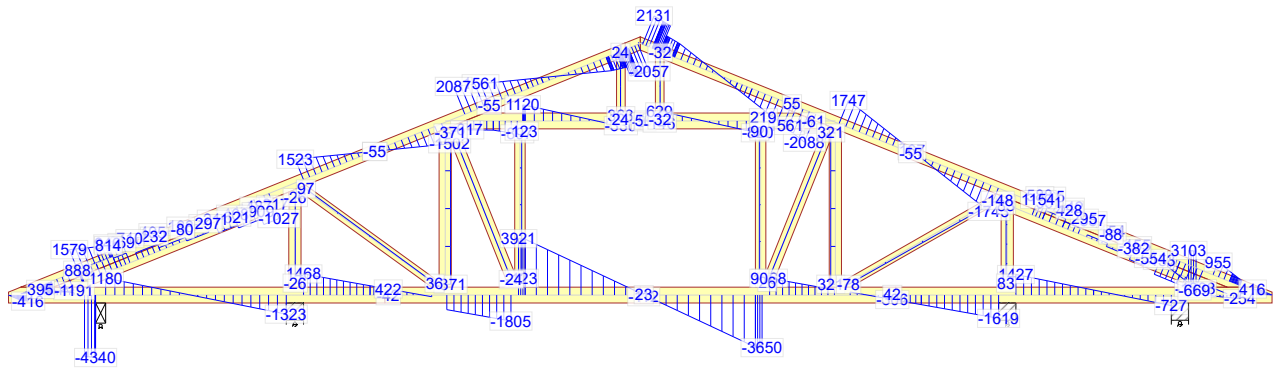
514:2 - 1,15*Stałe + 0,75*Śnieg prawy (μ_1 prawo, $0\mu_1$ lewo) + 1,05*(OZ1 + OZ2 + OZ4) + 1,50*OZ3

Siła osiowa



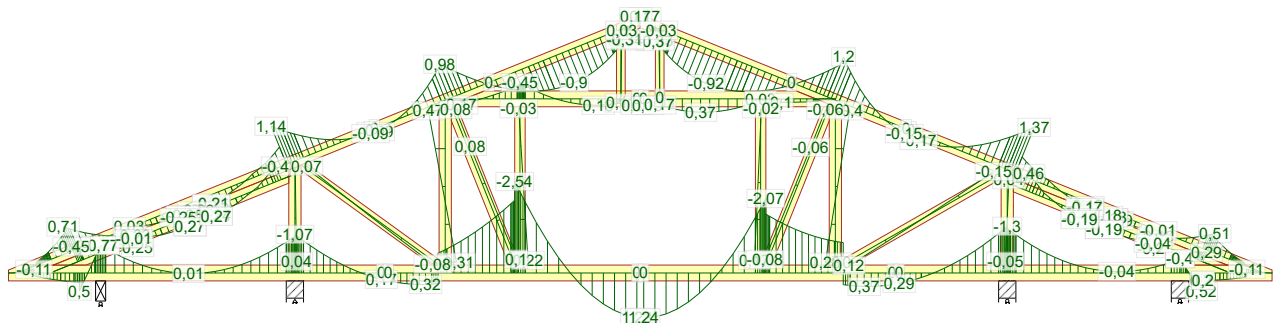
17 - 1,15*Stałe + 0,75*Śnieg równomiernie + 1,05*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 1,50*OZ4

Siła tnąca

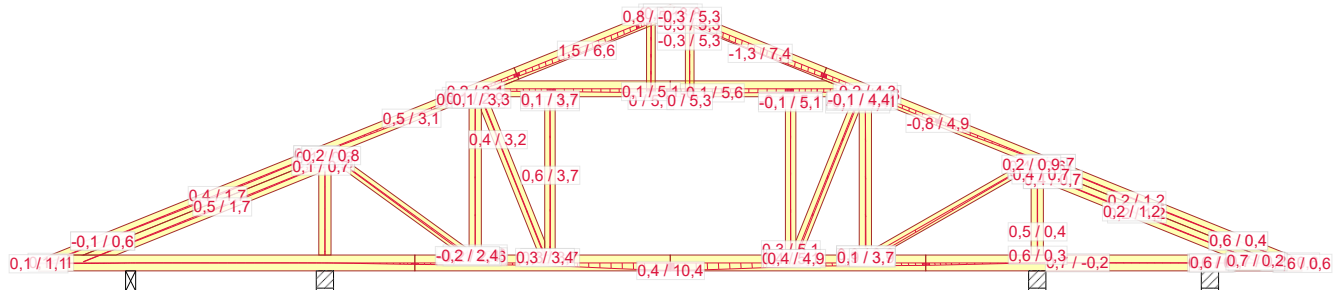


17 - 1,15*Stałe + 0,75*Śnieg równomiernie + 1,05*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 1,50*OZ4

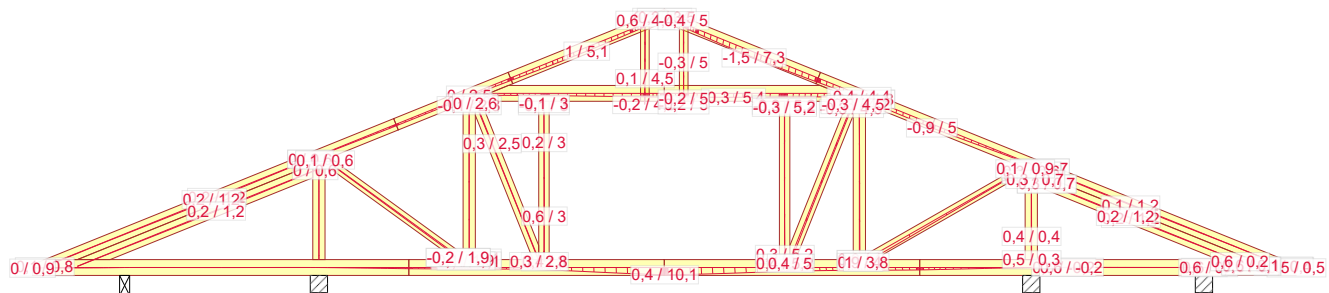
Moment



17 - 1,15*Stałe + 0,75*Śnieg równomiernie + 1,05*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 1,50*OZ4



1002:2 - $1,00 \cdot (\text{Sta\l e} + \text{Śnieg r\o wnomi\l erne}) + 0,70 \cdot (\text{OZ1} + \text{OZ2} + \text{OZ3} + \text{OZ4})$: Wfin



1012:2:2 - $1,00 \cdot (\text{Sta\l e} + \text{Śnieg prawy } (\mu_1 \text{ prawo, } 0\mu_1 \text{ lewo})) + 0,70 \cdot (\text{OZ1} + \text{OZ2} + \text{OZ3} + \text{OZ4})$: Wfin

Józef Wołczański
(Imię i nazwisko)

Legnica, 16.11.2021 r.

Nr ew. 62/82/LW
(Nr uprawnień)

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

Oświadczenie projektanta lub osoby sprawdzającej projekt budowlany

Oświadczam, że projekt konstrukcji dachu z wiązarów kratowych
w technologii płytek kolczastych MiTek, dla

jednorodzinne go budynku mieszkalnego „Z378”,

został sporządzony 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)

URZĄD WOJEWÓDZKI w LEGNICY

(pieczęć)

Nr 62/82/Lw

**DECYZJA O STWIERDZENIU PRZYGOTOWANIA ZAWODOWEGO
do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie**

Na podstawie § 5 ust.1, § 6 ust.3, § 7 i § 13 ust. 1 pkt 2 lit. -

rozporządzenia Ministra Gospodarki Terenowej i Ochrony Środowiska z dnia 20 lutego 1975
w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U. Nr 8, poz. 46) stwierdza się,Obywatel (ka) Józef WOŁCZANSKI
(imię i nazwisko)magister inżynier budownictwa lądowego
(tytuł naukowy - zawodowy)urodzony (a) dnia 11 października 1940 r. w Posadzie Górnejposiada przygotowanie zawodowe upoważniające do wykonywania samodzielnej funkcji
projektanta i kierownika budowy
(rodzaj funkcji)w specjalności konstrukcyjno - budowlanej
(rodzaj specjalności techniczno-budowlanej)w zakresie -

(specjalizacja zawodowa)

MA-BUA/14

CWD MA-BUA-14 zam. 10087-Kw-W-76 WDA zam. 218-Kl 50.000 piśm. 71g

Obywatel (189) Józef WOŁCZANSKI jest upoważniony (a) do:
(imię i nazwisko)

- 1/ sporządzania projektów w zakresie rozwiązań konstrukcyjno - budowlanych budynków oraz innych budowli, z wyłączeniem linii, węzłów i stacji kolejowych, dróg oraz lotniskowych dróg startowych i manipulacyjnych, mostów, budowli hydrotechnicznych i melioracji wodnych,
- 2/ sporządzania w budownictwie osób fizycznych projektów w zakresie rozwiązań architektonicznych :
 - a/ budynków inwentarskich i gospodarczych, adaptacji projektów typowych i powtarzalnych innych budynków oraz sporządzania planów zagospodarowania działki związanych z realizacją tych budynków,
 - b/ budowli nie będących budynkami,
- 3/ kierowania, nadzorowania i kontrolowania budowy i robót, kierowania i kontrolowania wytwarzania konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz oceniania i badania stanu technicznego w zakresie wszelkich budynków oraz innych budowli, z wyłączeniem linii, węzłów i stacji kolejowych, dróg oraz lotniskowych dróg startowych i manipulacyjnych mostów, budowli hydrotechnicznych i wodnomelioracyjnych.

Otrzymuje :

Ob.inż. Józef Wołczański
Legnica, ul. Pancerna 25/7



up. WOJEWODY

~~Roland Kasperski~~
DYREKTOR
Gł. Architekt Województwa

m. p.

(podpis i pieczęć)

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	Wyszkiw	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	Krzywiczyzny	77 414 14 68	kontakt@wiazar-system.pl
ZIMMERMANN	ul. Edmunda Strzeleckiego 4	47-133	Jermielnica	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@zdradupl
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@mabudopl
WIĄZAR DACH	Nowa Wieś 54A	98-275	Brzeźnio	605 601 004	wiazar.dach@gmail.com
TARTAK J.W. WITKOWSCY	Rychowice 21B	98-300	Wieluń	43 842 86 00	kontakt@wiazar.pl
LOG POL Sp. z o.o.	Biała 131 /k Pajęczna	98-332	Rząśnia	44 631 68 47	logpol@logpol.com.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
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. Koberzycka 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
WIĄZAR-SYSTEM o/Lubuskie	ul. Przemysłowa 20	67-300	Szprotawa	530 305 183	k.lindmajer@wiazar-system.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	Przedkowo	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