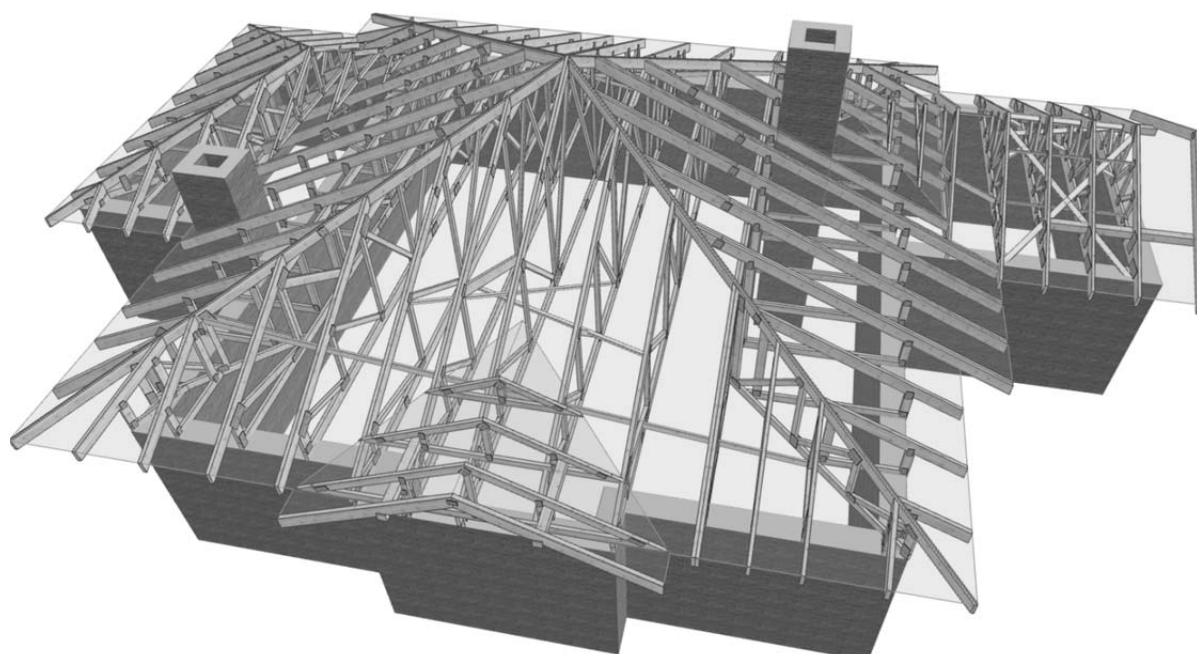


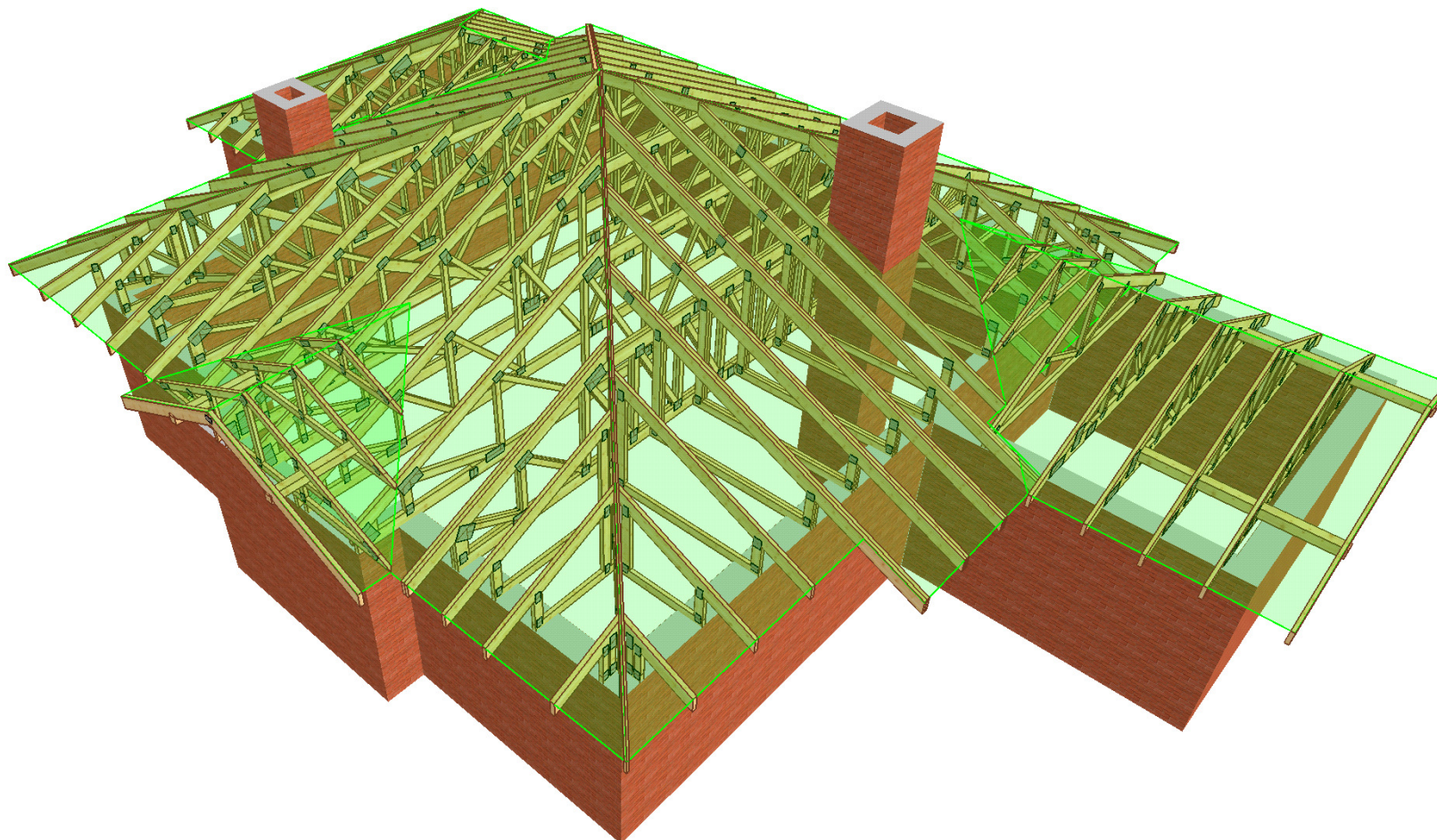
PROJEKT PREFABRYKOWANEJ WIĘZBY DACHOWEJ


Zenit



WIĄZARY Z LITEGO DREWNA ŁĄCZONE PŁYTKAMI KOLCZASTYMI





 MiTek Industries Polska Sp. z o.o. <small>ul. Pomorska 29 K, 59-220 Legnica tel. +48 076 862 89 58, fax +48 076 862 89 21</small>	NAZWA OBIEKTU	DOM JEDNORODZINNY "ZENIT"(podstawa)	
	ADRES OBIEKTU	Do adaptacji	
TYTUŁ RYSUNKU	RZUT KONSTRUKCJI DACHU		
PROJEKTOWAŁ	mgr inż.bud.Marek Prządka		SKALA:
OPRACOWAŁ	inż.bud.Adela Prządka		DATA: 2011-01-21
SPRAWDZIŁ			NR RYS.:

UWAGA: Zmiana płytek kolczastych GNA20, I 150 I M14 na inne wymaga uzgodnienia z autorem projektu (Art. 49 ust. 2 Pr. Aut.).

Porównanie kosztów wykonania konstrukcji dachu i stropu dla projektu

Zenit

1. Metoda tradycyjna (konstrukcja wykonywana przez cieśli na placu budowy)

Zestawienie zaczerpnięte z kosztorysu wykonania budynku Zenit

53	Kalkulacja indywidualna Dostawa konstrukcji dachu 10,620 m ³	M	1 152,83		12 243,04	
		Koszty zakupu 7,4%	905,98		905,98	
		Koszty pośrednie 66,5% R+S	0,00	0,00	0,00	0,00
		Zysk 12% R+S+Kp(R+S)	0,00	0,00	0,00	0,00
		Razem pozycja	13 149,05	0,00	13 149,02	0,00
54	Kalkulacja indywidualna Dostawa łączników ciesielskich 780,000 szt	M	3,56		2 776,80	
		Koszty zakupu 7,4%	205,48		205,48	
		Koszty pośrednie 66,5% R+S	0,00	0,00	0,00	0,00
		Zysk 12% R+S+Kp(R+S)	0,00	0,00	0,00	0,00
		Razem pozycja	2 979,60	0,00	2 982,28	0,00
56	Kalkulacja indywidualna Montaż konstrukcji dachu 235,000 m ²	R	24,80	5 827,41		
		Koszty pośrednie 66,5% R+S	3 875,23	3 875,23	0,00	0,00
		Zysk 12% R+S+Kp(R+S)	1 164,32	1 164,32	0,00	0,00
		Razem pozycja	10 866,40	10 866,96	0,00	0,00

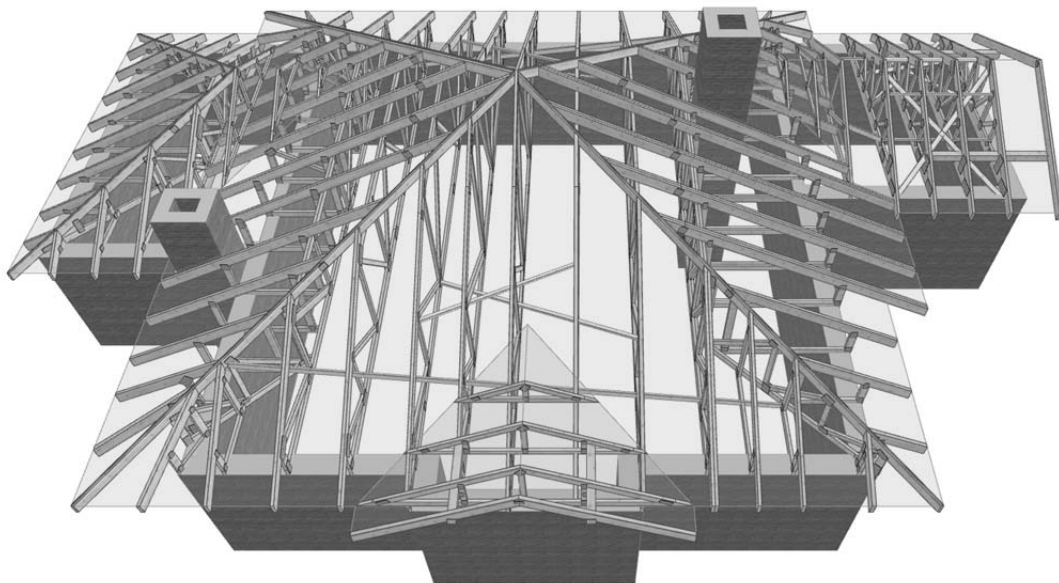
Suma : 26 995zł

2. Wiązary prefabrykowane (produkcja w zakładzie oraz montaż na placu budowy)

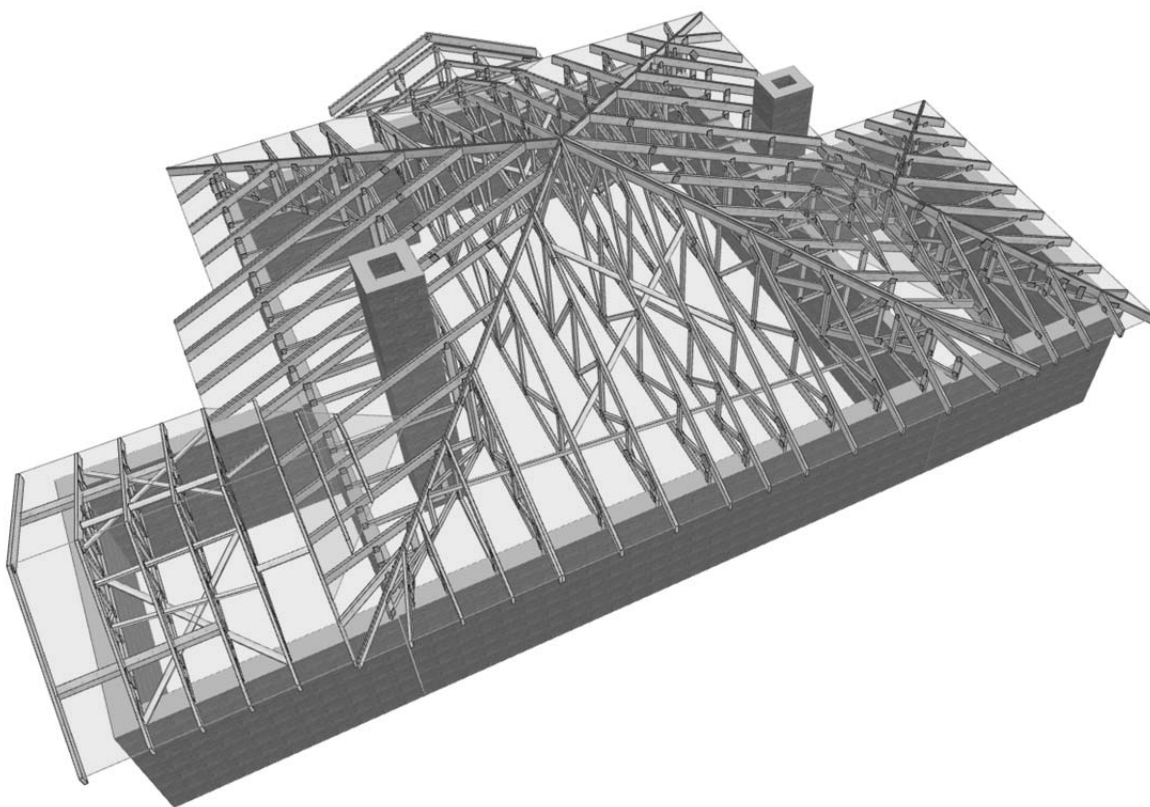
Koszty na podstawie wyceny jednego z licencjonowanych zakładów prefabrykacji :

Prefabrykowana konstrukcja dachowa łącznie z podciągami	22700,00 zł netto
Materiały pomocnicze do montażu (stężenia deskowe, okucia ciesielskie, taśmy stężące)	2000,00 zł netto
Razem	24700,00 zł netto

- **Wybierając wiązary prefabrykowane oszczędzasz 2295 zł,**
- **Otrzymujesz konstrukcję z fabryki, z gwarancją ,**
- **Montaż trwa kilka dni.**



Wizualizacja konstrukcji dachu.



Jak zamówić wiązary prefabrykowane?

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

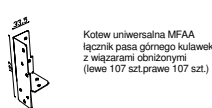
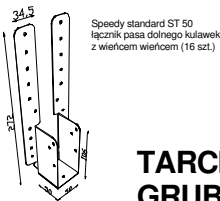
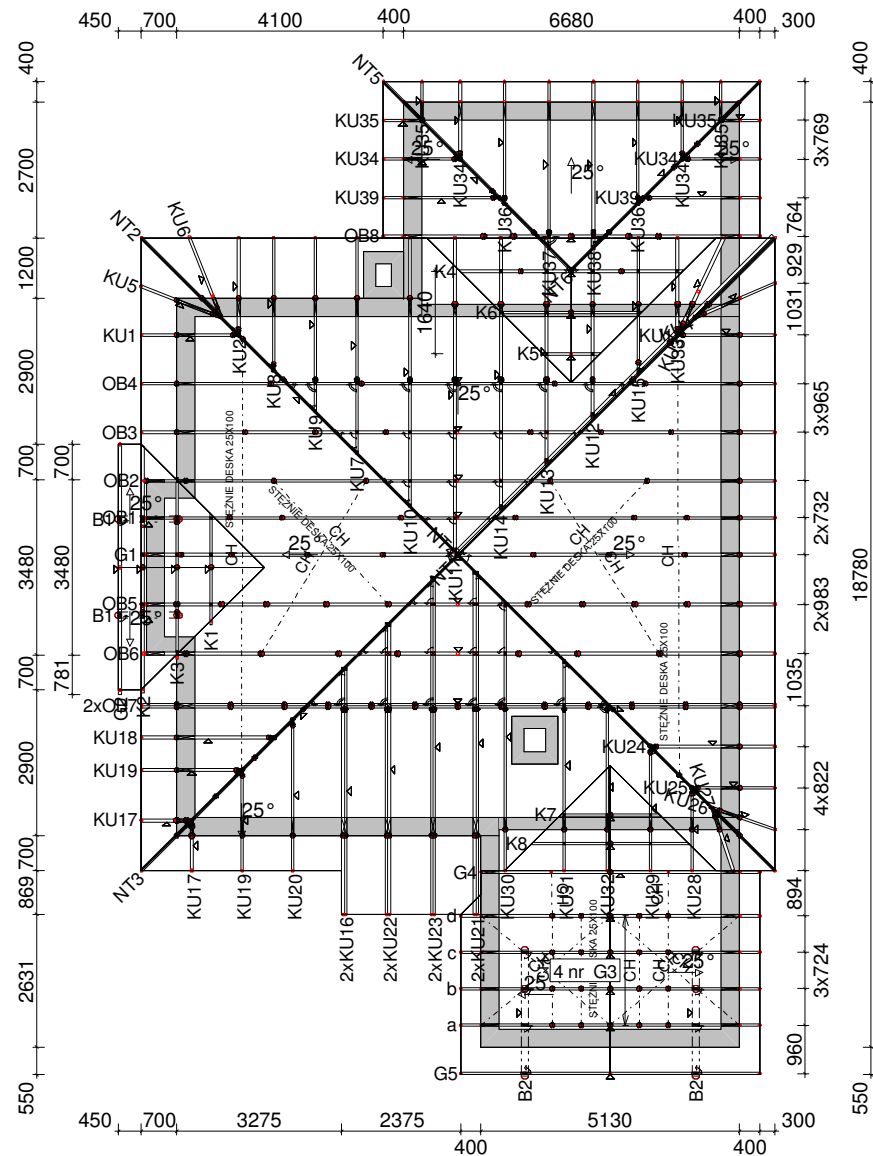
INFORMACJA DLA ADAPTATORÓW

Prosimy wszystkich o kontakt z Mitek Industries Polska

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

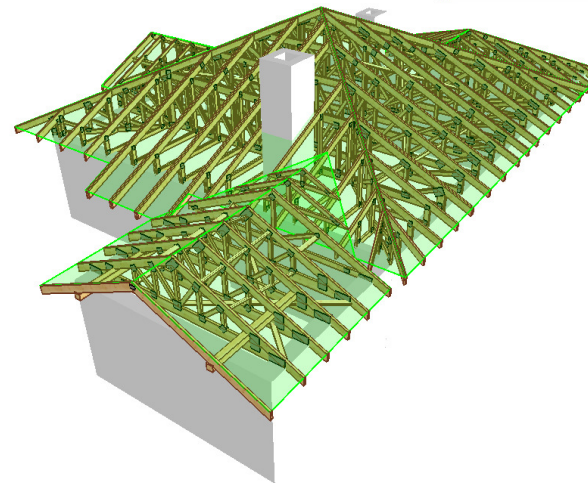
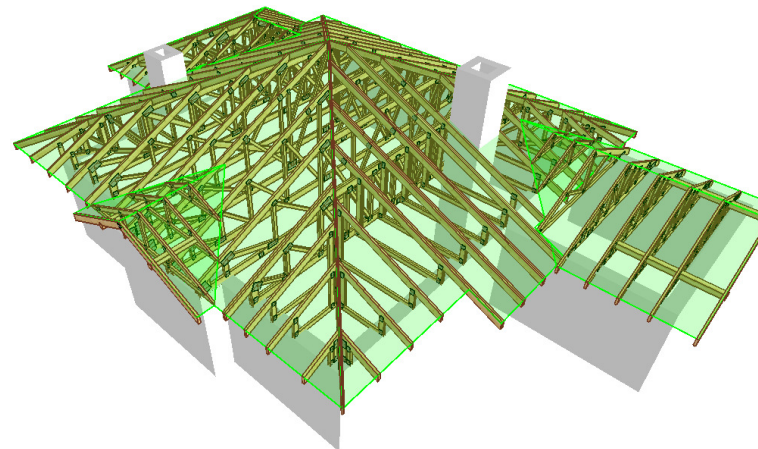
Informacje dotyczące wyników obliczeń (np. reakcje podporowe), kopie projektów do pozwolenia na budowę, aktualne zaświadczenie z Izby Inżynierów Budownictwa itp.


Więcej informacji - www.dachymitek.pl/adaptacje



TARCICA KONSTRUKCYJNA KLASY C GRUBOŚĆ 50cm i 60cm

UWAGA: Zmiana płytek kolczastych GNA20, I 150 I M14 na inne wymaga uzgodnienia z autorem projektu (Art. 49 ust. 2 Pr. Aut.).



 MiTek MiTek Industries Polska Sp. z o.o. ul. Pomorska 29 K, 59-220 Legnica tel. +48 076 862 89 58, fax +48 076 862 89 21	NAZWA OBIEKTU	DOM JEDNORODZINNY "ZENIT"(podstawa)	
	ADRES OBIEKTU	Do adaptacji	
TYTUŁ RYSUNKU	RZUT KONSTRUKCJI DACHU		
PROJEKTOWAŁ	mgr inż.bud.Marek Prządka		SKALA: 1:250
OPRACOWAŁ	inż.bud.Adela Prządka		DATA: 2011-01-21
SPRAWDZIŁ			NR RYS.:

OPIS TECHNICZNY

1. Przedmiot opracowania

Niniejsze opracowanie obejmuje projekt wykonawczy konstrukcji dachu, domu jednorodzinnego ZENIT. 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 konstrukcją dachu zaprojektowano z drewnianych, prefabrykowanych wiązarów trójkątnych o maksymalnej rozpiętości w świetle podpór 10,46 m i maksymalnym poprzecznym rozstawie osiowym 1000 mm. Tarcica klasy C24 o grubości 50 i 60 mm . 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 żelbetowym

Połączenie kratownic z wieńcem zaprojektowano za pośrednictwem kątowników HD 90 90 w ilości 2szt./węzeł. Mocowanie kątownika do wieńca za pomocą pierścieniowej śruby rozporowej M10 w ilości 1szt./skrzydełko. Kątowniki łączyć z dźwigarem gwoździami skrętnymi 3.75x30 w ilości 8 szt./skrzydełko.

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. bud. Adela Prządka

Zestawienie obciążeń dopuszczalnych dla więzarów		
	Pas górny	Obciążenie charakterystyczne (kN/m ²)
1.	Dachówka ceramiczna	0,900
2.	Łaty 40x60 mm	0,067
3.	Kontrłata 30x50 mm	0,008
4.	Folia wstępnego krycia	0,002
	suma:	0,977
	Pas dolny	Obciążenie charakterystyczne (kN/m ²)
1.	Obciążenie użytkowe(stropodach)	0,500
2.	Obciążenie technologiczne	0,500
4.	Płyta OSB-3 gr. 22mm(strych)	0,140
5.	Wełna mineralna 38 cm	0,380
6.	Folia paroszczelna	0,002
5.	Płyta GFK na ruszcie	0,170
	suma:	1,692
Obciążenie śniegiem		
1.	Wartość charakterystyczna obciążenia śniegiem sk (kN/m ²) Strefa 4	1,600
2.	Współczynnik ekspozycji Ce	1,200
Obciążenie wiatrem		
1.	Kategoria terenu	1
2.	Strefa 2	$q_{b,0} = 0,42 \text{ kN/m}^2$
3.	Wysokość nad poziomem morza.	700 m n. p. m.
4.	Wysokość budynku do kalenicy.	6,21m

Obliczeń więzara dokonano przy użyciu programu komputerowego

Wersja : 2010 SR4b

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

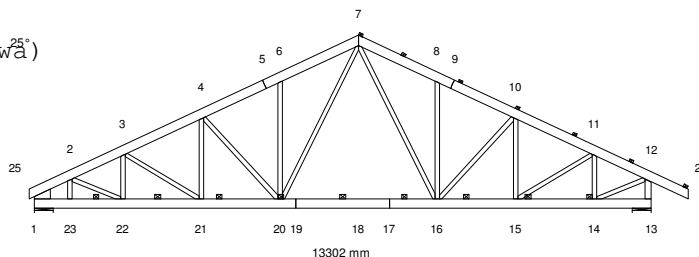
OBLICZENIA WYKONANE PRZEZ

RoofCon Projekt

DANE PROJEKTU.

Nazwa projektu: G1
 Klient : DOM JEDNORODZINNY "ZENIT" (podstawa^{25°})
 DO ADAPTACJI
 WIĄZAR G1

Zadanie nr : ZENIT
 Kod rysunku :
 Rysunek nr :

**GŁÓWNE ZAŁOŻENIA PROJEKTU**

Norma obliczeniowa dla tarcicy : Eurokod 5.
 Norma obliczeniowa dla płytek : Eurokod 5.
 Obciążenie stałe i obciążenie zmienne : EN 1991-1-1:2002
 Obciążenie śniegiem : EN 1991-1-3:2002
 Obciążenie wiatrem : EN 1991-1-4:2005

Kontrola produkcji : Tak Nr upr.: - CPD - 12234
 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.

OBCIĄŻENIA STANADAROWE**OBCIĄŻENIA STAŁE**

Pas górny L 1 = 977 N/m²
 Pas górny P 1 = 977 N/m²
 Pas dolny 1 = 692 N/m²
 Koniec pion P = 150 N/m²

ŚNIEG

Wartość wyjściowa (q_k) = 1600 N/m²

WIATR

Wartość wyjściowa (q_k*C_e*B) = 1074 N/m²
 Wymiary budynku (mm): L=19730, B=12580, H=6210

CIEŻAR KONSTRUKCJI

Pas górny L 1 = 254 N
 Pas górny P 1 = 254 N
 Pas dolny 1 = 429 N
 Koniec pion P = 9 N
 Krzyżulce = 394 N

OBCIĄŻENIA UŻYTKOWE

LL 1 = 500 N/m²
 LL 2 = 500 N/m²

Podst. poz.	Dystr.	Inna poz.	Dystr.
20	16	3018	
1	13	11680	

OBCIĄŻENIA SPECJALNE

DODATKOWE OBCIĄŻENIA PUNKTOWE

POSITIONS

Pos	Węzeł	Wym.	Nazwa grupy	Rotation	tarcicy	Dolny	Dodatkowe właściwości
1	18	0	Pas dolny	Brak		NIE	NIE
2	7	0	Pas górny P	Brak	NT1	NIE	TAK
3	7	0	Pas górny P	Brak	NT2	NIE	TAK
4	7	0	Pas górny P	Brak	NT3	NIE	TAK
5	7	0	Pas górny P	Brak	NT4	NIE	TAK
6	7	-55	Pas górny L	Brak	KU11	TAK	TAK
7	2	502	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
8	10	760	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
10	25	100	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
11	24	-100	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
12	24	-100	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
13	24	-100	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
14	25	100	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
15	25	100	Pas górny L	Brak		NIE	NIE

Wartości obciążenia punktowego

Pos	Rot °	Pion. N	Poz. N	Moment kNm	Przp.obciążenia Type
1		1000	0	0.00	Obciążenie zmienne 3
2		36	0	0.00	Obciążenie stałe
		-9	0	0.00	Śnieg myllewo, 0.5mylprawo
		-9	0	0.00	Śnieg 0.5myllewo, mylprawo
		-7	0	0.00	Śnieg myllewo, mylprawo
		2	0	0.00	Wiatr z lewej (brak ssania)
		2	0	0.00	Wiatr z prawej (brak ssania)
		-4	0	0.00	Wiatr na szczyt
		1	0	0.00	Obciążenie zmienne 2
		-7	0	0.00	Śnieg myllewo, 0 prawo
		3	0	0.00	Wiatr z lewej
		3	0	0.00	Wiatr z prawej
3		14	0	0.00	Obciążenie stałe
		-10	0	0.00	Śnieg myllewo, 0.5mylprawo
		-10	0	0.00	Śnieg 0.5myllewo, mylprawo
		-6	0	0.00	Śnieg myllewo, mylprawo
		1	0	0.00	Wiatr z lewej (brak ssania)
		1	0	0.00	Wiatr z prawej (brak ssania)
		-3	0	0.00	Wiatr na szczyt
		1	0	0.00	Obciążenie zmienne 2
		-6	0	0.00	Śnieg myllewo, 0 prawo
		1	0	0.00	Wiatr z lewej
		1	0	0.00	Wiatr z prawej
4		54	0	0.00	Obciążenie stałe
		70	0	0.00	Śnieg myllewo, 0.5mylprawo
		70	0	0.00	Śnieg 0.5myllewo, mylprawo
		41	0	0.00	Śnieg myllewo, mylprawo
		-19	0	0.00	Wiatr z lewej (brak ssania)
		-19	0	0.00	Wiatr z prawej (brak ssania)
		30	0	0.00	Wiatr na szczyt
		-6	0	0.00	Obciążenie zmienne 2
		41	0	0.00	Śnieg myllewo, 0 prawo
		-28	0	0.00	Wiatr z lewej
		-28	0	0.00	Wiatr z prawej
5		115	0	0.00	Obciążenie stałe
		183	0	0.00	Śnieg myllewo, 0.5mylprawo
		183	0	0.00	Śnieg 0.5myllewo, mylprawo
		161	0	0.00	Śnieg myllewo, mylprawo
		28	0	0.00	Wiatr z lewej (brak ssania)
		28	0	0.00	Wiatr z prawej (brak ssania)
		-81	0	0.00	Wiatr na szczyt
		-7	0	0.00	Obciążenie zmienne 2
		161	0	0.00	Śnieg myllewo, 0 prawo
		27	0	0.00	Wiatr z lewej
		27	0	0.00	Wiatr z prawej
6		298	0	0.00	Obciążenie stałe
		335	0	0.00	Śnieg myllewo, 0.5mylprawo
		168	0	0.00	Śnieg 0.5myllewo, mylprawo
		336	0	0.00	Śnieg myllewo, mylprawo
		-1	0	0.00	Wiatr z prawej (brak ssania)

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

	-254	0	0.00	Wiatr na szczyt
	0	0	0.00	Obciążenie zmienne 2
	336	0	0.00	Śnieg myllewo, 0 prawo
	116	0	0.00	Wiatr z lewej
	-227	0	0.00	Wiatr z prawej
7	1000	0	0.00	Człowiek na lewym pasie górnym
8	1000	0	0.00	Człowiek na prawym pasie górnym
10,11	1000	0	0.00	Człowiek na wsporniku
12	87	0	0.00	Śnieg myllewo, 0.5mylprawo
13	699	0	0.00	Śnieg 0.5myllewo, mylprawo
14	699	0	0.00	Śnieg myllewo, 0.5mylprawo
15	87	0	0.00	Śnieg 0.5myllewo, mylprawo

Dodatkowe właściwości dla transferu obciążenia

Pos	typ wiązara	c/c	Połączenie		Tarcica		Podpora	Dostępna. wysokość
			angle	type	width	depth	szerokość	
2	Naroż. trójkątny	1000	45.0	Automatycznie	120	180	1.0	
3	Naroż. trójkątny	1000	135.0	Automatycznie	50	180	3.0	
4	Naroż. trójkątny	1000	45.0	Automatycznie	50	180	8.0	
5	Naroż. trójkątny	1000	135.0	Automatycznie	50	180	5.0	
6	Kulawka	910	90.0	Nachylenie	60	180	13.0	

KOMBINACJE OBCIĄŻEŃ

Nr	Warunek	KTO
1	Stan graniczny nośności	St 1.35 * Stałe
2	Stan graniczny nośności	Śr 1.2*Stałe, 1.5*ŚniegL, OZ
3	Stan graniczny nośności	Śr 1.2*Stałe, 1.5*ŚniegP, OZ
4	Stan graniczny nośności	Śr 1.2*Stałe, 1.5*Śniegmyl, 1.05*OZ
5	Stan graniczny nośności	Śr 1.2*Stałe, 1.05*Śniegmyl, 1.5*OZ 1
6	Stan graniczny nośności	Śr 1.2*Stałe, 1.05*ŚniegP(0 L), 1.5*OZ 1
7	Stan graniczny nośności	Śr 1.2*Stałe, 1.05*ŚniegL(0 P), 1.5*OZ 1
8	Stan graniczny nośności	Kr 1.2*Stałe, 1.5*Śniegmyl, 1.05*Wiatr L, 1.05*OZ
9	Stan graniczny nośności	Kr 1.2*Stałe, 1.5*Śniegmyl, 1.05*Wiatr P, 1.05*OZ
10	Stan graniczny nośności	Kr 1.0*Stałe, 1.5*Wiatr na szczyt
11	Stan graniczny nośności	Ch 1.2*Stałe, 1.5*Człowiek na lewym PG
12	Stan graniczny nośności	Ch 1.2*Stałe, 1.5*Człowiek na prawym PG
13	Stan graniczny nośności	Ch 1.2*Stałe, 1.5*Człowiek na wsporniku
14	Stan graniczny nośności	Kr 1.2*Stałe, 1.5*ŚniegL(0 P), 1.05*Wiatr LS, 1.05*OZ
15	Stan graniczny nośności	Kr 1.2*Stałe, 1.5*ŚniegP(0 L), 1.05*Wiatr PS, 1.05*OZ
16	Stan graniczny nośności	Kr 1.2*Stałe, 1.05*ŚniegL(0 P), 1.5*Wiatr LS, 1.05*OZ
17	Stan graniczny nośności	Kr 1.2*Stałe, 1.05*ŚniegP(0 L), 1.5*Wiatr PS, 1.05*OZ
18	Stan graniczny użytkowania	Stałe, Śniegmyl(d), OZ, Wfin
19	Stan graniczny użytkowania	Stałe, Śniegmyl(d), OZ, Winst
20	Stan graniczny użytkowania	Stałe, ŚniegP(0 L)(d), OZ, Wfin
21	Stan graniczny użytkowania	Stałe, ŚniegP(0 L)(d), OZ, Winst
22	Stan graniczny użytkowania	Stałe, ŚniegL(0 P)(d), OZ, Wfin
23	Stan graniczny użytkowania	Stałe, ŚniegL(0 P)(d), OZ, Winst
24	Stan graniczny użytkowania	Stałe, Śniegmyl, OZ1(d), OZ_in, Wfin
25	Stan graniczny użytkowania	Stałe, Śniegmyl, OZ1(d), OZ_in, Winst
26	Stan graniczny użytkowania	Stałe, ŚniegL(0 P), Wiatr LS(d), OZ, Wfin
27	Stan graniczny użytkowania	Stałe, ŚniegL(0 P), Wiatr LS(d), OZ, Winst
28	Stan graniczny użytkowania	Stałe, ŚniegP(0 L), Wiatr PS(d), OZ, Wfin
29	Stan graniczny użytkowania	Stałe, ŚniegP(0 L), Wiatr PS(d), OZ, Winst

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	Od Do	Rozmiar mm	Klasa	Stężenie mm	Max			Różniące się dane	
					CSI	LC	CNr	SeC	
Pas górny L 1	5- 25	50x 180	C24	1200	0.90	4	1		
Pas górny L 1	5- 7	50x 180	C24	1200	0.78	4	1		
Pas górny P 1	9- 7	50x 180	C24	1200	0.73	4	1		
Pas górny P 1	9- 24	50x 180	C24	1200	0.82	3	1		
Pas dolny 1	17- 13	50x 180	C24	1200	0.71	4	1		
Pas dolny 1	17- 19	50x 180	C24	1200	0.65	4	1		
Pas dolny 1	19- 1	50x 180	C24	1200	0.84	4	1		
Koniec pion P	12- 13	50x 120	C24	Nie	0.48	8	1		
Klin 1	1- 1	50x 180	C24	Nie	0.51	4	2		
Krzyżulec 1	6- 20	50x 80	C24	Nie	0.57	14	1		
Krzyżulec 2	4- 21	50x 80	C24	Nie	0.06	16	1		
Krzyżulec 3	3- 22	50x 80	C24	Nie	0.15	4	1		
Krzyżulec 4	2- 23	50x 80	C24	Nie	0.32	4	1		
Krzyżulec 5	2- 22	50x 80	C24	Nie	0.50	4	1		
Krzyżulec 6	3- 21	50x 80	C24	Nie	0.08	15	1		
Krzyżulec 7	4- 20	50x 80	C24	Nie	0.78	14	1		
Krzyżulec 8	8- 16	50x 80	C24	Nie	0.63	3	1		
Krzyżulec 9	10- 15	50x 80	C24	Nie	0.36	4	1		
Krzyżulec 10	11- 14	50x 80	C24	Nie	0.40	4	1		
Krzyżulec 11	12- 14	50x 80	C24	Nie	0.59	4	1		
Krzyżulec 12	11- 15	50x 80	C24	Nie	0.34	4	1		
Krzyżulec 13	10- 16	50x 80	C24	Nie	0.26	15	1		
Krzyżulec 14	7- 20	50x 80	C24	Nie	0.44	14	1		
Krzyżulec 15	7- 16	50x 80	C24	Nie	0.40	15	1		

ŁĄCZNIKI

Łącznik	Producent	Aprobata Techniczna
M14	Mitek	1224-CPD-0174, DV005/2
GNA20	Mitek	1020-CPD-070038938, IF-55-01.01
T150	Mitek	1020-CPD-070038938, IF-55-02.01

Węzeł Nr	Łącz. Typ	Rozmiar		Max Napręż	Gwóźdź Il. Typ
		Szer.	Dług.		
1	M14	190	333	0.86	
2	M14	190	233	0.85	
3	GNA20	105	142	0.65	
4	GNA20	132	204	0.39	
5	GNA20	154	142	0.94	
6	GNA20	76	122	0.43	
7	T150	145	308	0.81	
8	GNA20	76	122	0.42	
9	GNA20	154	142	0.89	
10	GNA20	132	204	0.31	
11	T150	145	205	0.88	
12	M14	227	266	0.91	
13	T150	102	245	0.73	
14	T150	176	245	0.95	
15	GNA20	132	204	0.85	
16	T150	206	308	0.82	
17	T150	124	205	0.99	
19	GNA20	154	142	0.94	
20	T150	206	308	0.91	
21	GNA20	132	204	0.32	
22	T150	124	205	0.94	
23	GNA20	76	122	0.91	

Max tolerancja położenia łącznika: 5 mm

DODATKOWE OBCIĄŻENIE SKUPIONE W KAŻDEJ KOMBINACJI OBCIĄŻEŃ (SGN).

Węzeł	Wym.	Grupa tarczycy	KO Nr	Pion. N	Poz. N	Moment kNm			
7	-55	Pas górny L	1	402	0	0.00			
			2	860	0	0.00			
			3	609	0	0.00			
			4	862	0	0.00			
			5	610	0	0.00			
			6	357	0	0.00			
			7	610	0	0.00			
			8	966	0	0.00			
			9	861	0	0.00			
			10	-83	0	0.00			
			11	298	0	0.00			
			12	298	0	0.00			
			13	298	0	0.00			
			14	966	0	0.00			
			15	153	0	0.00			
			16	783	0	0.00			
			17	17	0	0.00			
7	0	Pas górny P	1	295	0	0.00			
			2	602	0	0.00			
			3	602	0	0.00			
			4	533	0	0.00			
			5	391	0	0.00			
			6	250	0	0.00			
			7	391	0	0.00			
			8	544	0	0.00			
			9	544	0	0.00			
			10	132	0	0.00			
			11	218	0	0.00			
			12	218	0	0.00			
			13	218	0	0.00			
			14	536	0	0.00			
			15	253	0	0.00			
			16	397	0	0.00			
			17	255	0	0.00			
18	0	Pas dolny	2	1050	0	0.00			
			3	1050	0	0.00			
			4	1050	0	0.00			
			5	1050	0	0.00			
			6	1050	0	0.00			
			7	1050	0	0.00			
			8	1050	0	0.00			
			9	1050	0	0.00			
			14	1050	0	0.00			
			15	1050	0	0.00			
			16	1050	0	0.00			
			17	1050	0	0.00			
			25	100	Pas górny L	2	1049	0	0.00
						3	131	0	0.00
						13	1500	0	0.00
			2	502	Pas górny L	11	1500	0	0.00
			10	760	Pas górny P	12	1500	0	0.00
24	-100	Pas górny P	2	131	0	0.00			
			3	1049	0	0.00			
			13	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)	-3942 (17)
		Min:	0 (1)	0 (0)	0 (2)	137 (10)
1	Pion	Max:	15382 (1)	0 (0)	29773 (4)	33017 (8)
		Min:	15382 (1)	0 (0)	19475 (6)	2382 (10)
13	Pion	Max:	16531 (1)	0 (0)	32291 (4)	35185 (9)
		Min:	16531 (1)	0 (0)	21245 (7)	3242 (10)

Węzeł Nr	Aktualnie mm	CSI z płytka	Wymag. wiązara			Wymag. podp. mm
			mm	Pole	kc90	
1	360	-	199	12950	1.50	0
13	360	-	220	14000	1.50	0

MAKSYMALNE UGIĘCIE (mm) W STANIE GRANICZNYM UŻYTKOWANIA

Wiązar/ 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
17- 18	20.3	2.3 (19)		11.7	1.4	0.0	0.0	8.5	0.9	0.0	0.0	0.0	0.0
18- 19	20.0	2.2 (19)		11.6	1.4	0.0	0.0	8.4	0.8	0.0	0.0	0.0	0.0
16- 17	18.5	2.8 (19)		10.9	1.7	0.0	0.0	7.6	1.0	0.0	0.0	0.0	0.0
5	15.4	4.5 (19)		9.6	2.8	0.0	0.0	5.8	1.7	0.0	0.0	0.0	0.0
19- 20	15.9	1.7 (19)		9.7	1.1	0.0	0.0	6.1	0.6	0.0	0.0	0.0	0.0
6	15.2	3.9 (19)		9.5	2.4	0.0	0.0	5.7	1.5	0.0	0.0	0.0	0.0
20- 21	14.5	1.5 (19)		9.1	0.9	0.0	0.0	5.4	0.6	0.0	0.0	0.0	0.0
4	13.5	4.2 (19)		8.5	2.6	0.0	0.0	5.0	1.6	0.0	0.0	0.0	0.0
8- 9	14.1	-0.4 (19)		8.8	-0.2	0.0	0.0	5.3	-0.2	0.0	0.0	0.0	0.0

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

Węzeł				(KO)
Nr	Kier			
1	Poz	Max:	-2628	(28)
		Min:	0	(18)
1	Pion	Max:	32221	(19)
		Min:	15453	(28)
13	Pion	Max:	34795	(19)
		Min:	17132	(26)

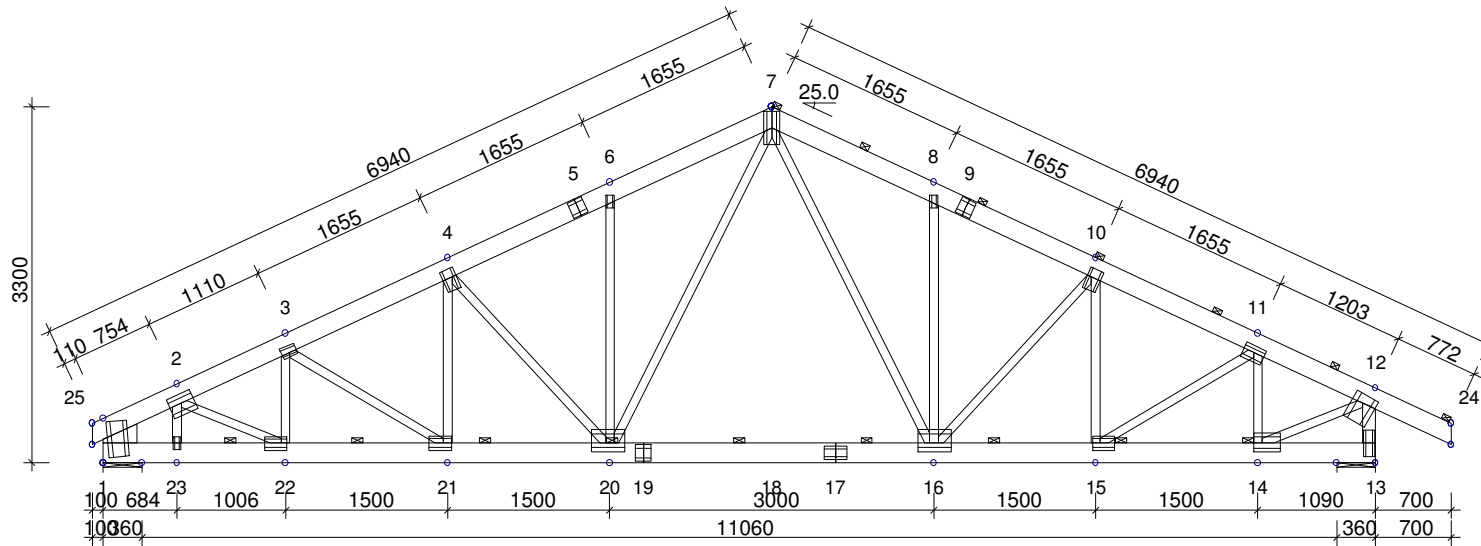
G1 - 1 nr 1-warstwa(y)

Masa: 141 kg/warstwę

☒ POKAZANE KRZYŻULCE PODPARTE
PATRZ ARKUSZ INFORMACYJNY ...

INFORMACJE OGÓLNE :

WIAZAR ZAPROJEKTOWANY ZA POMOCĄ PROGRAMU
KOMPUTEROWEGO "TRUSSCON", LIC.NR: 4246
SIŁY ZOSTAŁY OBLICZONE ZGODNIE Z
1 PRAWEM TEORII ODKSZTAŁCEŃ.
NORMA TARCICY: EN 1995-1-1:2004 + NA
OBCIĄŻENIA: EN 1991 + NA

**USTAWIENIA OGÓLNE :**

GRUBOŚĆ TARCICY: (mm) 50
ROZSTAWY WIAZARÓW: (mm) 1000

OBCIĄŻENIA (N/m²) :

ŚNIEG (WARTOŚĆ BAZOWA): 1600
WIATR (WARTOŚĆ BAZOWA): 1074

ZMIENNE: NR WOLNY
1 500
2 500

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	-3942	137	
1	Pion	15382	29773	33017	2382	199
13	Pion	16531	32291	35185	3242	220

TOLERANCJA POŁOŻENIA ŁĄCZNIKA: 5 mm

TARCICA: GRUBOŚĆ 50 mm						ŁĄCZNIKI - OPRÓCZ NA DŁUGOŚĆ:					ŁĄCZNIKI - NA DŁUGOŚĆ:				
WEZŁ Od - Do	WYS [mm]	KLASA	STEŻ. mm	OBC. N/m ²	CSI %	WEZŁ NR	PŁYTKA TYP	SZER. [mm]	DŁUG. [mm]	CSI %	WEZŁ NR	PŁYTKA TYP	SZER. [mm]	DŁUG. [mm]	CSI %
7-25	180	C24	1200	977	90	1	M14	190	333	86	5	GNA20	154	142	94
7-24	180	C24	1200	977	82	2	M14	190	233	85	9	GNA20	154	142	89
12-13	120	C24	Nie	150	48	3	GNA20	105	142	65	17	T150	124	205	99
13-1	180	C24	1200	692	84	4	GNA20	132	204	39	19	GNA20	154	142	94
6-20	80	C24	Nie		57	6	GNA20	76	122	43					
4-21	80	C24	Nie		6	7	T150	145	308	81					
3-22	80	C24	Nie		15	8	GNA20	76	122	42					
2-23	80	C24	Nie		32	10	GNA20	132	204	31					
2-22	80	C24	Nie		50	11	T150	145	205	88					
3-21	80	C24	Nie		8	12	M14	227	266	91					
4-20	80	C24	Nie		78	13	T150	102	245	73					
8-16	80	C24	Nie		63	14	T150	176	245	95					
10-15	80	C24	Nie		36	15	GNA20	132	204	85					
11-14	80	C24	Nie		40	16	T150	206	308	82					
12-14	80	C24	Nie		59	20	T150	206	308	91					
11-15	80	C24	Nie		34	21	GNA20	132	204	32					
10-16	80	C24	Nie		26	22	T150	124	205	94					
7-20	80	C24	Nie		44	23	GNA20	76	122	91					
7-16	80	C24	Nie		40										
Klin 1	180	C24			51										

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

MAX UGIĘCIE (mm) :

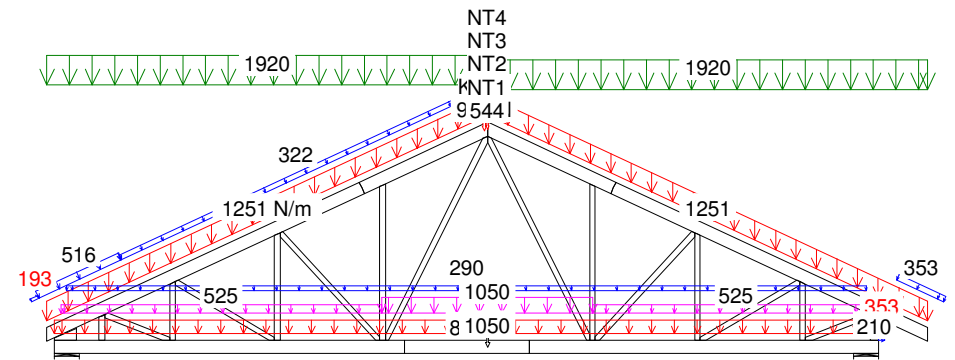
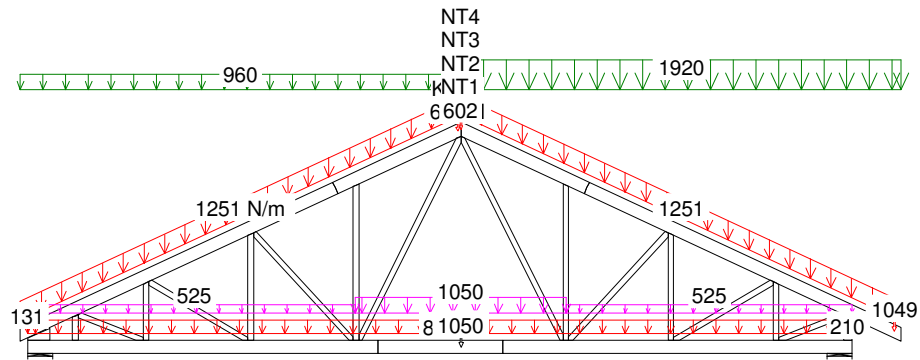
WEZŁ NR	PION.	POZ.	KO NR
17-18	20.3	2.3	19
18-19	20.0	2.2	19
4-5	15.4	4.5	19

INFORMACJE O UGIĘCIU W INNYCH WEZŁACH - PATRZ OBLICZENIA

WERSJA: 2010 SR4b
CZAS: 16.24

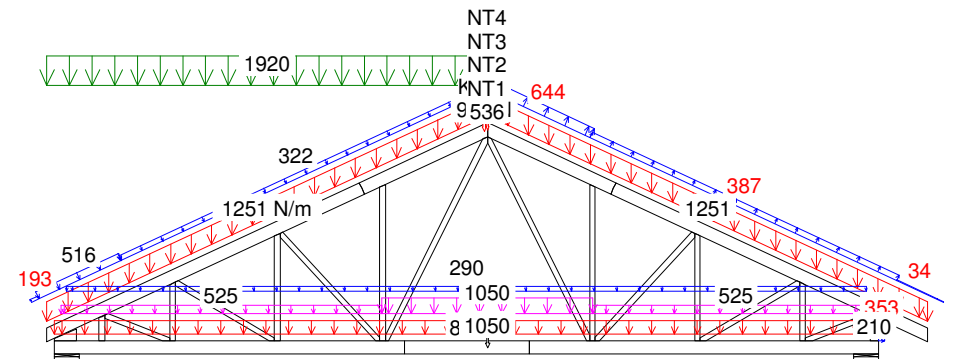
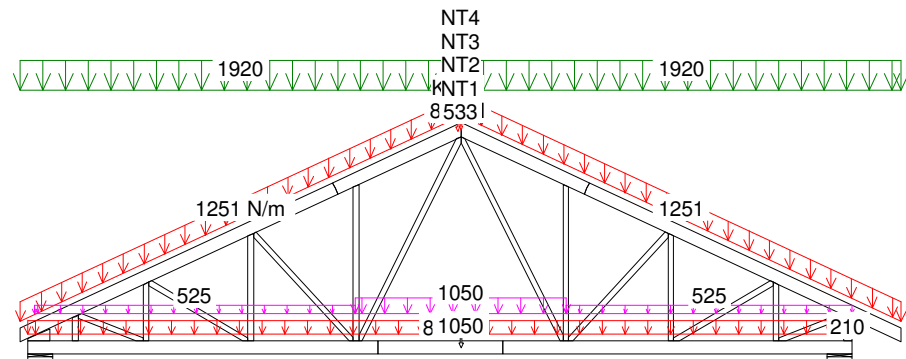
TrussCon	NAZWA OBIEKTU	DOM JEDNORODZINNY "ZENIT"(podstawa)	
	ADRES OBIEKTU	DO ADAPTACJI	
TYTUŁ RYSUNKU	WIAZAR G1		
PROJEKTOWAŁ	mgr inż.bud.Marek Prządka	SKALA:	1:70(A4)
OPRACOWAŁ	inż.bud.A.Prządka	DATA:	2011-01-20
SPRAWDZIŁ		NR RYS.:	

G1



3 Śr 1.2*Stale, 1.5*ŚniegP, OZ

8 Kr 1.2*Stale, 1.5*Śniegmy1, 1.05*Wiatr L, 1.05*OZ

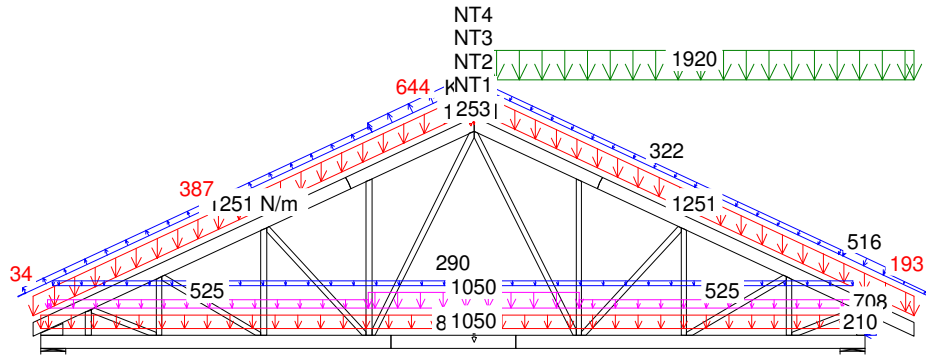


4 Śr 1.2*Stale, 1.5*Śniegmy1, 1.05*OZ

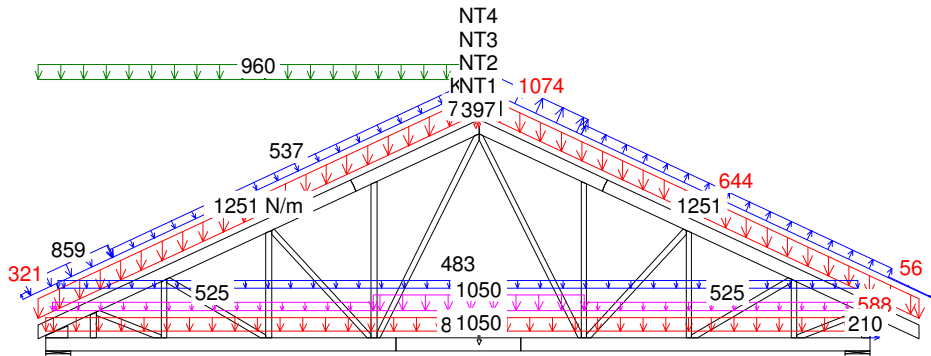
14 Kr 1.2*Stale, 1.5*ŚniegL(0 P), 1.05*Wiatr LS, 1.05*OZ

CZAS: 16.24

G1



15 Kr 1.2*Stałe, 1.5*SniegP(0 L), 1.05*Wiatr PS, 1.05*OZ



16 Kr 1.2*Stałe, 1.05*SniegL(0 P), 1.5*Wiatr LS, 1.05*OZ

CZAS: 16.24

Marek Prządka
(imię i nazwisko)

Wolsztyn, dn. 17.01.2011 r
(data)

Nr ew. 148/94/ZG
(nr uprawnień)

WKP/BO/4081/01
(nr członkowski izby zawodowej)

Oświadczenie

projektanta lub osoby sprawdzającej projekt budowlany.

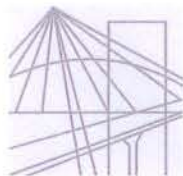
Zgodnie z art. 20 ust. 4 Ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (tj. DZ. U. Nr 207 z 2003 r. poz. 2016 z póź. zm.) niniejszym oświadczam, że projekt wykonawczy konstrukcji dachu dla

budynku jednorodzinnego ZENIT , sporządzony w dniu 17.01.2011 ,

został wykonany zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

MAREK PRZĄDKA
MGR INŻ. BUDOWNICTWA
64-200 Wolsztyn, ul. Fabryczna 8
upr. bud. Nr 148/94/ZG
§ 2.1.12 § 5.1 § 7 § 8 ust. pkt 2

.....
(pieczęć wraz z podpisem)



P O L S K A
I Z B A
I N Ż Y N I E R Ó W
B U D O W N I C T W A

Poznań, 2011-01-05....

ZAŚWIADCZENIE

Pan/Pani**Marek Prządka**.....
miejsce zamieszkania**ul. Fabryczna 8**.....
.....**64-200 Wolsztyn**.....
jest członkiem Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów
Budownictwa o numerze ewidencyjnym**WKP/BO/4081/01**.....
i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności
cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od dnia**2011-01-01**.....
do dnia**2011-12-31**.....

Z-ca Przewodniczącego
Wielkopolskiej Okręgowej
Izby Inżynierów Budownictwa

inz. Włodzisław Traber

Wielkopolska Okręgowa Izba Inżynierów Budownictwa
ul. Dworkowa 14, 60-602 Poznań, tel./fax 061 854 2014, 061 854 2011
e:mail: wkp@piib.org.pl

DECYZJA
Nr 148/94/ZG

O STWIERDZENIU PRZYGOTOWANIA ZAWODOWEGO

do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie

Na podstawie § 2.1 i 2 § 5.1 § 7 oraz § 13 ust.1 pkt.2 rozporządzenia Ministra Gospodarki Terenowej i Ochrony Środowiska z dnia 20 lutego 1975r w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie /Dz.U.Nr 8, poz.46 z późniejszą zmianą Dz.U.Nr 69 poz.299 z 1991r./

P a n Marek P R Z A D K A
magister inżynier budownictwa

urodzony dnia 08 lutego 1963r. w Wolsztynie

posiada przygotowanie zawodowe do wykonywania samodzielnej funkcji projektanta i kierownika budowy

w specjalności : konstrukcyjno - budowlanej
oraz jest upoważniony do :

1. sporządzania projektów w zakresie rozwiązań konstrukcyjno-budowlanych budynków i innych budowli z wyłączeniem linii, węzłów i stacji kolejowych, dróg i nawierzchni lotniskowych, mostów, budowli hydrotechnicznych i wodnomelioracyjnych.
2. do sporządzania projektów w zakresie rozwiązań architektonicznych w budownictwie jednorodzinnych, zagrodowych oraz innych budynków o kubaturze do 1000 m³ sześć.
3. do kierowania, nadzorowania i kontrolowania budowy i robót, kierowania i kontrolowania wytwarzania konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz oceniania i badania stanu technicznego obiektów budowlanych z wyłączeniem linii, węzłów i stacji kolejowych, dróg i nawierzchni lotniskowych, mostów, budowli hydrotechnicznych i wodnomelioracyjnych.

Od niniejszej decyzji stronie służy prawo odwołania do Ministra Gospodarki Przestrzennej i Budownictwa za pośrednictwem Wojewody Zielonogórskiego w ciągu 14 dni od daty jej otrzymania.



Z UR. WOJEWÓDZKI
[Signature]
Główny Architekt Wolecja

Gdzie zamówić wiązary?

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
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
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	wojciechsikora@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	Krzywiczyzny	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 Wilk.	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. Lubieszńska 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	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
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	Brzeźno	605 601 004	wiazar.dach@gmail.com
TARTAK J.W. WITKOWSCY	Rychłowice 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	606 970 683	wyceny@inter-lers.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
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. Koberzycka 10 3 piętro	52-315	Wrocław	530 303 477	m.waniak@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