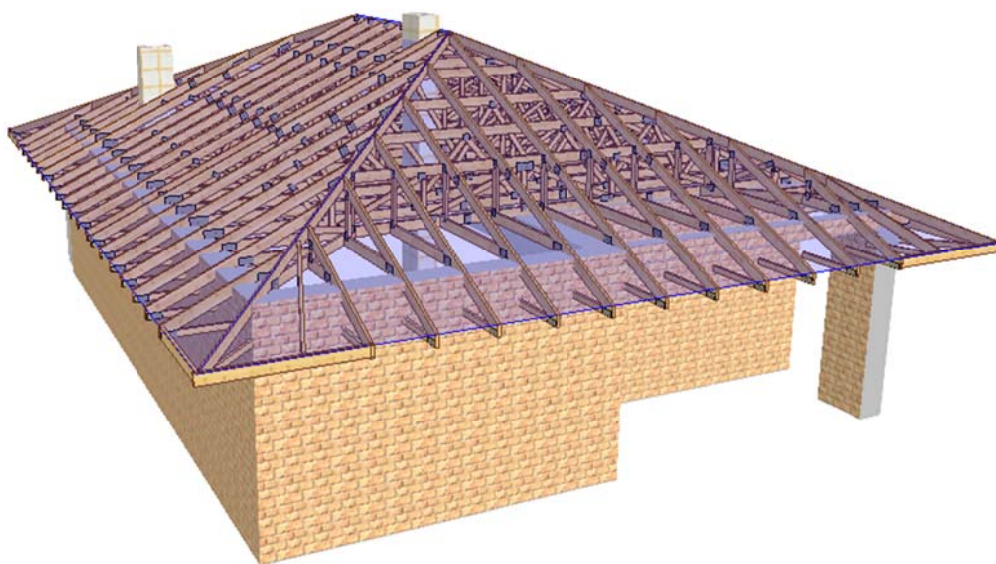
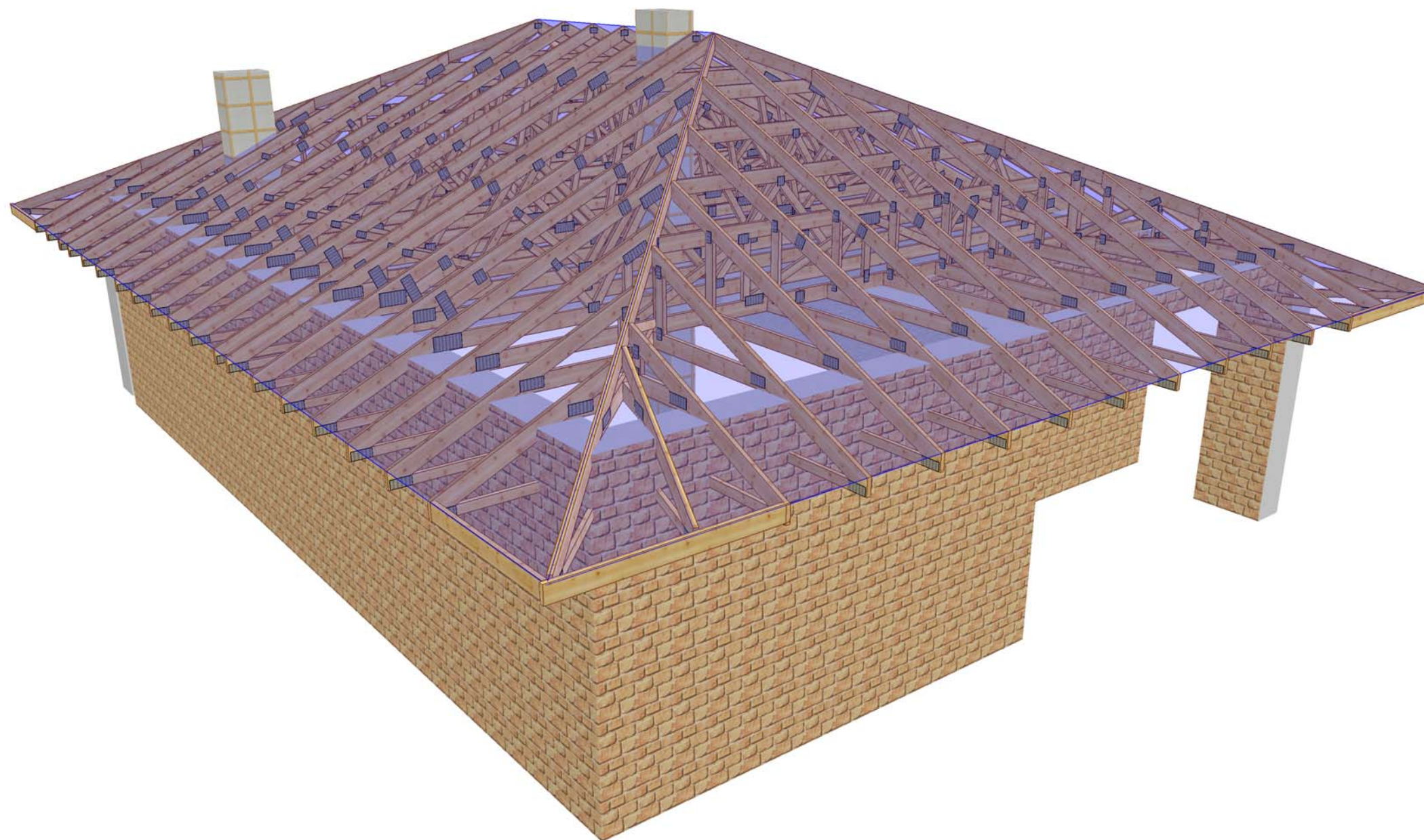



PROJEKT PREFABRYKOWANEJ WIĘŻBY DACHOWEJ

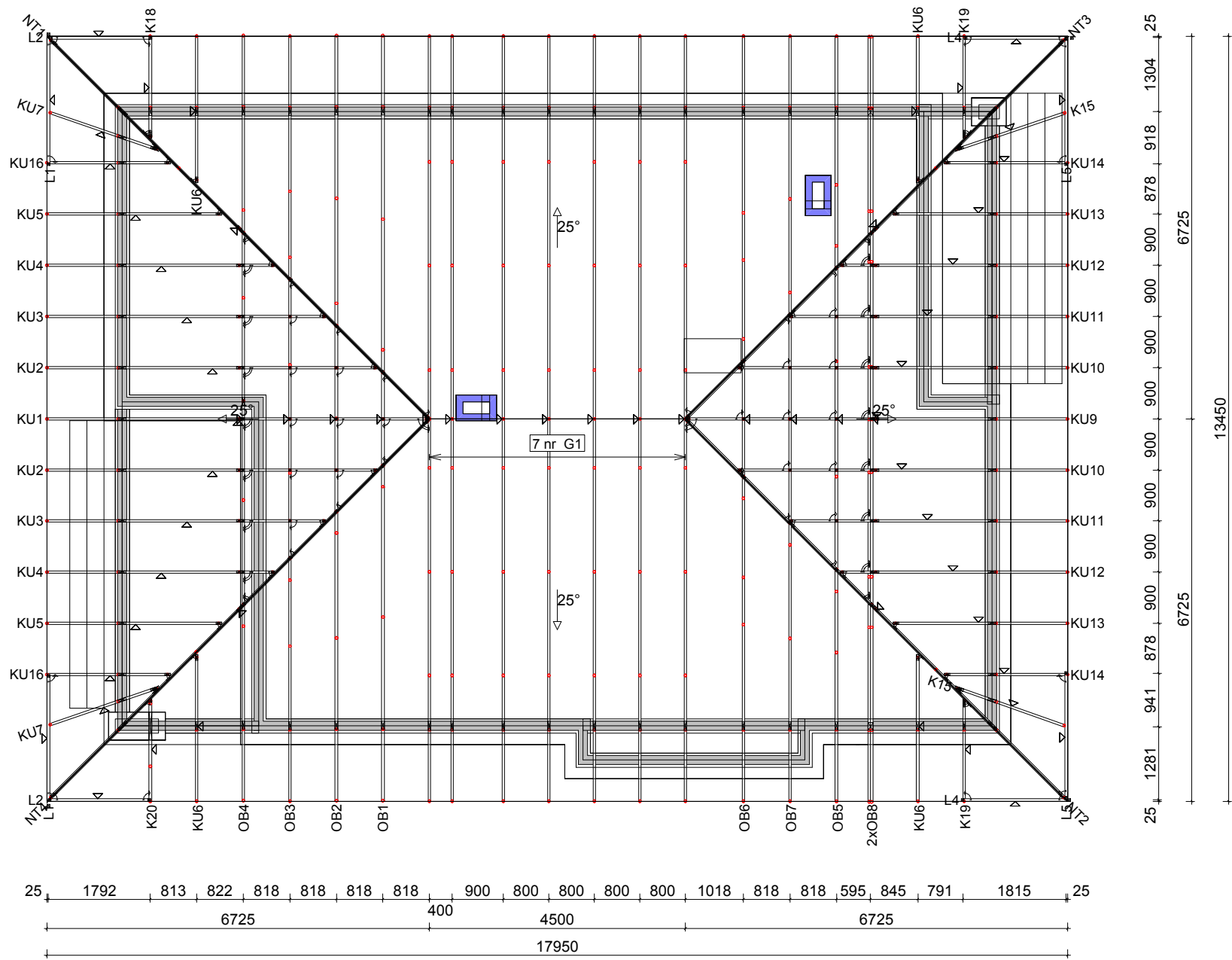
Aster

WIĄZARY Z LITEGO DREWNA ŁĄCZONE PŁYTKAMI KOLCZASTYMI





	NAZWA OBIEKTU	Dom jednorodzinny ASTER	
	ADRES OBIEKTU	Do adaptacji	
TYTUŁ RYSUNKU	Rzut konstrukcji dachu		
PROJEKTOWAŁ	mgr inż. Józef Wólczański		SKALA:
OPRACOWAŁ	inż. Ewelina Bartyzel		DATA: 2011-08-24
SPRAWDZIŁ	mgr inż. Józef Wólczański		NR RYS.:



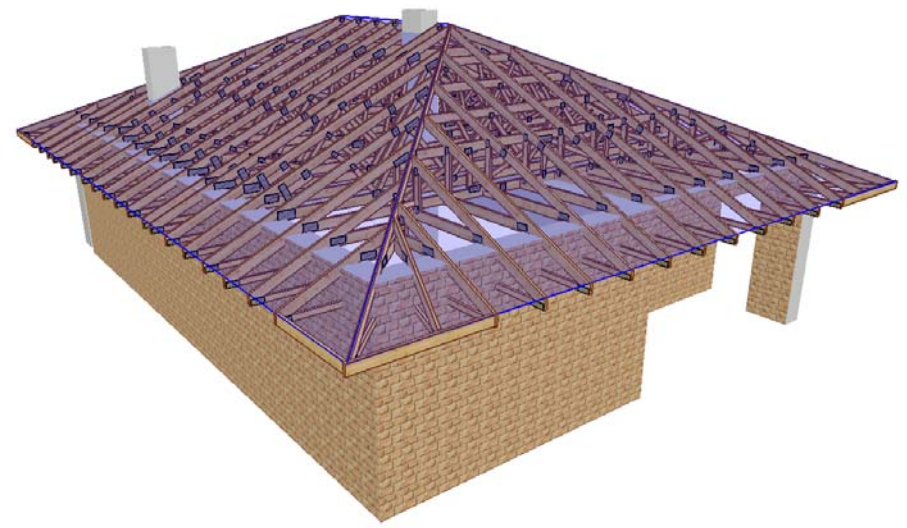
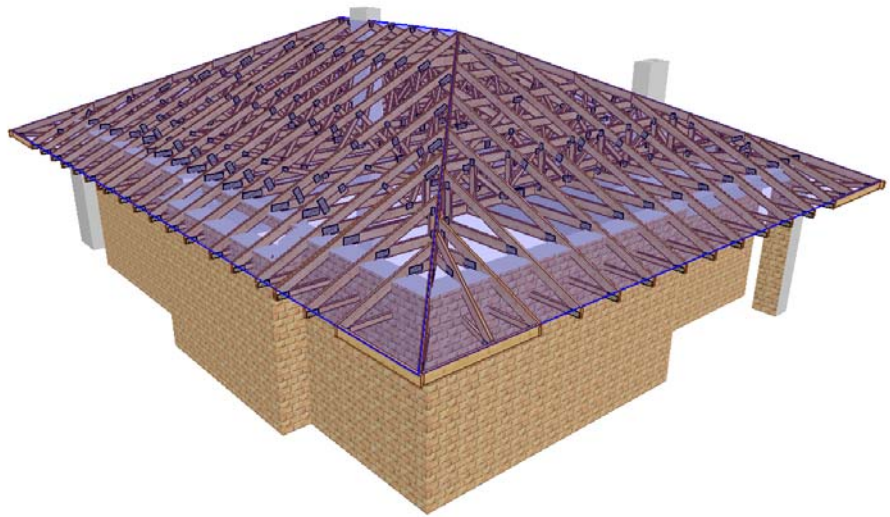
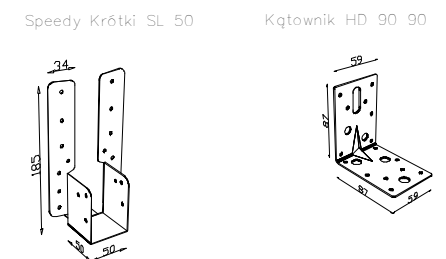
Tarcica konstrukcyjna w klasie C24
Grubość 45 mm

Murłata o przekroju 16x16

Montaż wiązarów do murłaty poprzez kątowniki HD 90x90 firmy MULTIGRIP oraz gwoździe ciesielskie 3,75x30 po 8 sztuk na skrzydełko

Maksymalny rozstaw stężeń 100 cm

53 x SA (Łącznik Skośny Lekki (3.75x30mm+3.75x30mm))
124 x HD 9090 Kątownik łączący wiązar z murłata
22 x SL45 (Speedy Krótki SL 44)



	NAZWA OBIEKTU	Dom jednorodzinny ASTER	
	ADRES OBIEKTU	Do adaptacji	
TYTUŁ RYSUNKU		Rzut konstrukcji dachu	
PROJEKTOWAŁ	mgr inż. Józef Wólczański	SKALA:	1:100
OPRACOWAŁ	inż. Ewelina Bartyzel	DATA:	2011-08-24
SPRAWDZIŁ	mgr inż. Józef Wólczański	NR RYS.:	

Porównanie kosztów wykonania konstrukcji dachu dla projektu

Aster

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

Zestawienie zaczerpnięte z kosztorysu wykonania budynku Aster

Numer pozycji	Podstawa	Opis	Jm	Ilość	Cena	Wartość
35	KNR 2-02W 0217/05	Płyty żelbetowe - dodatek za każdy 1cm różnicy w grubości płyty (Krotność= 6) <i>Płyty o gr. powyżej 15cm</i>	m2	Σ 63,099	3,35	1.268,29
36	KNR 2-02W 0217/02	Płyty żelbetowe stropowe płaskie grubości 15cm	m2	Σ 95,878	98,67	9.460,28
37	KNR 2-02W 0217/05	Płyty żelbetowe - dodatek za każdy 1cm różnicy w grubości płyty	m2	Σ 64,840	3,35	217,21
38	KNR 2-02W 0217/05	Płyty żelbetowe - dodatek za każdy 1cm różnicy w grubości płyty (Krotność= 3)	m2	Σ 31,038	3,35	311,93

Numer pozycji	Podstawa	Opis	Jm	Ilość	Cena	Wartość
45	Kalkulacja indywidualna	Dostawa konstrukcji dachowej drewnianej	m3	Σ 9,840	811,45	7.984,67
46	Kalkulacja indywidualna	Dostawa łączników ciesielskich	szt	Σ 722,000	3,32	2.397,04
47	Kalkulacja indywidualna	Wynajem dźwigu samochodowego na czas montażu krokwi, krokwi koszowych i kalenic	m-g	Σ 12,000	116,65	1.399,80
48	Kalkulacja indywidualna	Montaż ciesielski konstrukcji dachu	m2	Σ 266,400	47,30	12.600,72

Suma : 35 640

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

Przykładowa wycena jednego z licencjonowanych zakładów prefabrykacji

Wycena

Wiązary z montażem

Stężenia:

Okucia i kątowniki

Suma: 26 600 zł

Wybierając wiązary prefabrykowane oszczędzasz 9 040zł,

Otrzymujesz konstrukcję dachu z fabryki z gwarancją,

Montaż trwa kilka dni.

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 **ASTER**. 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 prefabrykowanych kratownic w układzie krokwiowo jętkowym o maksymalnej rozpiętości w świetle podpór 10,80 m i maksymalnym poprzecznym rozstawie osiowym 1,018. Konstrukcja wsparta jest także na płatwiach drewnianych lub stalowych. Tarcica klasy C24 o grubości 45 mm. Połączenia elementów (słupki, krzyżulce, pasy) więzarów 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 świerkowego 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 murlatą oraz płatwią.

Połączenie kratownic z murlatą zaprojektowano za pośrednictwem kątowników HD 9090 w ilości 2szt./węzeł. Mocowanie kątownika do murlaty za pomocą gwoździ fi 3,75x30 w ilości 8szt./skrzydełko. Kątowniki łączyć z dźwigarem gwoździami pierścieniowymi fi 3,75x30 w ilości 8 szt./skrzydełko.

6. Stężenia wzdlużne

Stężenia podłużne połączeniowe zaprojektowano z elementów drewnianych o przekroju 25x100 mm. Stężenia te mocować w każdym węźle gwoździami pierścieniowymi lub skrętnymi fi 3.75 x 80 w ilości 3szt./węzeł.

7. Wytyczne montażu konstrukcji

- wiązary należy montować dźwigiem z wykorzystaniem trawersu lub odpowiedniego zawiesia;
- montaż wiązarów rozpocząć od dwóch wiązarów usztywnionych poprzecznie stężeniami;
- kolejne wiązary należy montować łącząc je z poprzednimi za pomocą stężeń;
- 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 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.

Opracowała: inż. Ewelina Bartyzel

Obliczeń więzara dokonano przy użyciu programu komputerowego

Wersja : 2011 SR2b

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

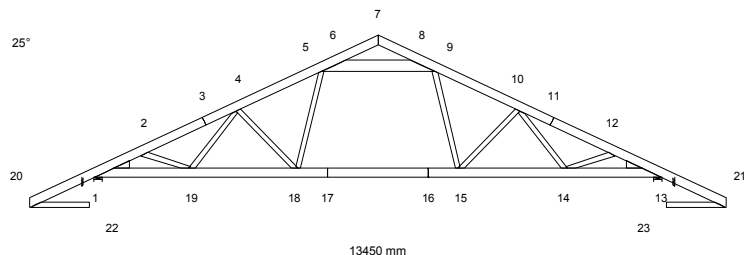
OBLICZENIA WYKONANE PRZEZ

Mitek Polska

DANE PROJEKTU.

Nazwa projektu: G1
 Klient : Dom jednorodzinny Aster
 Do adaptacji
 Rzut konstrukcji dachu

Zadanie nr : p4
 Kod rysunku :
 Rysunek nr :

**GŁÓWNE ZAŁOŻENIA PROJEKTU**

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

Kontrola produkcji : Tak Nr upr.: - CPD - 12234
 Klasa użytkowania : 2
 Współcz. redystryb. obc.: 1.1
 Rozstaw więzarów : 850 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 = 700 N/m²
 Pas górny P 1 = 700 N/m²
 Pas dolny 1 = 500 N/m²
 Str. soffit 1 = 140 N/m²
 Str. soffit 2 = 140 N/m²

ŚNIEG

Wartość wyjściowa ($q_k \cdot C_e \cdot C_t$) = 1600 N/m²

WIATR

Wartość wyjściowa (q_p) = 1206 N/m²

Wymiary budynku (mm): L=17950, B=13450, H=7000

CIEŻAR KONSTRUKCJI

Pas górny L 1 = 231 N
 Pas górny P 1 = 231 N
 Pas dolny 1 = 339 N
 Str. soffit 1 = 20 N
 Str. soffit 2 = 20 N
 Krzyżulce = 272 N

OBCIĄŻENIA UŻYTKOWE

OZ 1 = 1500 N/m²

Podst. poz.	Dystr.	Inna poz.	Dystr.
Od	Do	Od	Do
mm			
18	15	3219	

OBCIĄŻENIA SPECJALNE**DODATKOWE OBCIĄŻENIE RÓWNOMIERNE / REGULOWANE OBCIĄŻENIA STANDARDOWE**

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

Od Węzeł	Wart. N/m2	Do Węzeł	Wart. N/m2	Metoda	Kierunek	Przyp. obc. Typ	Współcz.
20	140	22	140	5	Zrzutowane	Obciążenie stałe	
21	140	23	140	5	Zrzutowane	Obciążenie stałe	

DODATKOWE OBCIĄŻENIA PUNKTOWE

POZYCJE

Poz	Węzeł	Wym.	Nazwa grupy	Obrót	Nazwa	Dolny	Dodatkowe właściwości
1	7	0	Pas górny P	Brak	NT1	NIE	TAK
2	7	0	Pas górny P	Brak	NT4	NIE	TAK
3	7	0	Pas górny P	Brak	KU1	NIE	TAK
4	2	849	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
6	10	971	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
8	20	100	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
9	21	-100	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
10	20	100	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
11	20	100	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
12	21	-100	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
13	21	-100	Pas górny P	Brak		NIE	NIE

Wartości obciążenia punktowego

Poz	Obr. °	Pion. N	Poz. N	Moment kNm	Przp.obciążenia Typ
1		10	0	0.00	Obciążenie stałe
		-8	0	0.00	Śnieg myllewo, 0.5mylprawo
		-8	0	0.00	Śnieg 0.5myllewo, mylprawo
		-9	0	0.00	Śnieg myllewo, mylprawo
		-1	0	0.00	Wiatr z lewej (brak ssania)
		-1	0	0.00	Wiatr z prawej (brak ssania)
		6	0	0.00	Wiatr na szczyt
		-9	0	0.00	Śnieg myllewo, 0 prawo
		-3	0	0.00	Wiatr z lewej
		-3	0	0.00	Wiatr z prawej
2		10	0	0.00	Obciążenie stałe
		-8	0	0.00	Śnieg myllewo, 0.5mylprawo
		-8	0	0.00	Śnieg 0.5myllewo, mylprawo
		-9	0	0.00	Śnieg myllewo, mylprawo
		-1	0	0.00	Wiatr z lewej (brak ssania)
		-1	0	0.00	Wiatr z prawej (brak ssania)
		5	0	0.00	Wiatr na szczyt
		-9	0	0.00	Śnieg myllewo, 0 prawo
		-3	0	0.00	Wiatr z lewej
		-3	0	0.00	Wiatr z prawej
3		224	0	0.00	Obciążenie stałe
		265	0	0.00	Śnieg myllewo, 0.5mylprawo
		265	0	0.00	Śnieg 0.5myllewo, mylprawo
		354	0	0.00	Śnieg myllewo, mylprawo
		135	0	0.00	Wiatr z lewej (brak ssania)
		-298	0	0.00	Wiatr na szczyt
		354	0	0.00	Śnieg myllewo, 0 prawo
		-67	0	0.00	Wiatr z lewej
	-67	0	0.00	Wiatr z prawej	
4		1000	0	0.00	Człowiek na lewym pasie górnym
6		1000	0	0.00	Człowiek na prawym pasie górnym
8,9		1000	0	0.00	Człowiek na wsporniku
10		594	0	0.00	Śnieg myllewo, 0.5mylprawo
11		74	0	0.00	Śnieg 0.5myllewo, mylprawo
12		74	0	0.00	Śnieg myllewo, 0.5mylprawo
13		594	0	0.00	Śnieg 0.5myllewo, mylprawo

Dodatkowe właściwości dla transferu obciążenia

Poz	typ wiązara	rozstaw	Połączenie		Tarcica		Podpora	Dostępna. wysokość
			kąt	typ	szer.	wys.	szerokość	
1	Naroż. trójkątny	900	45.0	Automatycznie	45	170	6.0	
2	Naroż. trójkątny	900	135.0	Automatycznie	45	170	6.0	
3	Kulawka	900	90.0	Automatycznie	45	170	18.0	

KOMBINACJE OBCIĄŻEŃ

Nr	Warunek	KTO
1	Stan graniczny nośności	St 1.35*Stałe
2	Stan graniczny nośności	Śr 1.15*Stałe + 1.5*ŚniegL(0.5P) + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3)
3	Stan graniczny nośności	Śr 1.15*Stałe + 1.5*ŚniegP(0.5L) + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3)
4	Stan graniczny nośności	Śr 1.15*Stałe + 1.5*Śnieg + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3)
5	Stan graniczny nośności	Śr 1.15*Stałe + 0.75*Śnieg + 1.5*OZ1 + 1.05*(OZ2 + OZ3)
6	Stan graniczny nośności	Śr 1.15*Stałe + 0.75*ŚniegP(0L) + 1.5*OZ1 + 1.05*(OZ2 + OZ3)
7	Stan graniczny nośności	Śr 1.15*Stałe + 0.75*ŚniegL(0P) + 1.5*OZ1 + 1.05*(OZ2 + OZ3)
8	Stan graniczny nośności	Kr 1.15Stałe+1.5Śnieg+1.05(OZ1+OZ2+OZ3)+.9WiatrL(brakssania)
9	Stan graniczny nośności	Kr 1.15Stałe+1.5Śnieg+1.05(OZ1+OZ2+OZ3)+.9WiatrP(brakssania)
10	Stan graniczny nośności	Kr Stałe + 1.5*Wiatr na szczyt
11	Stan graniczny nośności	Ch Stałe + 1.5*Człowiek na lewym PG
12	Stan graniczny nośności	Ch Stałe + 1.5*Człowiek na prawym PG
13	Stan graniczny nośności	Ch Stałe + 1.5*Człowiek na wsporniku
14	Stan graniczny nośności	Kr 1.15*Stałe+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+1.5*ŚniegL(0P)+0.9*WiatrL
15	Stan graniczny nośności	Kr 1.15*Stałe+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+1.5*ŚniegP(0L)+0.9*WiatrP
16	Stan graniczny nośności	Kr 1.15*Stałe+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+0.75*ŚniegL(0P)+1.5*WiatrL
17	Stan graniczny nośności	Kr 1.15*Stałe+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+0.75*ŚniegP(0L)+1.5*WiatrP
18	Stan graniczny użytkowania	Stałe + Śnieg + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Winst
19	Stan graniczny użytkowania	1.8*Stałe + Śnieg + 0.94*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Wfin
20	Stan graniczny użytkowania	Stałe + ŚniegP(0L) + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Winst
21	Stan graniczny użytkowania	1.8*Stałe + ŚniegP(0L) + 0.94*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Wfin
22	Stan graniczny użytkowania	Stałe + ŚniegL(0P) + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Winst
23	Stan graniczny użytkowania	1.8*Stałe + ŚniegL(0P) + 0.94*(OZ1 + OZ2 + OZ3), Wfin
24	Stan graniczny użytkowania	Stałe + 0.5*Śnieg + OZ1 + 0.7*(OZ2 + OZ3), Winst
25	Stan graniczny użytkowania	1.8*Stałe + 0.5*Śnieg + 1.24*OZ1 + 0.94*(OZ2 + OZ3), Wfin
26	Stan graniczny użytkowania	Stałe + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegL(0P) + WiatrL, Win
27	Stan graniczny użytkowania	1.8*Stałe + 0.94*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegL(0P) + WiatrL
28	Stan graniczny użytkowania	Stałe + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegP(0L) + WiatrP, Win
29	Stan graniczny użytkowania	1.8*Stałe + 0.94*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegP(0L) + WiatrP

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	Klasa	Stężenie	Różniące się dane			
						Max	CSI	KO	SNr
			mm		mm				
Pas górny L 1	3-	20	45x 170	C24	340	0.83	2	1	
Pas górny L 1	3-	7	45x 170	C24	340	0.73	15	1	
Pas górny P 1	11-	7	45x 170	C24	340	0.73	14	1	
Pas górny P 1	11-	21	45x 170	C24	340	0.83	3	1	
Pas dolny 1	16-	13	45x 170	C24	1000	0.75	7	1	
Pas dolny 1	16-	17	45x 170	C24	1000	0.68	5	1	
Pas dolny 1	17-	1	45x 170	C24	1000	0.75	6	1	
Str. soffit 1	20-	22	45x 95	C24	Tak	0.09	1	1	
Str. soffit 2	21-	23	45x 95	C24	Tak	0.09	1	1	
Klin 1	13-	13	45x 145	C24	Nie	0.00	3	1	
Klin 2	1-	1	45x 145	C24	Nie	0.00	14	2	
Krzyżulec 1	6-	18	45x 95	C24	Nie	0.36	14	1	
Krzyżulec 1	8-	15	45x 95	C24	Nie	0.36	15	1	
Krzyżulec 2	4-	18	45x 95	C24	Nie	0.49	14	1	
Krzyżulec 2	10-	15	45x 95	C24	Nie	0.49	15	1	
Krzyżulec 3	6-	8	45x 220	C24	Nie	0.86	4	1	
Krzyżulec 4	4-	19	45x 95	C24	Nie	0.11	2	1	
Krzyżulec 4	10-	14	45x 95	C24	Nie	0.11	3	1	
Krzyżulec 5	2-	19	45x 95	C24	Nie	0.10	2	1	
Krzyżulec 5	12-	14	45x 95	C24	Nie	0.10	3	1	

WYCIĄG Z WYNIKÓW OBLICZEŃ DLA NAJNIEKORZYSTNIEJSZEJ KOMBINACJI OBCIĄŻEŃ

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

Osiowe CSI: naprężenia od siły osiowej, Ścinanie CSI: naprężenia od siły poprzecznej

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

Pręt	KO	Dyst.	Wys.	Klasa	Wybocz	Moment	Osiowa	Ścin.	MZ	Osiowe	Ścin.	Max		
Od	Do	(mm)	(mm)		(mm)	MZ (kNm)	AX (N)	V (N)	CSI	CSI	CSI	CSI	km	inst
1-	2	2	34	170	C24	3.22	1787	0	0.81	0.02	0.00	0.83	1.13	
2-	4	4	571	170	C24	1669x	0.67	-31545	131	0.19	0.31	0.01	0.50	
4-	6	15	1670	170	C24	1916x	-2.21	-20376	0	0.54	0.19	0.00	0.73	1.03
6-	7	14	-166	170	C24	1098x	1.43	-3376	0	0.36	0.03	0.00	0.39	
1-	20	2	34	170	C24		3.22	1787	0	0.81	0.02	0.00	0.83	1.13
7-	8	15	1025	170	C24	1098x	1.43	-2795	0	0.36	0.02	0.00	0.38	
8-	10	14	166	170	C24	1916x	-2.21	-20956	0	0.54	0.19	0.00	0.73	1.03
10-	12	4	1250	170	C24	1668x	0.67	-31545	-131	0.19	0.31	0.01	0.50	
12-	13	3	920	170	C24		-3.22	1787	0	0.81	0.02	0.00	0.83	1.13
13-	21	3	-34	170	C24		-3.22	1787	0	0.81	0.02	0.00	0.83	1.13
13-	14	4	-1847	170	C24		-0.81	27093	0	0.23	0.37	0.00	0.60	
14-	15	4	-1985	170	C24		1.08	29290	0	0.25	0.40	0.00	0.65	1.22
15-	18	7	1	170	C24		2.06	18252	0	0.50	0.25	0.00	0.75	1.17
18-	19	4	-1	170	C24		1.08	29290	0	0.25	0.40	0.00	0.65	1.22
19-	1	4	-28	170	C24		-0.81	27093	0	0.23	0.37	0.00	0.60	
20-	22	1	160	95	C24		-0.09	0	0	0.09	0.00	0.00	0.09	1.15
21-	23	1	-160	95	C24		0.09	0	0	0.09	0.00	0.00	0.09	1.15
13-	13	3		145	C24		0.00	0	0	0.00	0.00	0.00	0.00	
1-	1	14		145	C24		0.00	0	0	0.00	0.00	0.00	0.00	
8-	15	15		95	C24		0.25	8649	-147	0.18	0.17	0.03	0.36	
6-	18	14		95	C24		-0.25	8646	147	0.18	0.17	0.03	0.36	
10-	15	15		95	C24	1564y	0.05	-6889	-33	0.02	0.46	0.01	0.49	
4-	18	14		95	C24	1564y	-0.05	-6882	33	0.02	0.46	0.01	0.49	
6-	8	4		220	C24	1719y	-0.68	-19983	0	0.08	0.78	0.00	0.86	
10-	14	3		95	C24	1394y	0.02	-1688	6	0.01	0.10	0.00	0.11	
4-	19	2		95	C24	1394y	-0.02	-1687	-6	0.01	0.10	0.00	0.11	
12-	14	3		95	C24		-0.06	2343	107	0.05	0.05	0.02	0.10	
2-	19	2		95	C24		0.06	2343	-107	0.05	0.05	0.02	0.10	

ŁĄCZNIKI

Łącznik	Producent	Aprobata Techniczna
T150	Mitek	1020-CPD-070038938, IF-55-02.01
GNA20	Mitek	1020-CPD-070038938, IF-55-01.01

Węzeł	Łącz.	Rozmiar	Max	Gwóźdź
Nr	Typ	Szer. Dług.	Napręż	Il. Typ
1	T150	124 410	0.90	
2	GNA20	76 122	0.49	
3	GNA20	132 124	0.93	
4	GNA20	105 143	0.61	
6	GNA20	132 307	0.87	
7	GNA20	76 122	0.44	
8	GNA20	132 307	0.87	
10	GNA20	105 143	0.61	
11	GNA20	132 124	0.92	
12	GNA20	76 122	0.49	
13	T150	124 410	0.90	
14	GNA20	105 143	0.69	
15	GNA20	132 307	0.97	
16	GNA20	154 143	0.91	
17	GNA20	154 143	0.99	
18	GNA20	132 307	0.97	
19	GNA20	105 143	0.69	
20	T150	88 205	0.16	
21	T150	88 205	0.16	
1: 2	T150	145 245	0.53	
13: 2	T150	145 245	0.53	

Max tolerancja położenia łącznika: 5 mm

DODATKOWE OBCIĄŻENIE SKUPIONE W KAŻDEJ KOMBINACJI OBCIĄŻEŃ (SGN).

Węzeł	Wym.	Grupa tarcicy	KO Nr	Pion. N	Poz. N	Moment kNm
7	0	Pas górny P	1	330	0	0.00
			2	654	0	0.00
			3	654	0	0.00
			4	786	0	0.00
			5	534	0	0.00
			6	282	0	0.00
			7	534	0	0.00
			8	906	0	0.00
			9	784	0	0.00
			10	-186	0	0.00
			11	245	0	0.00
			12	245	0	0.00
			13	245	0	0.00
			14	720	0	0.00
			15	215	0	0.00
			16	423	0	0.00
			17	171	0	0.00
2	849	Pas górny L	11	1500	0	0.00
10	971	Pas górny P	12	1500	0	0.00
20	100	Pas górny L	2	891	0	0.00
			3	111	0	0.00
			13	1500	0	0.00
21	-100	Pas górny P	2	111	0	0.00
			3	891	0	0.00
			13	1500	0	0.00

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

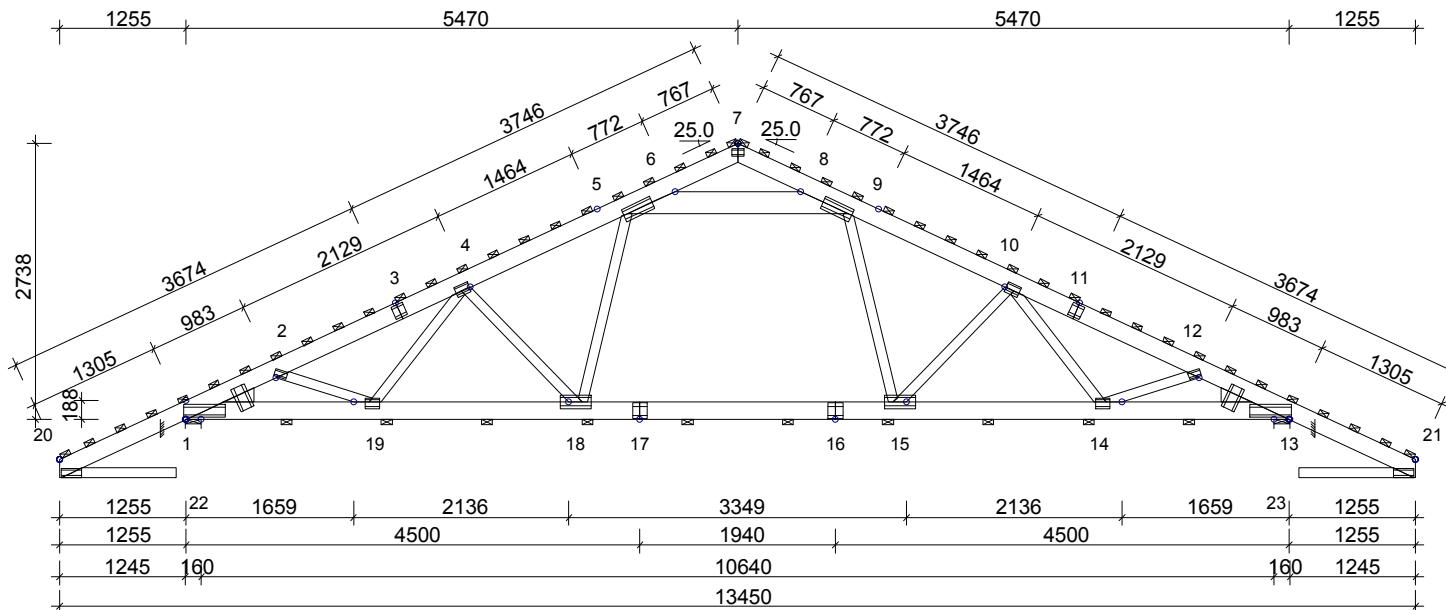
Węzeł	Nr	Kier.	KO St(Nr)	KO Dł(Nr)	KO Śr(Nr)	KO Kr(Nr)	KO Ch(Nr)
1	Poz	Max:	0 (1)	0 (0)	0 (2)	4000 (16)	0 (11)
		Min:	0 (1)	0 (0)	0 (2)	0 (10)	0 (11)
1	Pion	Max:	10206 (1)	0 (0)	22076 (4)	23989 (8)	9060 (13)
		Min:	10206 (1)	0 (0)	12808 (6)	-238 (10)	7801 (12)
13	Pion	Max:	10206 (1)	0 (0)	22076 (4)	23928 (9)	9060 (13)
		Min:	10206 (1)	0 (0)	12934 (7)	-238 (10)	7801 (11)

Węzeł	Aktualnie	CSI z płytka	Wymag. wiązara			Wymag. podp.
Nr	mm		mm	Pole	kc90	mm
1	160	-	164	8730	1.50	0
13	160	-	164	8730	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
16- 17	18.5	1.9	(19)	9.4	1.1	0.0	0.0	9.1	0.8	0.0	0.0	0.0	0.0
17- 18	16.0	1.2	(23)	8.2	0.8	0.0	0.0	7.8	0.5	0.0	0.0	0.0	0.0
15- 16	15.8	2.0	(21)	8.2	1.4	0.0	0.0	7.7	0.6	0.0	0.0	0.0	0.0
5	14.8	4.7	(27)	7.1	1.7	0.0	0.0	4.4	1.4	3.3	1.6	0.0	0.0
6- 18	14.5	4.1	(27)	7.3	1.5	0.0	0.0	4.4	1.5	2.8	1.1	0.0	0.0
9	14.4	-1.8	(29)	7.1	0.5	0.0	0.0	4.4	-0.6	2.9	-1.7	0.0	0.0
8- 15	14.2	-0.5	(21)	7.3	0.6	0.0	0.0	6.9	-1.2	0.0	0.0	0.0	0.0
6- 7	13.4	3.8	(27)	6.9	1.5	0.0	0.0	4.0	1.2	2.4	1.2	0.0	0.0
18- 19	13.4	1.0	(27)	7.1	0.7	0.0	0.0	3.8	0.3	2.6	0.1	0.0	0.0

☑ POKAZANE KRZYŻULCE PODPARTE
PATRZ ARKUSZ INFORMACYJNY ...

**INFORMACJE OGÓLNE:**

WIAZAR ZAPROJEKTOWANY ZA POMOCĄ PROGRAMU KOMPUTEROWEGO "TRUSSCON", LIC.NR: 9106
SIŁY ZOSTAŁY OBLICZONE ZGODNIE Z
1 PRAWEM TEORII ODKSZTAŁCEN.
NORMA TARCICY: PN-EN 1995-1-1:2004 + NA
OBCIĄŻENIA: PN-EN 1991 + NA
OBCIĄŻENIA ŚNIEGIEM: PN-EN 1991-1-3:2005 + NA
OBCIĄŻENIA WIATREM: PN-EN 1991-1-4:2008 + NA

USTAWIENIA OGÓLNE:

GRUBOŚĆ TARCICY: (mm) 45
ROZSTAWY WIAZARÓW: (mm) 850

OBCIĄŻENIA (N/m²):

ŚNIEG (WARTOŚĆ BAZOWA): 1600
WIATR (WARTOŚĆ BAZOWA): 1206
ZMIENNE: NR WOLNY
1 1500

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

REAKCJE PODPOROWE (N | kNm):

WEZŁ NR	KIER.	KO MAX	Śr MAX	KO Kr MAX	Kr MIN	PODP. MM
1	Poz	0	0	4000	0	
1	Pion	10206	22076	23989	-238	164*
13	Pion	10206	22076	23928	-238	164*

TOLERANCJA POŁOŻENIA ŁĄCZNIKA: 5 mm

TARCICA: GRUBOŚĆ 45 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 %
7-20	170	C24	340	700	83	1	T150	124	410	90	3	GNA20	132	124	93
7-21	170	C24	340	700	83	2	GNA20	76	122	49	11	GNA20	132	124	92
13-1	170	C24	1000	500	75	4	GNA20	105	143	61	16	GNA20	154	143	91
20-22	95	C24	Tak	140	9	6	GNA20	132	307	87	17	GNA20	154	143	99
21-23	95	C24	Tak	140	9	7	GNA20	76	122	44					
6-18	95	C24	Nie		36	8	GNA20	132	307	87					
8-15	95	C24	Nie		36	10	GNA20	105	143	61					
4-18	95	C24	Nie		49	12	GNA20	76	122	49					
10-15	95	C24	Nie		49	13	T150	124	410	90					
6-8	220	C24	Nie		86	14	GNA20	105	143	69					
4-19	95	C24	Nie		11	15	GNA20	132	307	97					
10-14	95	C24	Nie		11	18	GNA20	132	307	97					
2-19	95	C24	Nie		10	19	GNA20	105	143	69					
12-14	95	C24	Nie		10	20	T150	88	205	16					
Klin 1	145	C24			0	21	T150	88	205	16					
Klin 13	145	C24			0	1: 2	T150	145	245	53					
						13: 2	T150	145	245	53					

*) UWAGA! WYMAGANE SPRAWDZENIE POWIERZCHNI PODPÓR

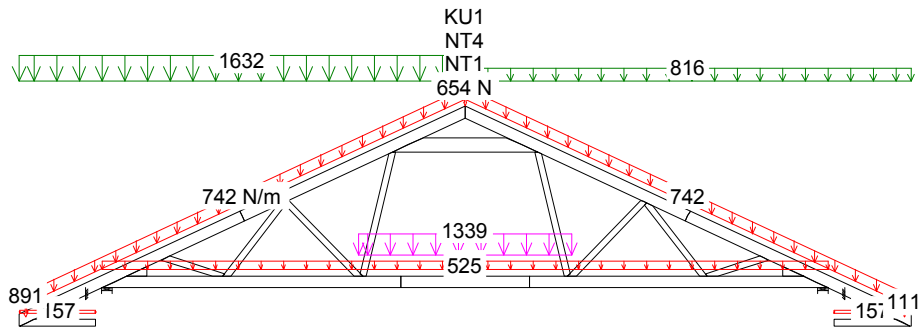
MAX UGIĘCIE (mm):

WEZŁ NR	PION.	POZ.	KO NR
16-17	18.5	1.9	19 (Wfin)
17-18	16.0	1.2	23 (Wfin)
4-5	14.8	4.7	27 (Wfin)

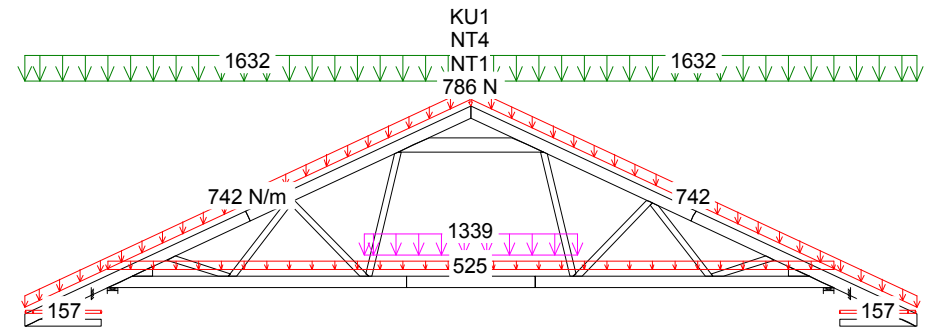
INFORMACJE O UGIĘCIU W INNYCH WEZŁACH - PATRZ OBLICZENIA

WERSJA: 2011 SR2b CZAS: 10.27			NAZWA OBIEKTU	Dom jednorodzinny Aster
			ADRES OBIEKTU	Do adaptacji
	TYTUŁ RYSUNKU		Rzut konstrukcji dachu	
	PROJEKTOWAŁ	mgr inż. Józef Wólczański	SKALA:	1:75(A4)
OPRACOWAŁ	inżEwelina Bartyzel	DATA:	2011-08-24	
SPRAWDZIŁ	mgr inż.	NR RYS.:		

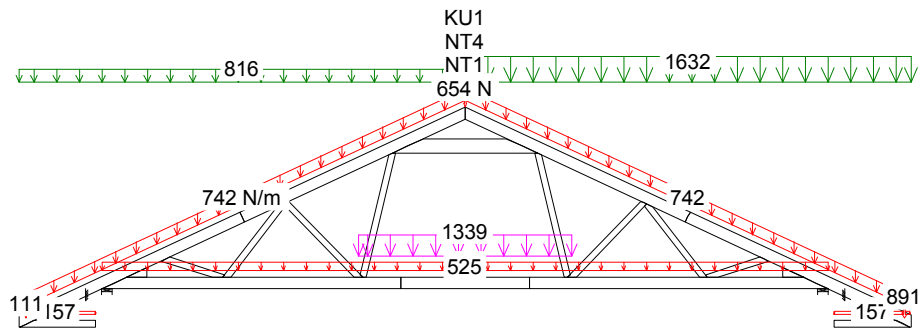
G1



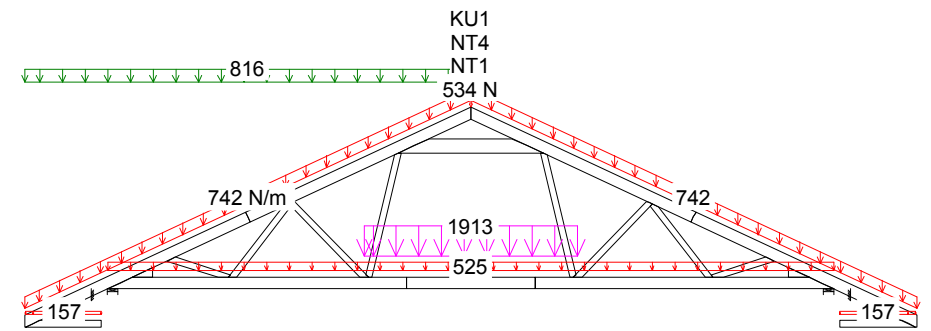
2 Śr 1.15*Stale + 1.5*ŚniegL(0.5P) + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3)



4 Śr 1.15*Stale + 1.5*Śnieg + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3)



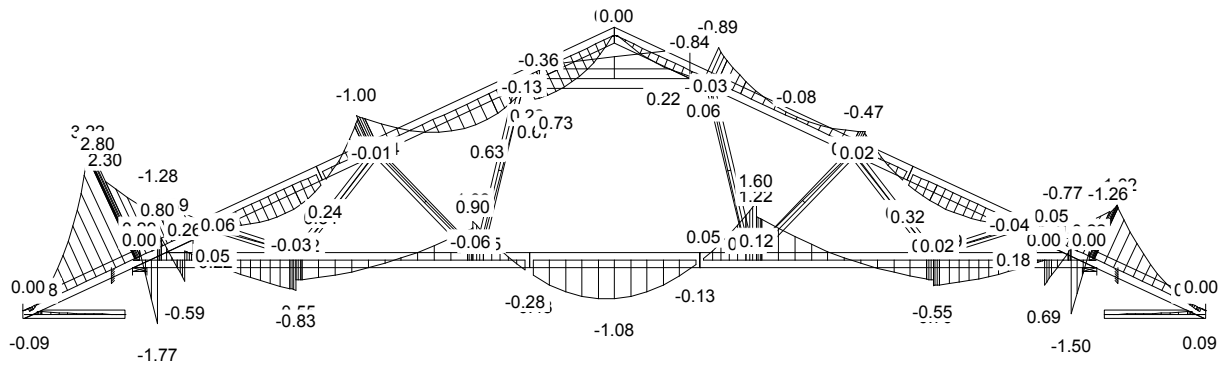
3 Śr 1.15*Stale + 1.5*ŚniegP(0.5L) + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3)



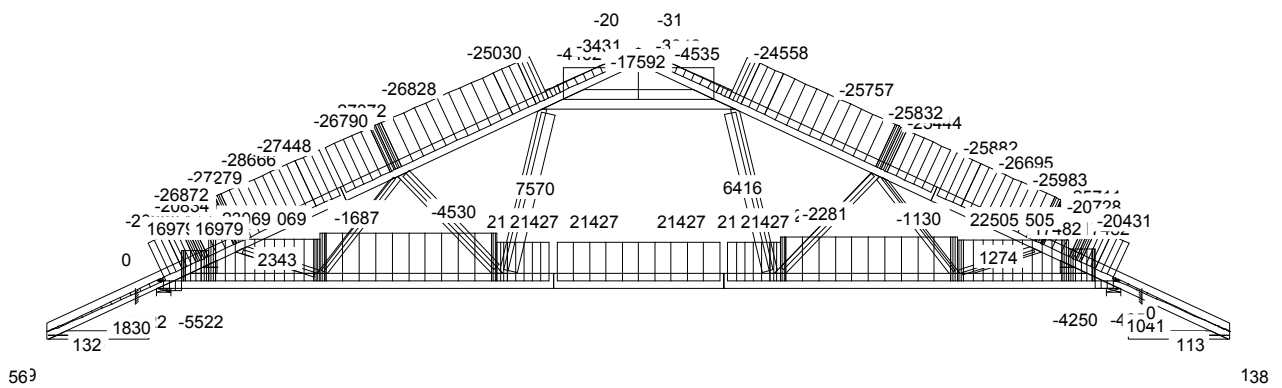
7 Śr 1.15*Stale + 0.75*ŚniegL(0P) + 1.5*OZ1 + 1.05*(OZ2 + OZ3)

CZAS: 10.27

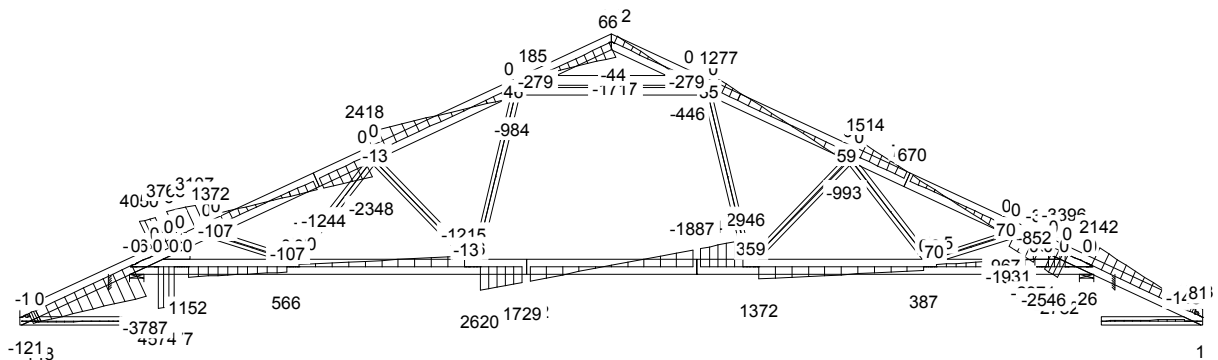
MOMENT



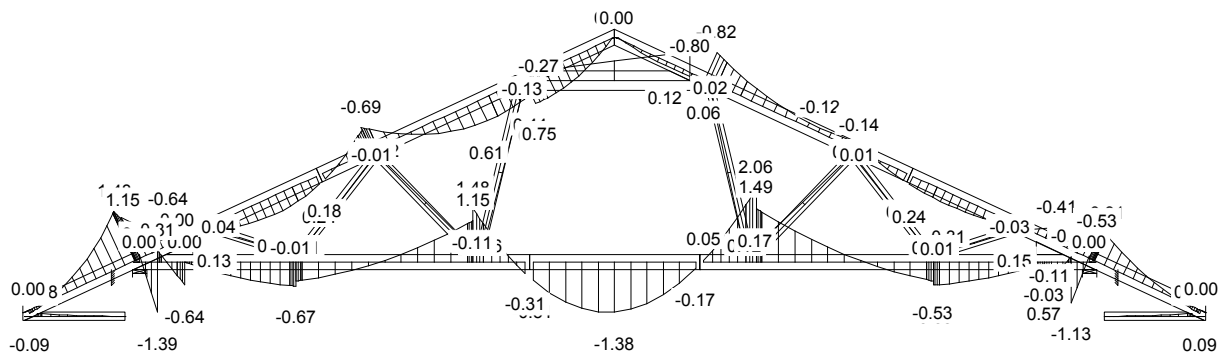
SIŁA OSIOWA



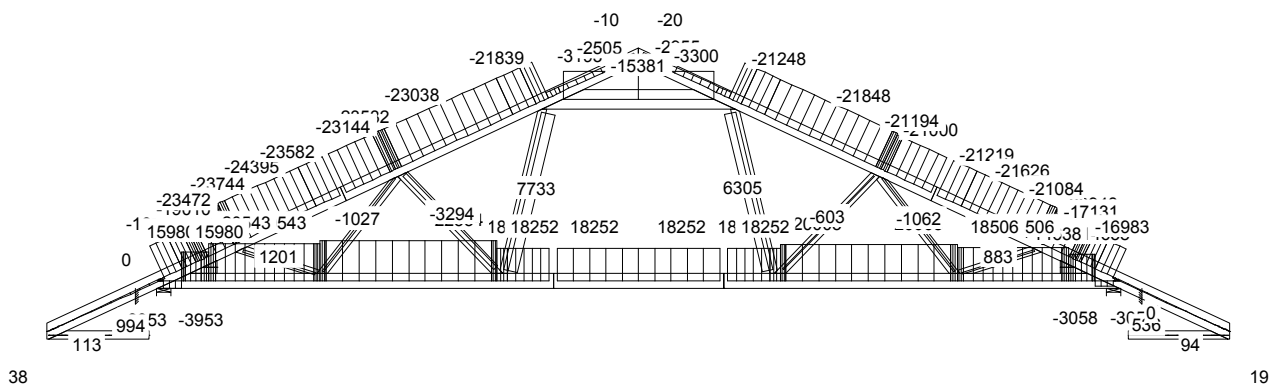
SIŁA POPRZECZNA



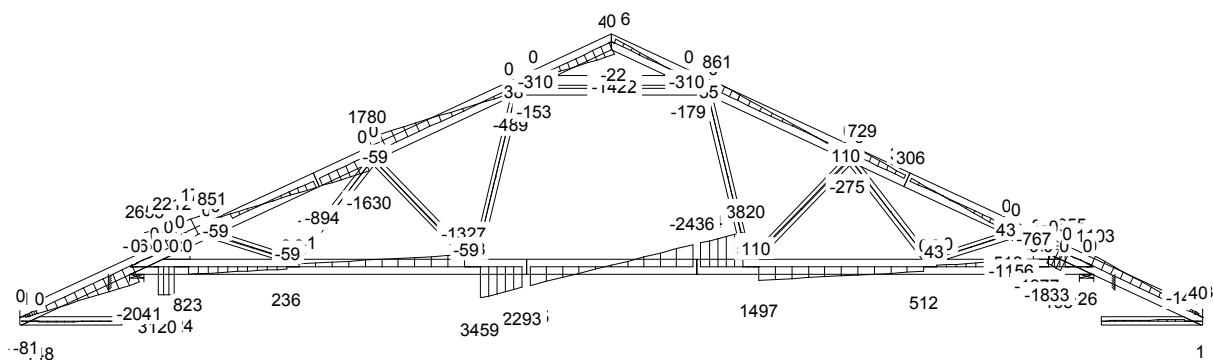
MOMENT



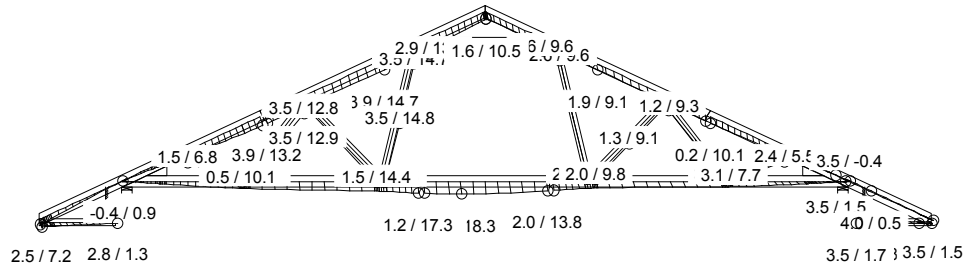
SIŁA OSIOWA



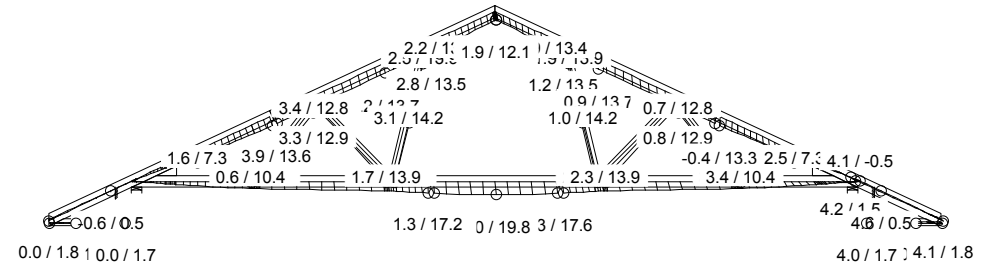
SIŁA POPRZECZNA



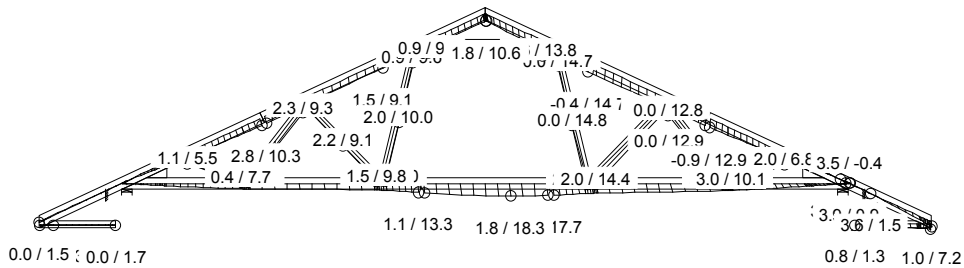
G1



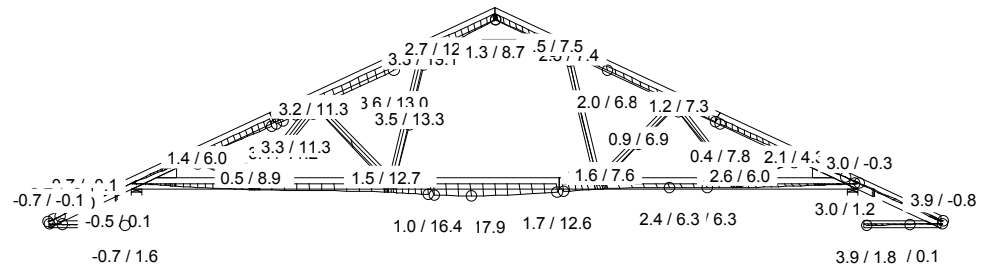
2 Śr 1.15*Stale + 1.5*ŚniegL(0.5P) + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3)



4 Śr 1.15*Stale + 1.5*Śnieg + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3)



3 Śr 1.15*Stale + 1.5*ŚniegP(0.5L) + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3)



7 Śr 1.15*Stale + 0.75*ŚniegL(0P) + 1.5*OZ1 + 1.05*(OZ2 + OZ3)

CZAS: 10.27

Józef Wołczański
(imię i nazwisko)

Legnica, dn. 23.08.2011 r
(data)

Nr ew. 62/82/LW
(nr uprawnień)

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


Oświadczenie

projektanta lub osoby sprawdzającej projekt budowlany.

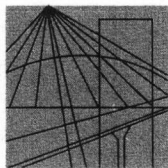
Zgodnie z art. 20 ust. 4 Ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (tj. DZ. U. Nr 207 z 2003 r. poz. 2016 z póź. zm.) niniejszym oświadczam, że projekt wykonawczy konstrukcji dachu dla

domu jednorodzinnego Aster, sporządzony w dniu 23.08.2011r ,

został wykonany zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.


PROJEKTANT
mgr inż. Józef Wołczański
Upr. bud. z §6,3, §7, §13,1pkt.2
Nr ew. 62/82/LW

.....
(pieczęć wraz z podpisem)



DOLNOŚLĄSKA
OKRĘGOWA
I Z B A
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

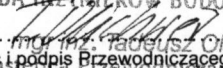
Wrocław, dn.2010-11-22

ZAŚWIADCZENIE

Pan/Pani **Józef Wołczański**
nazwisko rodowe
miejsce zamieszkania **ul.Koralowa 7**
..... **59-220 Legnica**

jest członkiem
Dolnośląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa
o numerze ewidencyjnym **DOŚ/BO/1117/01**
i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne
od dnia **2011-01-01** do dnia **2011-12-31**

DOLNOŚLĄSKA OKRĘGOWA
IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA

.....
(pieczęć i podpis Przewodniczącego Rady DOIIB)

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

(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 (X) 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 (ka) 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 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	Chmieleni 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@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	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. Kobierzycka 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