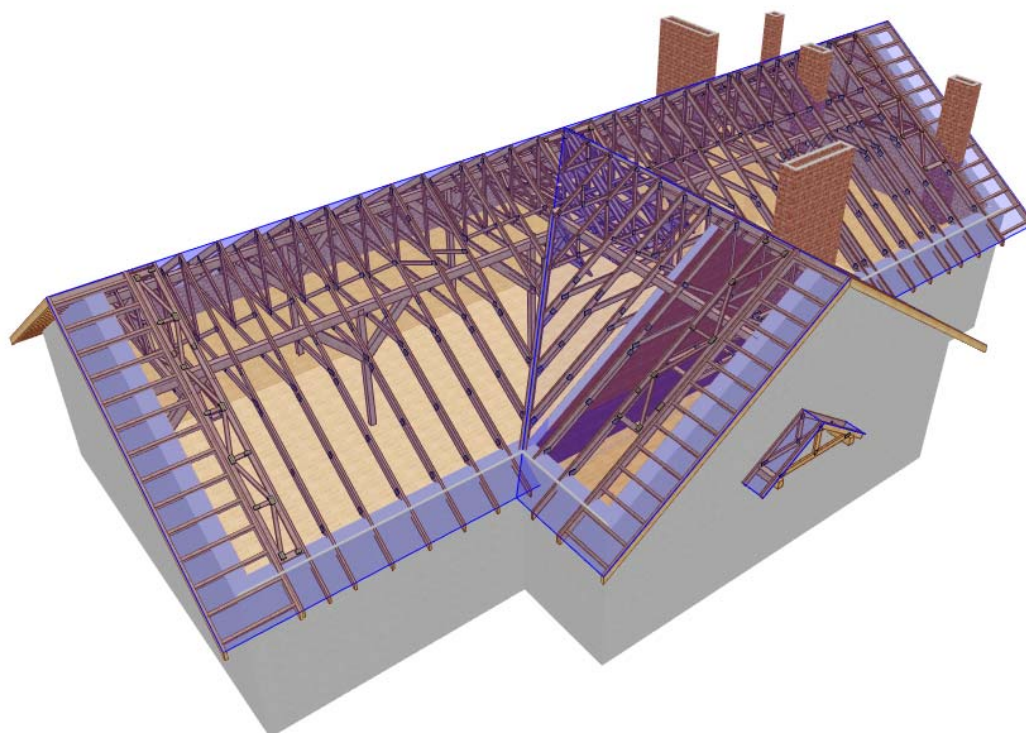
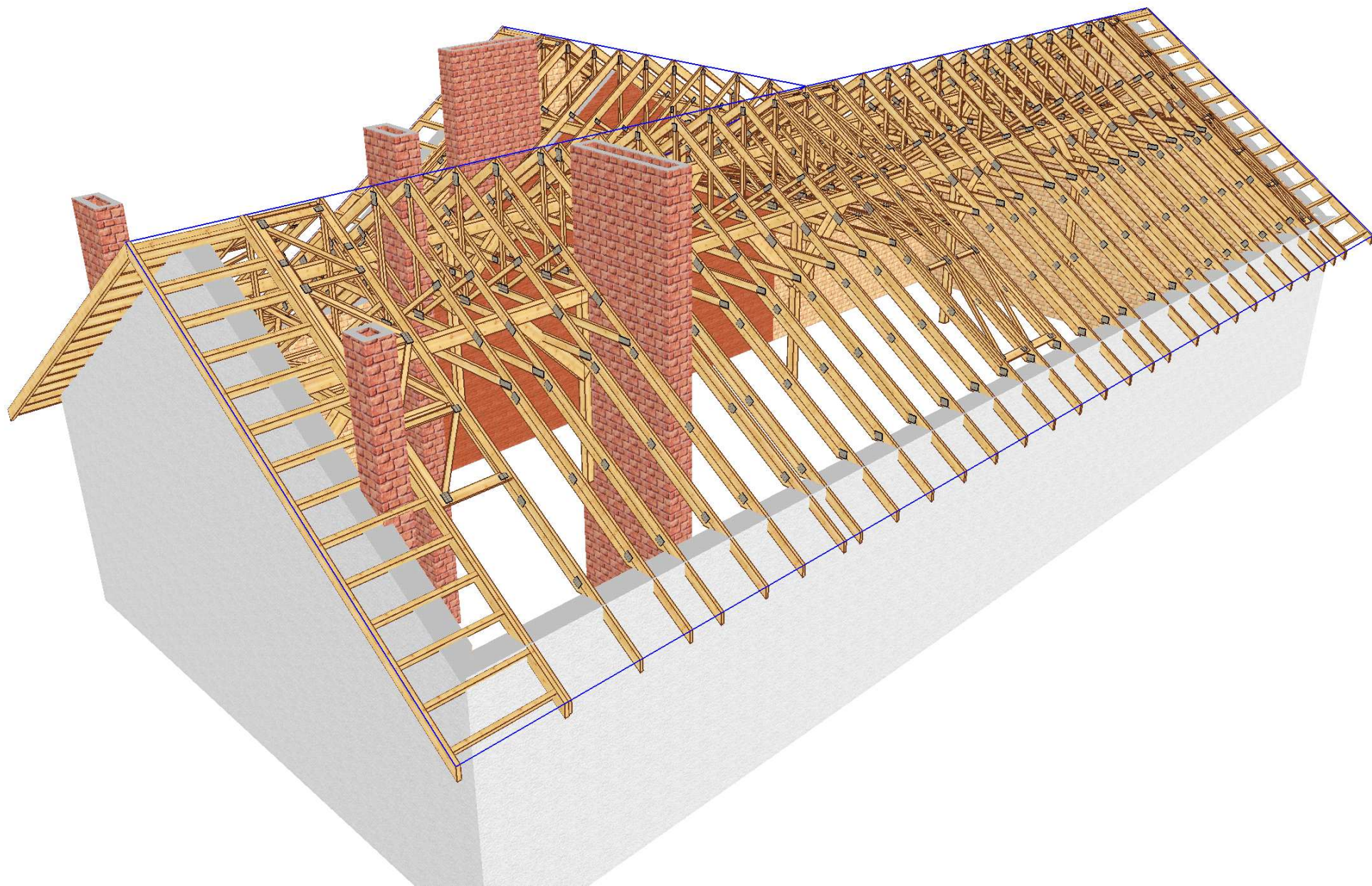


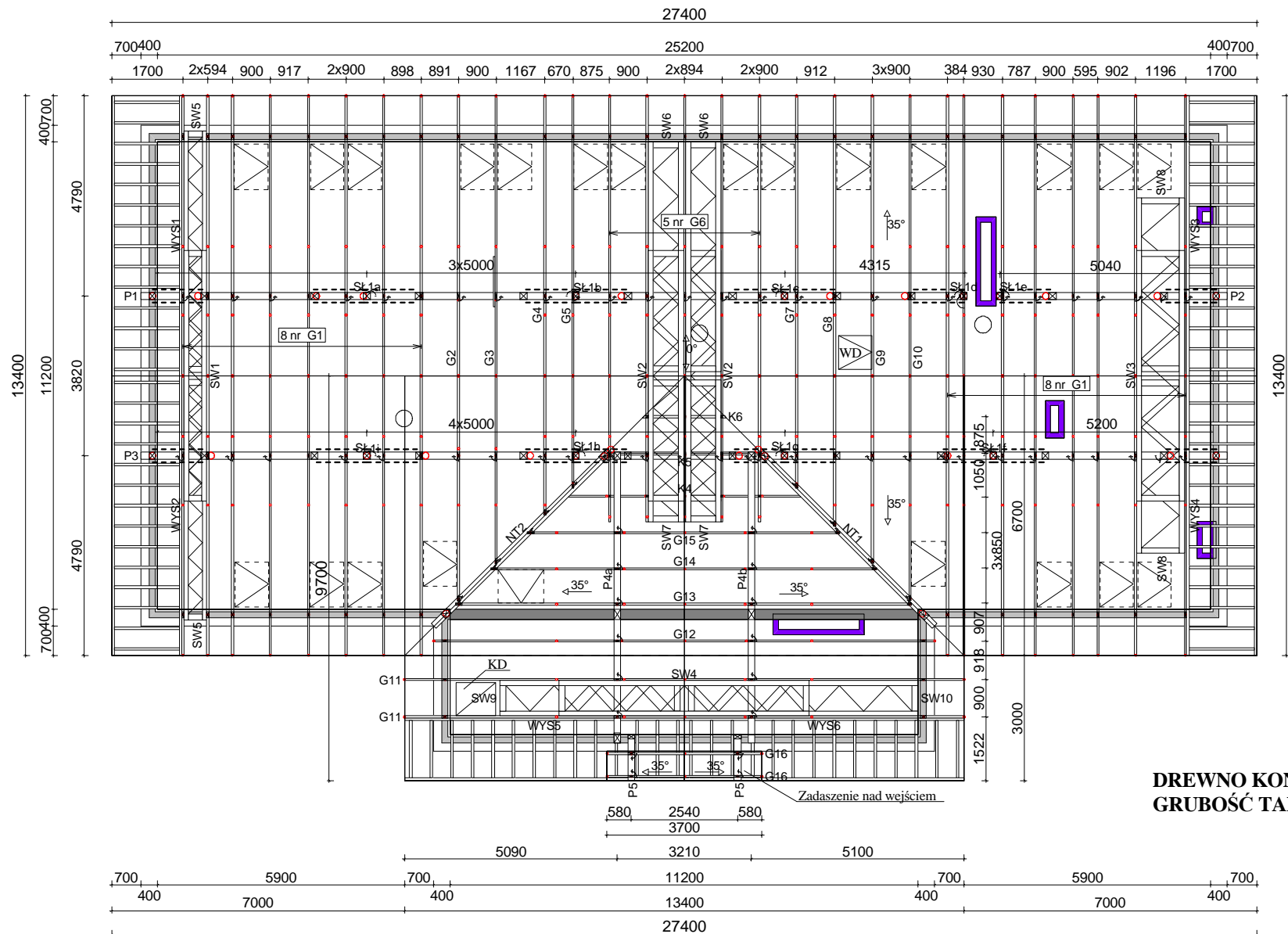
PROJEKT PREFABRYKOWANEJ WIĘŻBY DACHOWEJ

DLA BUDYNKU GASTRONOMICZNEGO Z ZAPLECZEM NOCLEGOWYM K-18B

WIĄZARY Z LITEGO DREWNA ŁĄCZONE PŁYTKAMI KOLCZASTYMI







- LEGENDA:
1. WIĄZARY GŁÓWNE: G
 2. WIĄZARY KOSZOWE: K
 3. WYSUWNICE: WYS
 4. WIĄZARY NAROŻNE: NT (16x22)
 5. STĘŻENIA WIATROWE: SW
 - JĘTKI: SW1-4
 - PASA GÓRNEGO: SW5-10
 6. PŁATWIE: P (16x22)
 7. SŁUPY: SŁ (18x18)
 8. - - - - - MIECZE (18x18)
 9. KD - KLAPA DYMOWA
 10. WD - WYŁAZ DACHOWY

**DREWNO KONSTRUKCYJNE C24
GRUBOŚĆ TARCICY 50 mm**

- UWAGI:
1. Stężenia podłużne wiązarów wykonać z desek 25x100 mm w rozstawie max 2,00 m. Stężnia wykonać zgodnie ze sztuką budowlaną.
 2. Pas górny dodatkowo stężyć krzyżowo taśmą stalową.
 3. Stosować miecze drewniane podpierające płatwie, przy podporach słupowych oraz przy zewnętrznych ścianach szczytowych.
 4. Kominy należy dodatkowo obudować płytą ogniochronną.
 5. Elementy konstrukcyjne wykonać w autoryzowanym zakładzie prefabrykacji wiązarów dachowych w systemie płytek kolczastych "MITEK".
 6. Elementy drewniane zabezpieczyć przeciwognioowo oraz biologicznie środkami chemicznymi, np. Fobos.
 7. Obciążenie śniegiem: IV strefa
Obciążenie wiatrem: II strefa

	NAZWA OBIEKTU	Budynek gastronomiczny z funkcją noclegową K-18B	
	ADRES OBIEKTU	Obiekt wielofunkcyjny	
TYTUŁ RYSUNKU			
Rzut więźby dachowej			
PROJEKTOWAŁ	mgr inż. Józef Wołczański	SKALA:	1:100
OPRACOWAŁ	mgr inż. Robert Marx	DATA:	2011-11-29
SPRAWDZIŁ		NR RYS.:	01

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

Jak zamówić wiązary prefabrykowane?

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

INFORMACJA DLA ADAPTATORÓW

Prosimy wszystkich o kontakt z Mitek Industries Polska

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

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

Więcej informacji - www.dachymitek.pl/adaptacje

PRZYKŁADOWA WYCENA KONSTRUKCJI DACHU DLA K-18

Założenia projektowe

- szerokość podpory – 0,14 murłata
- kąt pochylenia dachu – 35°
- powierzchnia dachu – 497,3 m²
- tarcica – suszona o wilgotności do 18%,
– impregnowana (FOBOS M-4)
– 4 stronnie strugana w klasie C24
- rozstaw obliczeniowy wiązarów – do 1,2 m

PORÓWNANIE CENOWE:

Wariant 1 – Więżba drewniana tradycyjna (wyciąg z kosztorysu inwestorskiego)

Budowa: Budynek gastronomiczny z funkcją noclegową K 18b
 Obiekt: K-18b
 Opis robót: **ROBOTY BUDOWLANE**

WIODĄCE NARZUTY I STAWKI KOSZTORYSU

Stawka roboczogodziny R-g: 15,18 zł/ r-g
 Narzut kosztów zakupu materiałów Kz: 7,90 %
 Narzut kosztów pośrednich Kp: 68,00 % od Robocizny [Kp_R] + 68,00 % od Sprzętu [Kp_S]
 Narzut zysku Z: 11,82 % od (R + Kp_R) + 11,82 % od (S + Kp_S)
 Uwaga: Narzuty i stawki mogą lokalnie posiadać inne wartości !

Data : 2009-09-15

TABELA ELEMENTÓW SCALONYCH

Str: 1

Lp.	Opis stanu / elementu	Wartość [zł]
A . STAN : Stan surowy		
a.	Roboty ziemne	6 172,17
b.	Fundamenty i ściany żelbetowe	62 409,22
c.	Podłóża pod posadzki- parter na gruncie	53 103,12
d.	Podłóża pod posadzki - na stropie piwnicy	2 469,16
e.	Konstrukcje żelbetowe- parter i piętro	69 445,29
f.	Ściany zewnętrzne i wewnętrzne konstrukcyjne	48 665,64
g.	Komin	40 416,84
h.	Ścianki działowe	59 907,49
	Konstrukcja dachu	61 649,13
j.	Pokrycie dachu	56 278,08
Razem : Stan surowy		460 516,14

Wariant 2 – Więżba z wiązarów prefabrykowanych

Konstrukcja dachowa (montaż, okucia, wiązary)	46 300 zł brutto
--	-------------------------

DLACZEGO WARTO ZASTOWAĆ PREFABRYKOWANE WIĄZARY?:

- Wybierając wiązary prefabrykowane oszczędzasz ok. **15 300 zł !**
- Otrzymujesz konstrukcję z fabryki, z gwarancją,
- Montaż trwa kilka dni,

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

OPIS TECHNICZNY

KONSTRUKCJA WIĘZBY DACHOWEJ W TECHNOLOGII PŁYTEK KOLCZASTYCH „MITEK”

1. Przedmiot opracowania

Niniejsze opracowanie obejmuje projekt wykonawczy konstrukcji dachu, budynku gastronomicznego z funkcją noclegową K-18 B. 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 mocowań 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.

Konstrukcję dachu obiektu wielofunkcyjnego zaprojektowano z wiązarów kratowych. Tarcica klasy C24 o grubości elementów 50 mm. Kąt nachylenia połaci dachowej wynosi 35 stopni. Przyjęto pokrycie dachu blachodachówką. Połączenia elementów (krzyżulce, pasy) wiązarów zaprojektowano na płytki kolczaste GNA20 i T150. Połączenia montażowe elementów konstrukcji dachu projektuje się wg 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 lub świerkowego klasy C24, 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 w autoryzowanym zakładzie prefabrykacji wiązarów dachowych w systemie płytek kolczastych MITEK. Płytki kolczaste wciskać w drewno za pomocą specjalistycznych urządzeń - pras hydraulicznych, na stolikach lub stołach montażowych w zakładzie prefabrykacji.

5. Połączenie wiązara z podporami

Wiązary należy opierać na murłatach oraz płatwiach drewnianych (P). Jako łączniki należy zastosować wzmocnione złącza kątowe HD9090. Mocowanie kątowników do wiązarów i murłat za pomocą gwoździ skrętnych 3,75 x 4,0 co najmniej 6 gwoździ na stronę skrzydełka. Płatwie należy opierać na słupach mieczach oraz na ścianach szczytowych. Przy oparciu płatwi na ścianach szczytowych należy uwzględnić konieczność wykonania poduszek betonowych oraz odpowiedniego odizolowania od nich płatwi drewnianych.

6. Stężenia ukośne

Stężenia ukośne zaprojektowano z elementów drewnianych o przekroju 25x100 mm. Stężenia te mocować w każdym węźle gwoździami pierścieniowymi 3.75 x 60 w ilości 3szt./węzeł.

7. Stężenia wzdłużne

Stężenia wzdłużne zaprojektowano z elementów drewnianych o przekroju 25x100 mm. Stężenia te mocować w każdym węźle gwoździami pierścieniowymi 3.75x60 w ilości 3szt./węzeł. Maksymalny rozstaw stężeń nie może przekroczyć 2,00 m.

8. Stężenia wiatrowe

Stężenia wiatrowe należy zastosować pomiędzy pasami górnymi oraz jętkami dwóch kolejno po sobie następującymi wiązarami. Mocować za pomocą gwoździ skrętnych w rozstawie min 1,0 m. Dodatkowo należy zastosować taśmę stalową, układaną krzyżowo na pasie górnym wiązarów.

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 podpuszczać 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: mgr inż. Robert Marx

Obliczeń więzara dokonano przy użyciu programu komputerowego

Wersja : 2011 SR3c

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

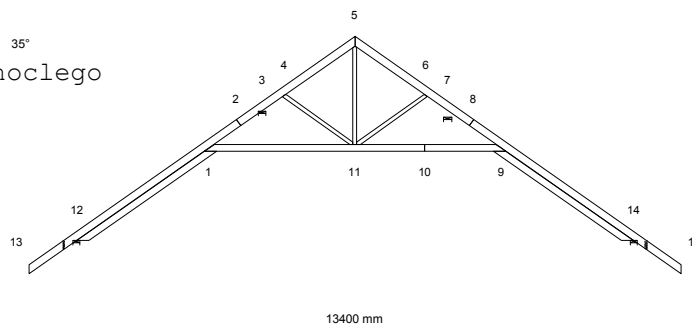
OBLICZENIA WYKONANE PRZEZ

Mitek Polska

DANE PROJEKTU.

Nazwa projektu: G1
 Klient : Budynek gastronomiczny z funkcją noclego
 Obiekt wielofunkcyjny
 Rzut więźby dachowej

Zadanie nr : 27-K-18B
 Kod rysunku :
 Rysunek nr : 01

**GŁÓWNE ZAŁOŻENIA PROJEKTU**

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

Kontrola produkcji : Tak Nr upr.: - CPD - 12234
 Klasa użytkowania : 2
 Współcz. redystryb. obc.: 1.1
 Rozstaw wiązarów : 1000 mm

Inne parametry zastosowane do części wiązarów 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.

PARAMETRY TARCICY

SNr: Sprawdzony 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	Różniące się dane		
					Max CSI	KO	SNr KLU
Pas górny L 1	2- 13	50x 160	C24	2500	0.71	9	1
Pas górny L 1	2- 5	50x 160	C24	2500	0.83	14	2
Pas górny P 1	8- 5	50x 160	C24	2500	0.72	4	2
Pas górny P 1	8- 15	50x 160	C24	2500	0.83	15	1
Pas dolny 1	10- 9	50x 140	C24	Tak	0.23	4	1
Pas dolny 1	10- 1	50x 140	C24	Tak	0.52	1	1
Krzyżulec 1	5- 11	50x 80	C24	Nie	0.41	8	1
Krzyżulec 2	4- 11	50x 80	C24	Nie	0.32	14	1
Krzyżulec 2	6- 11	50x 80	C24	Nie	0.27	4	1
Superpas 1	12- 1	50x 140	C24	Tak	0.32	14	1
Superpas 2	14- 9	50x 140	C24	Tak	0.30	15	1

OBCIĄŻENIA STANADAROWE**OBCIĄŻENIA STAŁE**

Pas górny L 1	=	310 N/m ²
Pas górny P 1	=	310 N/m ²
Pas dolny 1	=	750 N/m ²

ŚNIEG

Wartość wyjściowa ($q_k \cdot C_e \cdot C_t$)	=	1600 N/m ²
Altitude	=	700 [m]
Snow fence		Nr
Snow on overhang left		Tak
right		Tak

WIATR

Wartość wyjściowa (q_p)	=	1148 N/m ²
Wymiary budynku (mm):		L=27400, B=13400, H=8840

OBCIĄŻENIA UŻYTKOWE	Podst. poz.	Dystr.	Inna poz.		Dystr.
			Od	Do	
OZ 1	=	250 N/m ²	1	9	5589

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

Metoda: 1=normalne obc. dodatkowe, 2=zastęp ten przypadek, 3=zastęp wszystkie obciążenia

Od Węzeł	Wart. N/m ²	Do Węzeł	Wart. N/m ²	Metoda	Kierunek	Przyp. obc. Typ	Współcz.
12	600	1	600	1	Zrzutowane	Obciążenie stałe	
14	600	9	600	1	Zrzutowane	Obciążenie stałe	

DODATKOWE OBCIĄŻENIA PUNKTOWE**POZYCJE**

Poz	Węzeł	Wym.	Nazwa grupy	Obrót	Nazwa	Dolny	Dodatkowe właściwości
1	1	-1386	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
3	9	1386	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
5	13	100	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
6	15	-100	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
7	13	100	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
8	13	100	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
9	15	-100	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
10	15	-100	Pas górny P	Brak		NIE	NIE

Wartości obciążenia punktowego

Poz	Obr °	Pion. N	Poz. N	Moment kNm	Przyp. obciążenia Typ
1		1000	0	0.00	Człowiek na lewym pasie górnym
3		1000	0	0.00	Człowiek na prawym pasie górnym
5,6		1000	0	0.00	Człowiek na wsporniku
7		405	0	0.00	Śnieg mylledo, 0.5mylprawo
8		51	0	0.00	Śnieg 0.5mylledo, mylprawo
9		51	0	0.00	Śnieg mylledo, 0.5mylprawo
10		405	0	0.00	Śnieg 0.5mylledo, mylprawo

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

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 wyboczeniem 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-	3	14	1105	160	C2	-3.07	11978	-4555	0.62	0.14	0.38	0.76 1.260.91
3-	4	14	0	160	C2	-3.07	2142	9491	-	-	0.83	0.83 1.260.91
4-	5	8	264	160	C2 2500y	1.23	-659	205	-	-	0.02	0.37 0.91
1-	12	9	-2548	160	C2 2500y	0.78	-8149	2158	0.12	0.59	0.17	0.71 1.160.91
12-	13	2	0	160	C2	1.49	1476	-2108	-	-	0.19	0.41 1.150.91
5-	6	9	1188	160	C2 2500y	1.10	-1494	-288	-	-	0.03	0.37 0.91
6-	7	4	457	160	C2	-2.35	393	-7276	-	-	0.72	0.72 1.260.91
7-	9	9	0	160	C2	-2.67	8515	4063	0.54	0.10	0.33	0.64 1.260.91
9-	14	15	1439	160	C2 2500y	0.96	-9053	-322	0.17	0.65	0.03	0.83 0.91
14-	15	3	0	160	C2	-1.49	1476	2108	-	-	0.19	0.41 1.150.91
9-	11	1	-3015	140	C2 1682x	1.09	-2827	0	0.47	0.04	0.00	0.52 1.15
11-	1	1	0	140	C2 1682x	1.04	-2903	0	0.45	0.04	0.00	0.49 1.15
5-	11	8		80	C2 2027y	-0.01	-4211	0	0.01	0.41	0.00	0.41
4-	11	14		80	C2	0.17	8109	-139	0.16	0.17	0.03	0.32
6-	11	4		80	C2	-0.12	6387	83	0.12	0.15	0.02	0.27
12-	1*14	1362	140		C2	0.77	7558	321	0.25	0.07	0.03	0.32
14-	9*15	-1362	140		C2	-0.74	6652	-264	0.24	0.06	0.03	0.30

*) ExtraPas

ŁĄCZNIKI

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

Węzeł Nr	Łącz. Typ	Rozmiar		Max Napręż	Gwóźdź Il. Typ
		Szer.	Dług.		
1	T150	102	245	0.49	
2	T150	145	205	0.53	
4	GNA20	105	205	0.64	
5	GNA20	132	205	0.40	
6	GNA20	105	205	0.51	
8	T150	145	205	0.42	
9	T150	102	245	0.60	
10	GNA20	105	143	0.39	
11	T150	124	245	0.72	
12: 2	GNA20	132	124	0.62	
12: 3	GNA20	132	124	0.36	
12: 4	GNA20	132	143	0.76	
14: 2	GNA20	132	124	0.63	
14: 3	GNA20	132	124	0.36	
14: 4	GNA20	132	143	0.63	

Max tolerancja położenia łącznika: 5 mm

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

Węzeł		Kier.	KO St (Nr)	KO Dł (Nr)	KO Śr (Nr)	KO Kr (Nr)	KO Ch (Nr)
3	Pion	Max:	6628 (1)	0 (0)	13069 (4)	17147 (14)	5925 (11)
		Min:	6628 (1)	0 (0)	6708 (6)	-371 (10)	4383 (13)
7	Pion	Max:	6691 (1)	0 (0)	13129 (4)	14906 (9)	5967 (12)
		Min:	6691 (1)	0 (0)	6790 (7)	-297 (10)	4436 (13)
12	Poz	Max:	0 (1)	0 (0)	0 (2)	6191 (16)	0 (11)
		Min:	0 (1)	0 (0)	0 (2)	0 (10)	0 (11)
12	Pion	Max:	2491 (1)	0 (0)	6978 (2)	7983 (9)	3869 (13)
		Min:	2491 (1)	0 (0)	2116 (6)	-1534 (10)	1829 (12)
14	Pion	Max:	2469 (1)	0 (0)	6957 (3)	7557 (15)	3852 (13)
		Min:	2469 (1)	0 (0)	2088 (7)	-1559 (10)	1814 (11)

Węzeł Nr	Aktualnie mm	CSI z płytka	Wymag. wiązara				Wymag. podp.	
			mm	KO	Pole	kc90	mm	KO
3	160	-	88	14	4400	1.50	0	
7	160	-	77	9	3850	1.50	0	
12	140	-	41	2	2050	1.50	0	
14	140	-	40	3	2000	1.50	0	

MAKSYMALNE UGIĘCIE (mm) W STANIE GRANICZNYM UŻYTKOWANIA

Wiazar/ Pręt	Całkowite		(KO)	KTO St		KTO Dł		KTO Śr		KTO Kr		KTO Ch	
	Pion	Poz		Pion	Poz	Pion	Poz	Pion	Poz	Pion	Poz	Pion	Poz
10	8.6	1.6	(25)	6.9	1.2	0.0	0.0	1.7	0.4	0.0	0.0	0.0	0.0
1- 12	6.6	4.5	(27)	3.6	2.4	0.0	0.0	1.0	0.7	2.0	1.5	0.0	0.0
11- 1	6.6	3.1	(27)	4.8	1.4	0.0	0.0	1.0	0.5	0.8	1.2	0.0	0.0
9- 14	6.1	-1.8	(29)	3.6	0.2	0.0	0.0	1.0	-0.2	1.5	-1.8	0.0	0.0
15	-3.6	4.8	(29)	-2.1	4.1	0.0	0.0	0.1	0.4	-1.6	0.3	0.0	0.0
1- 2	4.4	2.9	(27)	2.2	1.4	0.0	0.0	0.7	0.5	1.5	1.1	0.0	0.0
4- 5	4.2	3.1	(27)	2.4	1.7	0.0	0.0	0.7	0.5	1.1	1.0	0.0	0.0
13	-3.9	-2.7	(27)	-2.1	-1.5	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.8	-1.2	0.0	0.0
6- 11	3.3	2.9	(19)	2.2	1.9	0.0	0.0	1.2	1.0	0.0	0.0	0.0	0.0

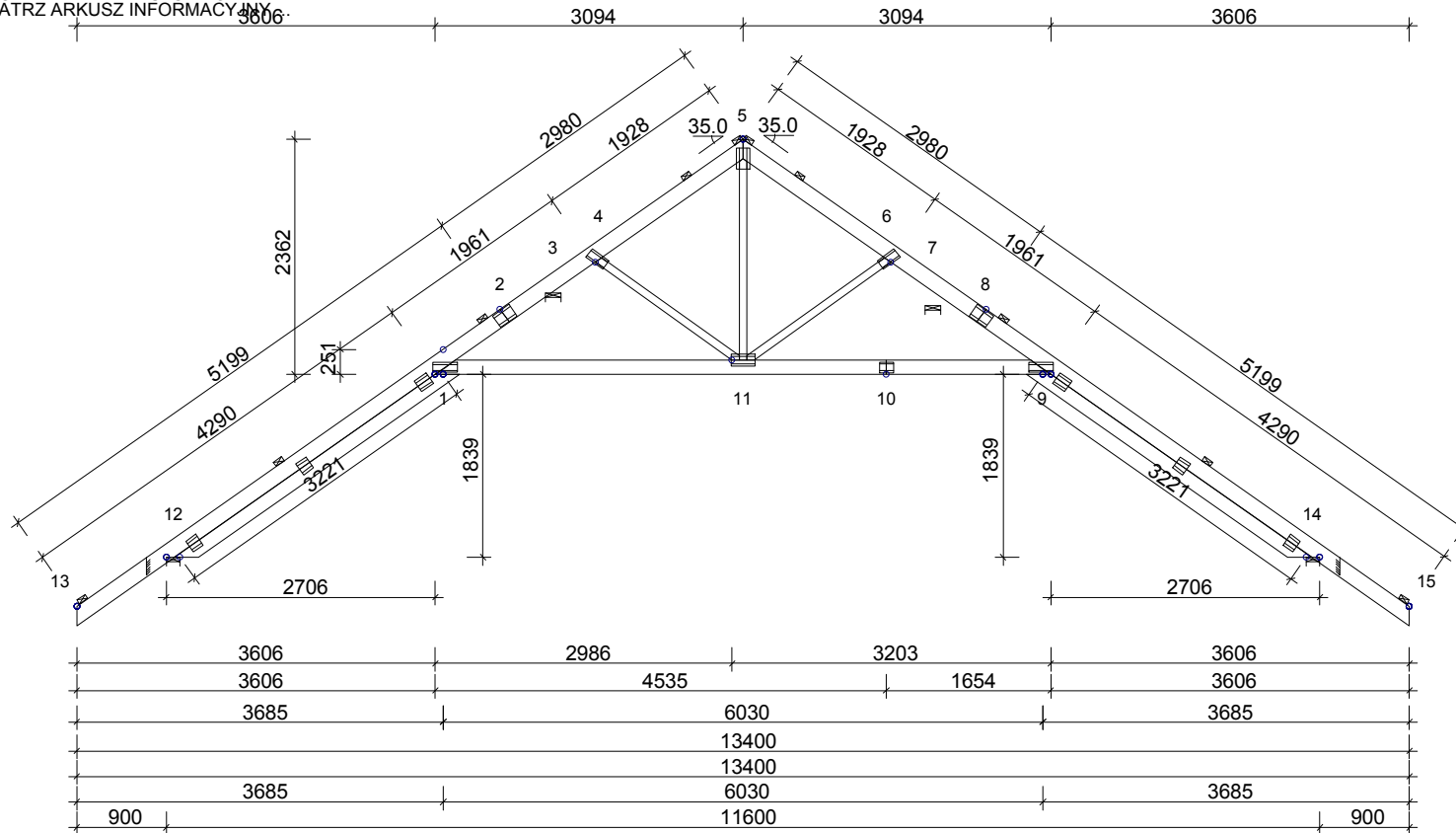
PIONOWE REAKCJE PODPOROWE WE WSZYSTKICH PRZYPADKACH OBCIĄŻEŃ (N)

Przyp. obciążenia	Węzeł 3	Węzeł 7	Węzeł 12	Węzeł 14
Obciążenie stałe	4909	4956	1845	1829
Śnieg myllewo, 0.5mylprawo	4447	2248	2691	1334
Śnieg 0.5myllewo, mylprawo	2256	4438	1332	2694
Śnieg myllewo, mylprawo	4468	4458	2682	2685
Wiatr z lewej (brak ssania)	3434	-331	97	586
Wiatr z prawej (brak ssania)	-1783	1977	2040	1552
Wiatr na szczycie	-3523	-3504	-2250	-2257
Obciążenie zmienne 1	687	707	5	-2
Obciążenie zmienne 2	0	0	0	0
Obciążenie zmienne 3	0	0	0	0
Śnieg myllewo, 0 prawo	4426	38	2699	-16
Śnieg 0 lewo, mylprawo	42	4419	-17	2702
Wiatr z lewej	4604	-1602	-1181	-802
Wiatr z prawej	-4347	1867	1940	1558
Człowiek na lewym pasie górnym	0	0	0	0
Człowiek na wsporniku	0	0	0	0
Człowiek na prawym pasie górnym	0	0	0	0

POZIOME REAKCJE PODPOROWE WE WSZYSTKICH PRZYPADKACH OBCIĄŻEŃ (N)

Przyp. obciążenia	Węzeł 3	Węzeł 7	Węzeł 12	Węzeł 14
Obciążenie stałe	0	0	0	0
Śnieg myllewo, 0.5mylprawo	0	0	0	0
Śnieg 0.5myllewo, mylprawo	0	0	0	0
Śnieg myllewo, mylprawo	0	0	0	0
Wiatr z lewej (brak ssania)	0	0	-2190	0
Wiatr z prawej (brak ssania)	0	0	2190	0
Wiatr na szczycie	0	0	0	0
Obciążenie zmienne 1	0	0	0	0
Obciążenie zmienne 2	0	0	0	0
Obciążenie zmienne 3	0	0	0	0
Śnieg myllewo, 0 prawo	0	0	0	0
Śnieg 0 lewo, mylprawo	0	0	0	0
Wiatr z lewej	0	0	-4127	0
Wiatr z prawej	0	0	4127	0
Człowiek na lewym pasie górnym	0	0	0	0
Człowiek na wsporniku	0	0	0	0
Człowiek na prawym pasie górnym	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 ODKSZTAŁCEŃ.
NORMA TARCICY: PN-EN 1995-1-1:2004 + NA
OBCIĄŻENIA: PN-EN 1991 + NA
OBCIĄŻENIA ŚNIEGIEM: PN-EN 1991-1-3:2005 + NA
OBCIĄŻENIA WIATREM: PN-EN 1991-1-4:2008 + NA

USTAWIENIA OGÓLNE:

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

OBCIĄŻENIA (N/m²):

ŚNIEG (WARTOŚĆ BAZOWA): 1600
WIATR (WARTOŚĆ BAZOWA): 1148
ZMIENNE: NR WOLNY
1 250

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

REAKCJE PODPOROWE (N | kNm):

WĘZŁ NR	KIER.	KO St MAX	KO Śr MAX	KO Kr MAX	KO Kr MIN	PODP. MM
3	Pion	6628	13069	17147	-371	88
7	Pion	6691	13129	14906	-297	77
12	Poz	0	0	6191	0	
12	Pion	2491	6978	7983	-1534	41
14	Pion	2469	6957	7557	-1559	40

TOLERANCJA POŁOŻENIA ŁĄCZNIKA: 5 mm

TARCICA: GRUBOŚĆ 50 mm						ŁĄCZNIKI - OPRÓCZ NA DŁUGOŚĆ:					ŁĄCZNIKI - NA DŁUGOŚĆ:				
WĘZŁ Od - Do	WYS. [mm]	KLASA	STEŻ. mm	OBC. N/m ²	CSI %	WĘZŁ NR	PŁYTKA TYP	SZER. [mm]	DŁUG. [mm]	CSI %	WĘZŁ NR	PŁYTKA TYP	SZER. [mm]	DŁUG. [mm]	CSI %
5-13	160	C24	2500	310	83	1	T150	102	245	49	2	T150	145	205	53
5-15	160	C24	2500	310	83	4	GNA20	105	205	64	8	T150	145	205	42
9-1	140	C24	Tak	750	52	5	GNA20	132	205	40	10	GNA20	105	143	39
5-11	80	C24	Nie		41	6	GNA20	105	205	51					
4-11	80	C24	Nie		32	9	T150	102	245	60					
6-11	80	C24	Nie		27	11	T150	124	245	72					
12-1	140	C24			32	12: 2	GNA20	132	124	62					
14-9	140	C24			30	12: 3	GNA20	132	124	36					
						12: 4	GNA20	132	143	76					
						14: 2	GNA20	132	124	63					
						14: 3	GNA20	132	124	36					
						14: 4	GNA20	132	143	63					

MAX UGIĘCIE (mm):

WĘZŁ NR	PION.	POZ.	KO NR
10	8.6	1.6	25 (Wfin)
11-1	6.6	3.1	27 (Wfin)
15	-1.9	5.4	19 (Wfin)

INFORMACJE O UGIĘCIU W INNYCH WĘZŁACH - PATRZ OBLICZENIA

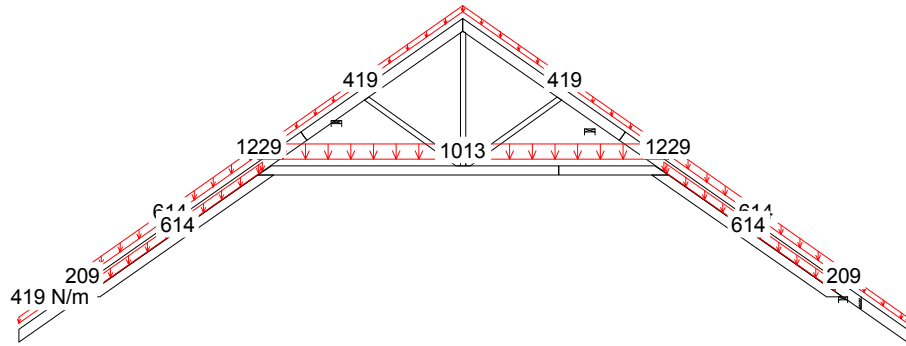


NAZWA OBIEKTU: Budynek gastronomiczny z funkcją noclego
ADRES OBIEKTU: Obiekt wielofunkcyjny

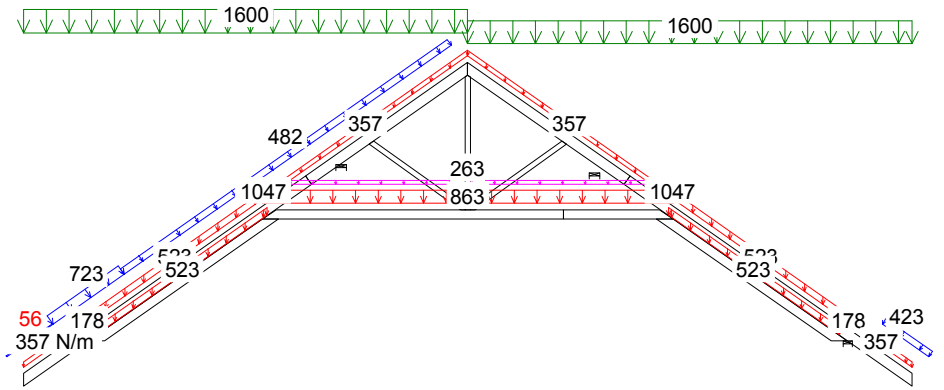
WERSJA: 2011 SR3c
CZAS: 11.07

TYTUŁ RYSUNKU: Rzut więzby dachowej
PROJEKTOWAŁ: mgr inż. Józef Wolczański
OPRACOWAŁ: inż. Ewelina Bartyzel
SPRAWDZIŁ:
SKALA: 1:75(A4)
DATA: 2011-12-23
NR RYS.: 01

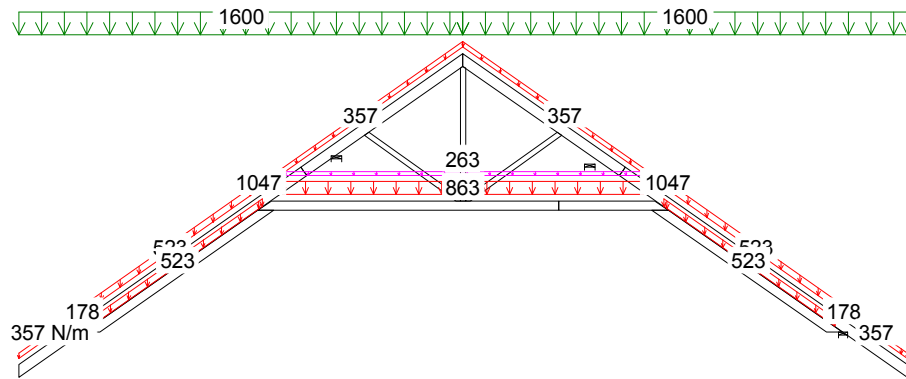
G1



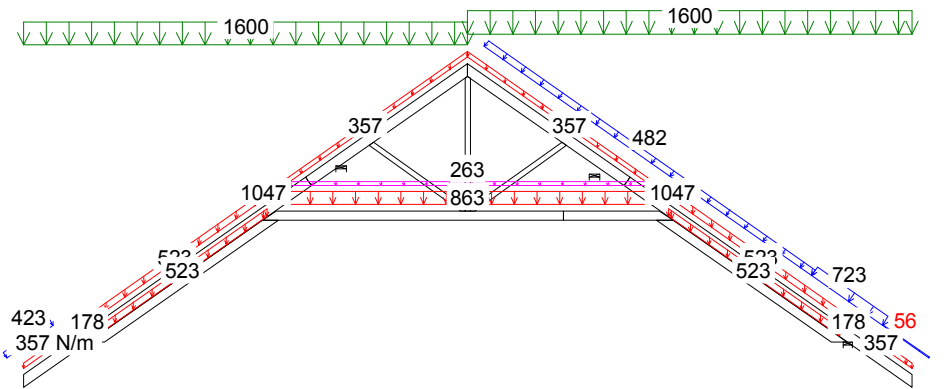
1 St 1.35*Stale



8 Kr 1.15Stale+1.5Śnieg+1.05(OZ1+OZ2+OZ3)+.9WiatrL(brakssania)

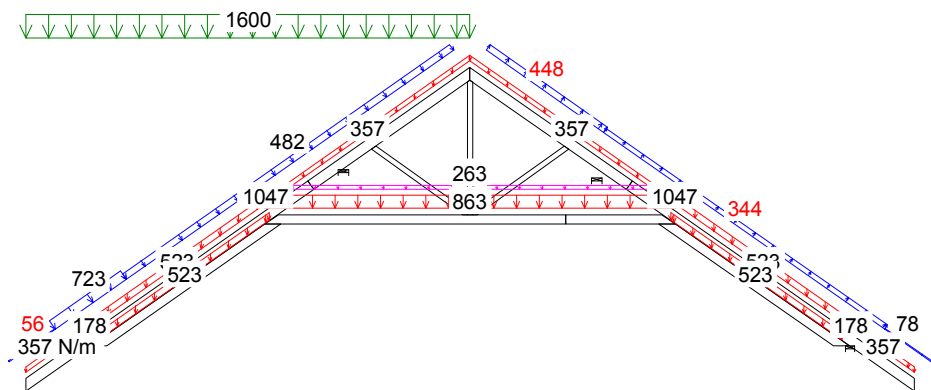


4 Śr 1.15*Stale + 1.5*Śnieg + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3)

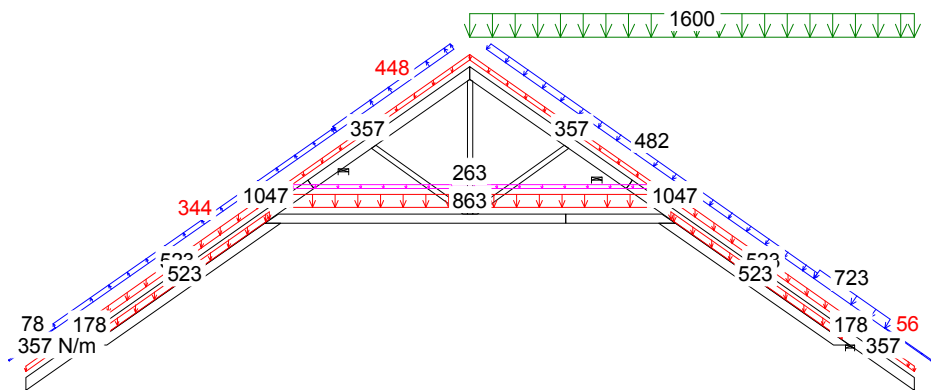


9 Kr 1.15Stale+1.5Śnieg+1.05(OZ1+OZ2+OZ3)+.9WiatrP(brakssania)

G1



14 Kr $1.15 \cdot \text{Stale} + 1.05 \cdot (\text{OZ1} + \text{OZ2} + \text{OZ3}) + 1.5 \cdot \text{ŚniegL}(\text{0P}) + 0.9 \cdot \text{WiatrL}$



15 Kr $1.15 \cdot \text{Stale} + 1.05 \cdot (\text{OZ1} + \text{OZ2} + \text{OZ3}) + 1.5 \cdot \text{ŚniegP}(\text{0L}) + 0.9 \cdot \text{WiatrP}$

Józef Wołczański
(imię i nazwisko)

Legnica, dn. 28.11.2011 r
(data)

Nr ew. 62/82/LW
(nr uprawnień)


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

Oświadczenie

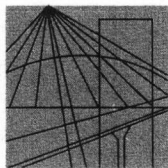
projektanta lub osoby sprawdzającej projekt budowlany.

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

budynku gastronomicznego z zapleczem noclegowym K-18B, sporządzony w dniu 28.11.2011, 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

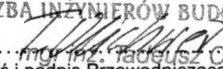
Wrocław, dn.2010-11-22

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
HATEK	ul. Tartaczna 71	06-102	Pułtusk	23 692 77 31	hatek@hatek.com.pl
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. Marii Curie Skłodowskiej 90	41-949	Piekary Śląskie	32 287 66 59	profi-can@neostrada.pl
WIĄZAR SYSTEM	ul. Wołczyńska 63B	46-264	Krzywiczyny	77 414 14 68	kontakt@wiazar-system.pl
STOLMAK	ul. Jana III Sobieskiego 19a	58-260	Bielawa	74 833 95 55	malwinamakles@gmail.com
WESTMALL	ul. Kościuszki 8	59-230	Prochowice	76 85 80 035	westmall@westmall.com.pl
INTER-LERS	ul. Czarnieckiego 8	62-270	Klecko k. Gniezna	61 427 04 23	biuro@inter-lers.pl
WIĄZARY BURKIETOWICZ	ul. Kaliska 47	63-430	Odolanów k. Ostrowa Wlkp.	62 733 39 67	wiazary@burkietowicz.pl
KONSTRUKCYJNY.PL	ul. 55 Pułku Piechoty 34	64-100	Leszno	600 332 985	biuro@konstrukcyjny.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
PARTNER	ul. Przyszłości 20-22	70-893	Szczecin	91 462 17 56	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/Kanin	76-100	Sławno k. Koszalina	59 810-82-99	biuro@wascovilla.pl
PPHU ROMAR	ul. Polna 5	78-630	Człopa	67 259 13 00	info@pphu-romar.pl
COMPLEX	ul. Szeroka 4	83-330	Borkowo k. Gdańska	58 685 88 00	borkowo@complex.gda.pl
MODERNDACH	Łochocin 6/4	87-600	Lipno	54 288 18 58	biuro@moderndach.pl
WPW INVEST	ul. Tylna 4C/5	90-353	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	mabudo@mabudo.pl
Tartak J.W. WITKOWSCY	Rychłowice 21B	98-300	Wieluń	43 842 85 09	kontakt@wiazar.pl
HANTVERKARPOOLEN	Kocierzew Południowy 104A	99-414	Kocierzew Płd. K. Łowicza	46 837 20 12	biuro@tvoidachtwojdom.com

PUNKTY DYSTRYBUCJI

Nazwa firmy	Ulica	Kod	Miasto	telefon	e-mail
CENTROBUD	ul. Kłobucka 8 paw.5	02-699	Warszawa	22 320 07 05	centrobud@centrobud.pl
CENTROBUD	ul. Słoneczna 59	05-500	Piaseczno/Stara Iwiczna	22 756 72 36	centrobud@centrobud.pl
CENTROBUD	ul. Przrzecze 20	05-510	Konstancin - Jez.	22 756 30 19	centrobud@centrobud.pl
CENTROBUD	ul. Pogodna 8/10	05-555	Tarczyn	22 727 87 67	centrobud@centrobud.pl
CENTROBUD	ul. Powstańców 8	05-870	Błonie	22 725 30 96	centrobud@centrobud.pl
CENTROBUD	ul. Cmentarna 9	06-200	Maków Mazowiecki	29 717 13 48	centrobud@centrobud.pl
CENTROBUD	ul. Komisji Edukacji Nar. 2	07-200	Wyszków	29 743 10 35	centrobud@centrobud.pl
Maxipol	ul. Garncarska 1	27-660	Koprzywnica	15 847 64 18	maxipol@poczta.fm
Hadex Sp. z o.o.	ul. Klonowica 20	30-654	Kraków	12 655 99 33	fkakow@hadex.com.pl
SAWE Biuro Handlowe	Wrząsowice 412	32-040	Świątniki Górne	606 960 725	katarzyna@sawe.pl
Konkret-Pronier	ul. Komorowskich 95	34-300	Żywiec	33 863 77 27	
Hadex Sp. z o.o.	ul. Gen. H. Le Ronda 72	40-302	Katowice	32 256 69 92	fkatowice@hadex.com.pl
DZ KONSTRUKCJE BUDOWLANE	ul. K.K. Baczyńskiego 12	41-203	Sosnowiec	600 923 042	info@dz-konstrukcje.pl
WIĄZAR-SYSTEM o/Śląsk	ul. Strzelców Bytomskich 87	41-914	Bytom	534 963 999	m.bajerski@wiazar-system.pl
Hadex Sp. z o.o.	ul. Kard. St. Wyszyńskiego 59	41-947	Piekary Śląskie	32 288 64 62	fpiekary@hadex.com.pl
TECH- DREW	ul. Sadowskiego	41-948	Piekary Śląskie	697 116 570	techdrew@op.pl
Hadex Sp. z o.o.	ul. Warszawska 319	43-155	Bieruń	32 216 27 54	fbierun@hadex.com.pl
Hadex Sp. z o.o.	ul. Górnośląska 3d	43-200	Pszczyna	32 449 18 18	fpszczyna@hadex.com.pl
DREW-INWEST o/Bielsko-Biała	ul. Ks. Londzina 57	43-382	Bielsko-Biała	33 443 28 55	konstruktor@drew-inwest.pl
Hadex Sp. z o.o.	ul. Dębowiecka 28	43-430	Ochaby Małe	33 853 57 24	fochaby@hadex.com.pl
Hadex Sp. z o.o.	ul. Dojazdowa 1	44-100	Gliwice	32 300 62 73	fgliwice@hadex.com.pl
Hadex Sp. z o.o.	ul. Dworcowa 37	44-240	Żory	32 434 12 06	fzory@hadex.com.pl
Hadex Sp. z o.o.	ul. Łąkowa 2	44-268	Jastrzębie Borynia	32 793 70 40	hadex@hadex.com.pl
Hadex Sp. z o.o.	ul. Wodzisławska 287	44-274	Rybnik	32 425 02 00	hadex@hadex.com.pl
Hadex Sp. z o.o.	ul. Rymera 116a	44-314	Radlin	32 454 92 57	hadex@hadex.com.pl
INTECH / oddział	ul. Światowida 6	45-325	Opole	77 456 93 00	opole@intechpw.com.pl
Concreto s.c.	ul. T.Kościuszki 108a/2	50-441	Wrocław	71 79 00 804	concreto@concreto.biz
GMS HOUSE S.C.	al. Poprzeczna 33-35	51-167	Wrocław	690 939 065	biuro@gmshouse.pl
Budus Wrocław	ul. Brücknera 51	51-411	Wrocław	71 372 72 10	brucknera@budus.pl
OSIŃSKI I SYN	ul. Dzierżoniowska 16 C	57-100	Strzelin	71 796 29 64	ois@ois.com.pl
FAGO /oddział	ul. Legnicka 2	57-200	Ząbkowice Śląskie	74 815 20 22	fago@net.pl
FAGO /oddział	ul. Budowlana 1	58-125	Pszemno	74 851 69 00	fago@net.pl
INTECH	ul. Szarych Szeregów 6 K	58-150	Strzegom	74 855 40 52	handlowy@intechpw.com.pl
FAGO/oddział	ul. Piłsudskiego 13	58-200	Dzierżoniów	74 832 12 00	fago@net.pl
Marcco	ul. Bolesława Chrobrego 51	58-300	Wałbrzych	74 666 26 66	marccozamowienia@op.pl
WIĄZARY BURKIETOWICZ	ul. Wolności 127	58-500	Jelenia Góra	75 742 37 31	m.myrlak@burkietowicz.pl
Przedsiębiorstwo Wiel.	ul. Stawowa 10	58-533	Mysłakowice	75 71 31 478	biuro@a-bhurt.com.pl
WIĄZAR-SYSTEM o/Legnica	ul. Jaworzyńska 261 p. 18	59-220	Legnica	605 430 513	k.lindmajer@wiazar-system.pl
INTECH /oddział	ul. Sierocińska 5	59-220	Legnica	76 851 22 50	legnica@intechpw.com.pl
ZAKŁAD STOLARSKI "MAGBOS"	ul. Wyszyńskiego 12 B	59-500	Złotoryja	603 806 252	info@magbos.com
GRADIX	ul. Lwówecka 1	59-620	Gryfów Śląski	75 781 35 33	gradix@go2.pl
JAWA	ul. Ceramiczna 15	59-700	Bolesławiec	75 732 05 24	jawabiuro@interia.pl
Punex	Żarska Wieś 86	59-900	Żarska Wieś 86	75 77 18 375	punex@wp.pl
INTER-LERS o/Poznań	ul. Głogowska 227	60-104	Poznań	61 282 16 41	poznan@inter-lers.pl
ROMAR o/ Poznań	ul. Polska 61	60-401	Poznań	61 847 31 31	poznan@pphu-romar.pl
Wesołek	ul. Składowa 14	63-041	Chocicza	61 287 35 02	chocicza@mbwesolek.pl
DAM-BUD	ul. Olszowa 159	63-600	Kępno	607 570 364	
Peamco	ul. Obrońców Lwowa 19	64-100	Leszno	65 525 52 00	info@peamco.pl
WIĄZARY BURKIETOWICZ	ul. 5 stycznia 2/2	64-200	Wolsztyn	68 384 27 20	a.przadka@burkietowicz.pl
Centrum Materiałów Bud.	ul. Gorzowska	65-119	Zielona Góra	68 32 03 300	cembe@cembe.com.pl
Jadar	ul. Dworcowa 3	66 - 220	Łągów Lubuski	68 34 12 688	hurtowniajadar@o2.pl
APA - 2 Spółka Jawna	ul. Stalmacha 23	71-646	Szczecin	91 428 01 10	apa2@apa2.pl
INTER-LERS o/Bydgoszcz	ul. Wojska Polskiego 8	85-171	Bydgoszcz	52 320 29 23	bydgoszcz@inter-lers.pl
Gemini	ul. Brzeska 64	88-200	Radziejów	54 285 23 70	
Dach i Styl		89-120	Gorzeń 18	509 893 914	biuro@dachistyl.com

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