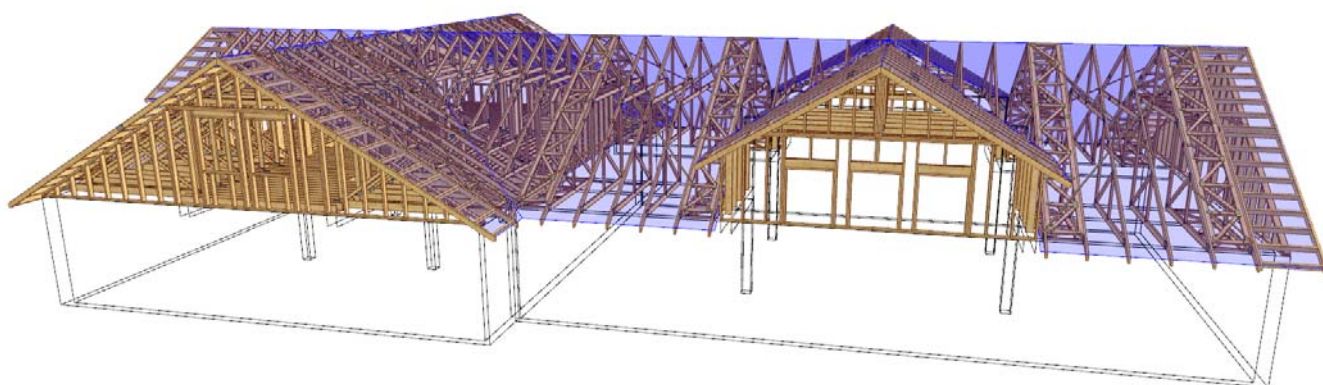
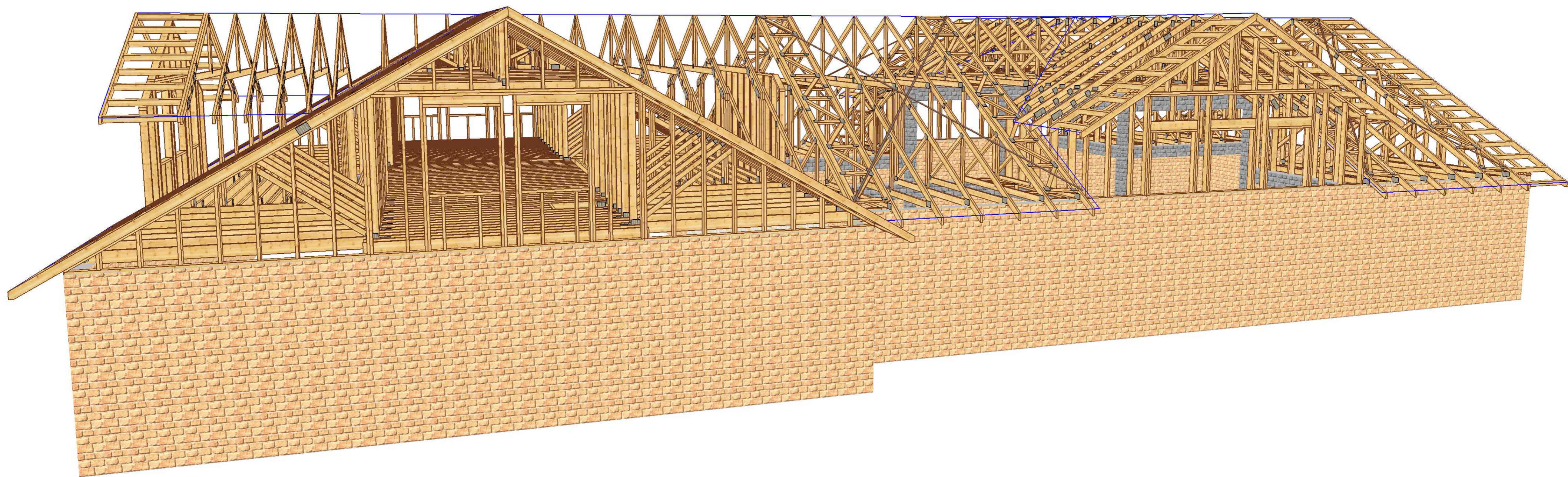


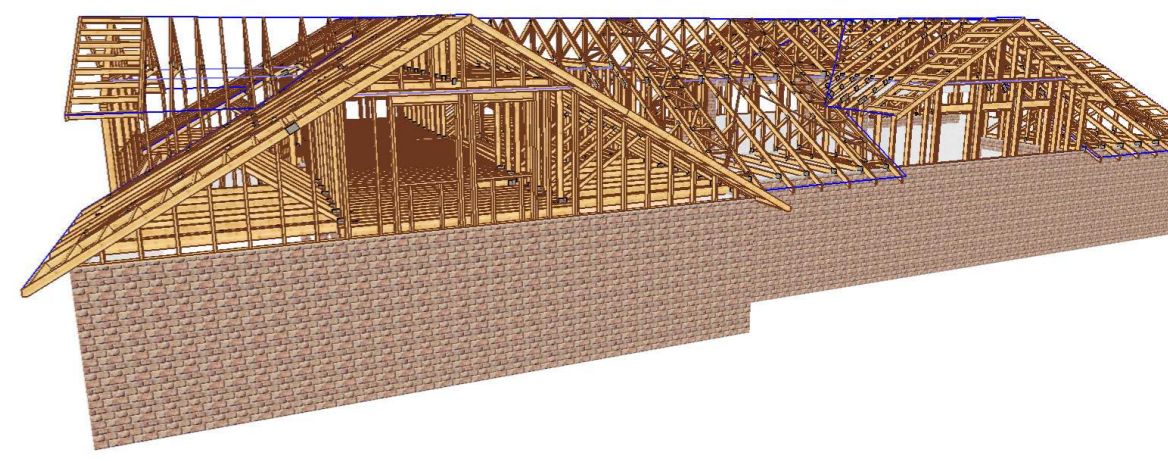
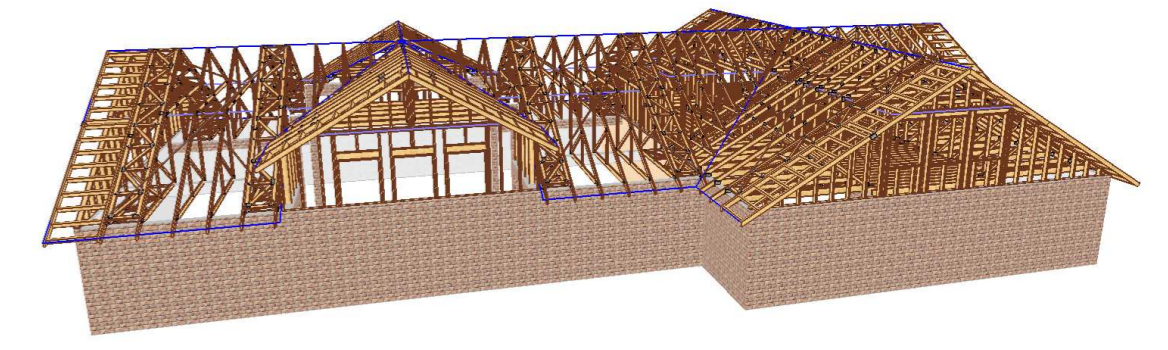
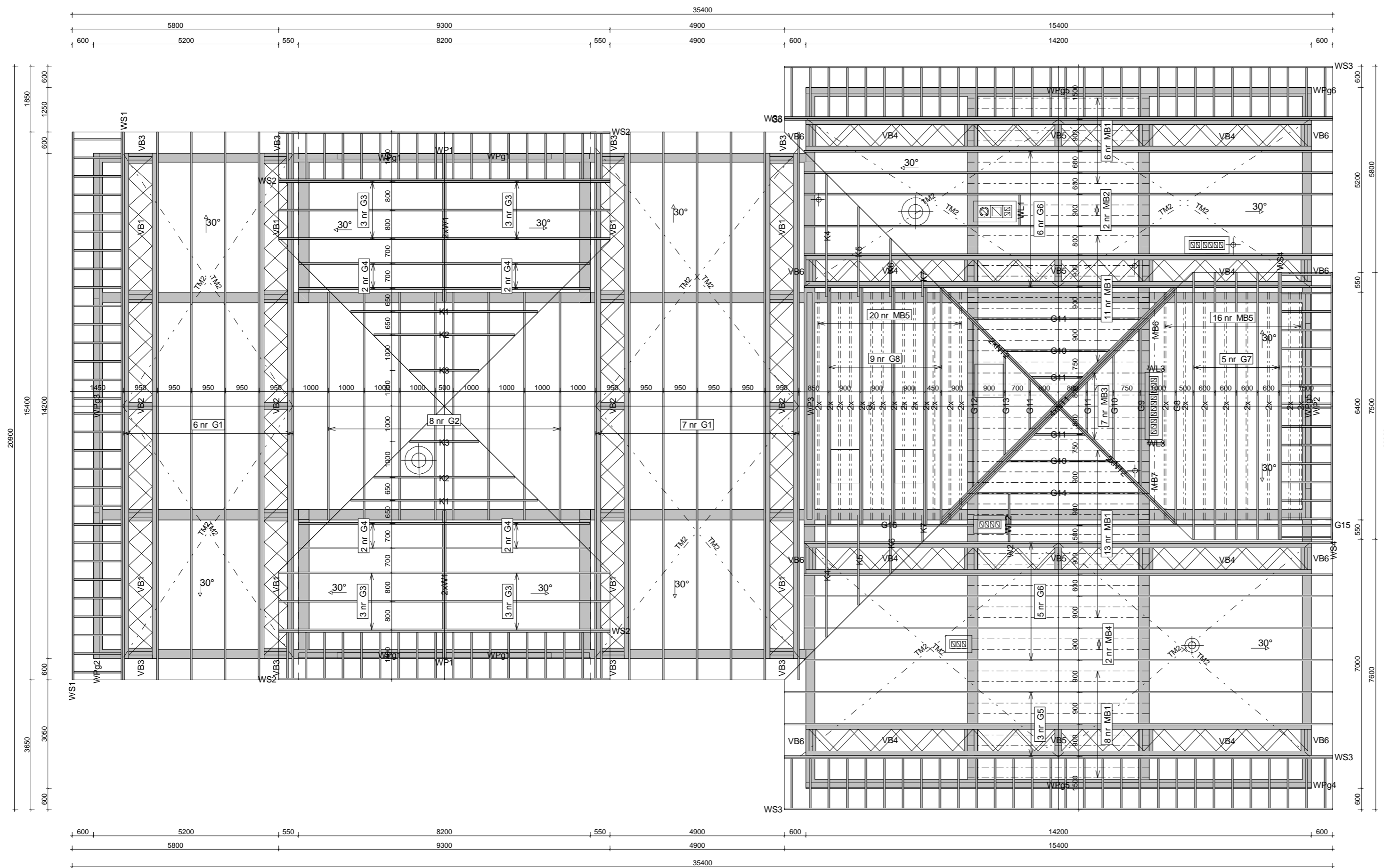
PROJEKT PREFABRYKOWANEJ WIĘŻBY DACHOWEJ

BUDYNKU GASTRONOMICZNEGO K-17

WIĄZARY Z LITEGO DREWNA ŁĄCZONE PŁYTKAMI KOLCZASTYMI







TRZECIA KONSTRUKCYJNA KLASY C24
GRUBOŚĆ 50 mm

 <small>MiTek Industries Polska Sp. z o.o. ul. Przemysłowa 21 K, 81-220 Legiony tel. +48 71 862 97 96, fax. +48 71 862 97 21</small>	NAZWA OBIEKTU	Budynek gastronomiczny
	ADRES OBIEKTU	Do adaptacji
TYTUŁ RYSUNKU	Rzut konstrukcji dachowej	
PROJEKTOWAŁ	inż. Andrzej Budakowski	SKALA: 1:100
OPRACOWAŁ	inż. Marcin Gutowski	DATA: 2011-11-30
SPRAWDZIŁ		NR RYS.: 1

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

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 budowlany konstrukcji dachu, budynku gastronomicznego K-17. 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 EN 14545.

3. Ogólne dane o rozwiązaniach konstrukcyjno - materiałowych.

Główną konstrukcję dachu zaprojektowano z drewnianych, prefabrykowanych wiązarów o maksymalnej rozpiętości w osi podpór 13,74 m i maksymalnym poprzecznym rozstawie osiowym 1000 mm. Tarcica klasy C24 o grubości 50 mm. Połączenia elementów (pasy, jętki, krzyżulce, słupki) wiązarów zaprojektowano na płytki kolczaste GNA20, T150 i M14. 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 C24, suszonego do wilgotności 18%. Ze względu na ochronę p.poż. stopień palności drewna obniżyć przez zastosowanie powierzchniowych środków ogniochronnych np. Ogniochron lub Fobos. Konstrukcja dachu oddzielona od pomieszczeń za pomocą płyt gipsowo-kartonowych ognioochronnych GKF o grubości 2x1,25 mm. Klasa odporności ogniowej E30.

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

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

6. 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.

7. 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..

8. 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. Marcin Gutowski

Zestawienie obciążeń dopuszczalnych dla wiązarów		
	Pas górny	Obciążenie charakterystyczne (kN/m ²)
1.	Blacha dachówkowa	0,100
2.	Łaty 50x60 mm	0,067
3.	Kontrłata 25x50 mm	0,011
4.	Folia dachowa	0,002
	suma:	0,180
	Pas dolny	Obciążenie charakterystyczne (kN/m ²)
1.	Obciążenie technologiczne	0,500
2.	Wełna mineralna	0,300
3.	Folia paroszczelna	0,002
4.	Deski 22 mm	0,148
5.	2 x płyta G-KF na ruszcie	0,340
	suma:	1,290
	Pas dolny - poddasze	Obciążenie charakterystyczne (kN/m ²)
1.	Obciążenie technologiczne	0,500
2.	Obciążenie użytkowe	2,500
3.	Terakota na kleju	0,420
4.	Deski 32 mm	0,208
5.	Wełna mineralna	0,300
6.	Folia paroszczelna	0,002
7.	Deski 22 mm	0,148
8.	2 x płyta G-KF na ruszcie	0,340
	suma:	4,418
	Obciążenie śniegiem	
1.	Wartość charakterystyczna obciążenia śniegiem sk (kN/m ²) Strefa 2	0,9
2.	Współczynnik ekspozycji Ce	1,2
	Obciążenie wiatrem	
1.	Kategoria terenu	1
2.	Strefa 1	$q_{b,0} = 0,30 \text{ kN/m}^2$
3.	Wysokość nad poziomem morza.	700 m n. p. m.
4.	Wysokość budynku do kalenicy.	8,10 m

OBLICZENIA WYKONANE PRZEZ

MiTek Industries Polska Sp. z o.o.
ul. Poznańska 29 K
59-220 Legnica

DANE PROJEKTU.

Nazwa projektu: G1	Zadanie nr	: 261/11
Klient : Budynek gastronomiczny	Kod rysunku	:
Do adaptacji	Rysunek nr	:
Wiązar G1		

GLÓWNE 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 wiązara 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	=	180 N/m ²
Pas górny P 1	=	180 N/m ²
Pas dolny 1	=	790 N/m ²
Jętka 1	=	790 N/m ²
Wieszak L 1	=	790 N/m ²
Wieszak P 1	=	790 N/m ²

CIEŻAR KONSTRUKCJI

Pas górny L 1	=	30 N/m
Pas górny P 1	=	30 N/m
Pas dolny 1	=	30 N/m
Jętka 1	=	30 N/m
Wieszak L 1	=	30 N/m
Wieszak P 1	=	30 N/m
Różne	=	10 N/m
Masa	=	129 kg/warstwę

ŚNIEG

Wartość wyjściowa ($q_k \cdot C_e \cdot C_t$)	=	1080 N/m ²
Altitude	=	700 [m]
Snow fence	Nr	
Snow on overhang left	Tak	
right	Tak	

WIATR

Wartość wyjściowa (q_p)	=	1237 N/m ²
Wymiary budynku (mm):	L=20000, B=15400, H=8100	

OBCIĄŻENIA UŻYTKOWE		Podst. poz.		Dystr. mm	Inna poz.		Dystr. mm
		Od	Do		Od	Do	
OZ 1	=	500 N/m ²	1	16	3809		
OZ 1	=	500 N/m ²	4	8	5311		
OZ 1	=	500 N/m ²	13	11	3809		

OBCIĄŻENIA SPECJALNE

DODATKOWE OBCIĄŻENIA PUNKTOWE

POZYCJE

Poz	Węzeł	Wym.	Nazwa grupy	Obrót	Nazwa	Dolny	Dodatkowe właściwości
1	4	1631	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
3	6	1458	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
5	18	100	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
6	19	-100	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
7	18	100	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
8	18	100	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
9	19	-100	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
10	19	-100	Pas górny P	Brak		NIE	NIE

Wartości obciążenia punktowego

Poz	Obr °	Pion. N	Poz. N	Moment kNm	Przp.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		215	0	0.00	Śnieg mylledo, 0.5mylprawo
8		27	0	0.00	Śnieg 0.5mylledo, mylprawo
9		27	0	0.00	Śnieg mylledo, 0.5mylprawo
10		215	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 szczycie
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 + 1.18*(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) + 1.18*(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) + 1.18*(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 + 1.48*OZ1 + 1.18*(OZ2 + OZ3), Wfin
26	Stan graniczny użytkowania		Stałe + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegL(0P) + WiatrL, Wi
27	Stan graniczny użytkowania		1.8*Stałe + 1.18*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegL(0P) + Wiatr
28	Stan graniczny użytkowania		Stałe + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegP(0L) + WiatrP, Wi
29	Stan graniczny użytkowania		1.8*Stałe + 1.18*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegP(0L) + Wiatr

PARAMETRY TARCICY

Grupa tarcicy	Od Do	Rozmiar mm	Klasa	Stężenie mm/szt	Max CSI	KO	SNr	Różniące się dane KLU
Pas górny L 1	6- 18	50x 145	C24	<2100	0.99	8	1	
Pas górny P 1	6- 19	50x 145	C24	<2190	0.99	9	1	
Pas dolny 1	14- 11	50x 145	C24	<7170	0.87	10	1	
Pas dolny 1	15- 1	50x 145	C24	<7170	1.00	16	1	
Jętka 1	4- 8	50x 145	C24	<5290	1.00	4	1	
Wieszak L 1	4- 16	50x 145	C24	1 Szt.	0.30	14	1	
Wieszak P 1	8- 13	50x 145	C24	1 Szt.	0.30	4	1	
Krzyżulec 1	6- 20	50x 145	C24	Nie	0.09	5	1	
Krzyżulec 2	2- 16	50x 95	C24	Nie	0.58	16	1	
Krzyżulec 2	10- 13	50x 95	C24	Nie	0.50	9	1	
Krzyżulec 3	2- 17	50x 95	C24	Nie	0.07	6	1	
Krzyżulec 3	10- 12	50x 95	C24	Nie	0.07	7	1	

OBLICZENIOWA SIŁA STABILIZUJĄCA Fd (N) W KAŻDYM STEŻENIU

Element

Od	Do	KO ST (Nr)	KO Dł (Nr)	KO Śr (Nr)	KO Kr (Nr)	KO Ch (Nr)
4-	21	0 (1)	0 (0)	0 (6)	0 (15)	0 (13)
8-	21	0 (1)	0 (0)	0 (3)	0 (15)	0 (12)
4-	16	150 (1)	0 (0)	265 (4)	304 (14)	140 (11)
8-	13	155 (1)	0 (0)	272 (4)	290 (9)	144 (12)

WYCIĄG Z WYNIKÓW OBLICZEŃ DLA NAJNIEKORZYSTNIEJSZEJ KOMBINACJI OBCIĄŻEŃ

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	17	246	145	C2	2100y	-0.69	-8174	-35	0.15	0.47	0.00	0.62	
2-	4	8	1880	145	C2	2100y	-1.70	-4403	8919	-	-	0.90	0.90	
4-	6	8	335	145	C2	2100y	-1.53	-11636	2876	0.33	0.66	0.29	0.99	
1-	18	13	-99	145	C2		0.70	818	-1418	0.17	0.01	0.12	0.18	1.05
6-	8	9	2755	145	C2	2190y	-1.34	-11637	-2815	0.28	0.72	0.29	0.99	1.050.98
8-	10	4	-73	145	C2	2190y	-1.67	-4537	-7858	-	-	0.90	0.90	1.070.98
10-	11	17	1183	145	C2	2190y	1.02	-5886	-51	0.22	0.36	0.01	0.58	0.98
11-	19	13	99	145	C2		-0.70	818	1418	0.17	0.01	0.12	0.18	1.070.98
11-	12	10	-763	145	C2	7170y	-0.44	-1243	75	0.10	0.78	0.01	0.87	0.58
12-	13	10	0	145	C2	7170y	0.47	-1243	-1007	0.08	0.78	0.10	0.86	1.260.58
13-	14	1	-40	145	C2		0.01	0	-116	0.00	0.00	0.00	0.00	1.300.58
15-	16	3	-105	145	C2		0.01	0	99	0.00	0.00	0.01	0.01	1.300.58
16-	17	10	-1807	145	C2	7170y	0.47	-1211	1006	0.08	0.76	0.10	0.84	1.260.58
17-	1	16	-2078	145	C2	7170y	0.36	-1499	-2427	0.06	0.94	0.02	1.00	1.300.58
4-	20	4	3090	145	C2		-2.04	8574	-2990	0.88	0.12	0.34	1.00	1.130.72
8-	20	4	-3090	145	C2		-2.04	8574	2824	0.88	0.12	0.32	1.00	1.130.72
4-	16	14		145	C2	1149y	-0.04	-15183	-17	0.01	0.29	0.00	0.30	
8-	13	4		145	C2	1149y	0.02	-13607	11	0.01	0.29	0.00	0.30	
6-	20	5		145	C2		0.00	6182	0	0.00	0.09	0.00	0.09	
10-	13	9		95	C2	2153y	0.00	-5535	0	0.00	0.50	0.00	0.50	
2-	16	16		95	C2	2153y	0.00	-6328	0	0.00	0.58	0.00	0.58	
10-	12	7		95	C2		0.00	3516	0	0.00	0.07	0.00	0.07	
2-	17	6		95	C2		0.00	3499	0	0.00	0.07	0.00	0.07	

ŁĄCZNIKI

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

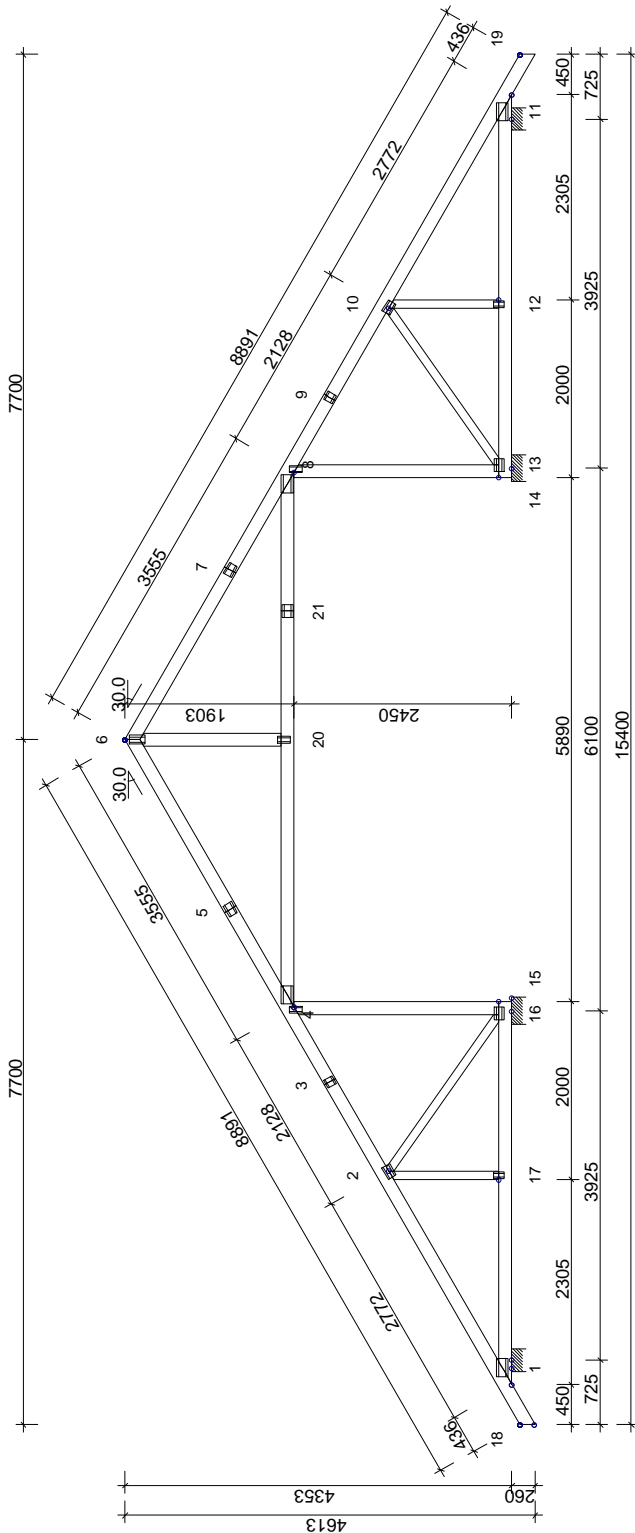
Węzeł	Łącz.	Rozmiar	Max	Gwóźdź
Nr	Typ	Szer. Dług.	Napręż	Il. Typ
1	GNA20	132 205	0.39	
2	GNA20	105 143	0.64	
3	GNA20	105 102	0.61	
4	GNA20	132 205	0.83	
5	GNA20	105 143	0.72	
6	GNA20	105 184	0.93	
7	GNA20	105 143	0.72	
8	GNA20	132 205	0.88	
9	GNA20	105 102	0.47	
10	GNA20	105 143	0.65	
11	GNA20	132 205	0.36	
12	GNA20	76 122	0.78	
13	GNA20	105 143	0.80	
16	GNA20	105 143	0.85	
17	GNA20	76 122	0.77	
20	GNA20	76 143	0.78	
21	GNA20	132 143	0.70	
4: 2	GNA20	76 143	0.92	
8: 2	GNA20	76 143	0.87	

Max tolerancja położenia łącznika: 5 mm

G1 - 13 nr 1-warstwa(y)

☒ POKAZANE KRZYŻULCE PODPARTE
☒ PATRZ ARKUSZ INFORMACYJNY ...

Masa: 129 kg/warstwę



INFORMACJE OGÓLNE:

WIAZAR ZAPROJEKTOWANY ZA POMOCĄ PROGRAMU
KOMPUTEROWEGO "TRUSSCON", LIC.NR: 4250
SIŁY ZOSTAŁY OBLICZONE ZGODNIE Z
I PRAWEM TEORII ODKS/ZTAŁCEN
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): 1080
WIATR (WARTOŚĆ BAZOWA): 1237
ZMIENNE: NR 1 WOLNY 500

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

REAKCJE PODPOROWE (kN/kNm):

WĘZEL NR	KIER.	KO ŚI MAX	KO ŚI MIN	KO ŚI MAX	KO ŚI MIN	PODP. MMI
1	Poz	0.00	0.00	6.65	0.00	21
1	Pion	3.25	7.41	8.57	-1.54	20
11	Pion	3.19	7.32	8.54	-1.55	81
13	Pion	10.20	17.85	19.42	0.83	84
16	Pion	10.09	17.66	20.46	0.80	

MAX UGIĘCIE (mm):

WĘZEL NR	PION	POZ.	KO NR
21	16.9	-0.2	29 (Wfin)
6-7	15.3	-7.4	29 (Wfin)
5-6	14.4	8.6	27 (Wfin)

INFORMACJE O UGIĘCIU W INNYCH WĘZŁACH - PATRZ OBLICZENIA

TOLERANCJA POŁOŻENIA ŁĄCZNIKA: 5 mm

ŁĄCZNIKI - NA DŁUGOŚĆ:

WĘZEL NR	PLYTKA TYP	SZER. [mm]	DŁUG. [mm]
3	GNA20	105	102
5	GNA20	105	143
7	GNA20	105	143
9	GNA20	105	102
21	GNA20	132	143

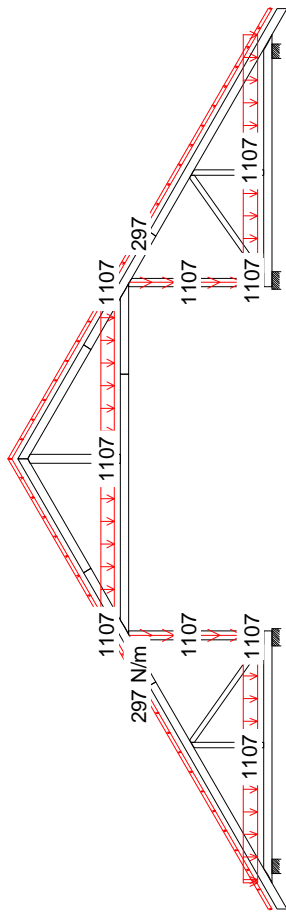
ŁĄCZNIKI - OPRÓCZ NA DŁUGOŚĆ:

WĘZEL NR	PLYTKA TYP	SZER. [mm]	DŁUG. [mm]	X-WYM [mm]	Z-WYM [mm]	KĄT
1	GNA20	132	205	88	44	
2	GNA20	105	143	12	53	
4	GNA20	132	205	32	11	
6	GNA20	105	184	48	52	
8	GNA20	132	205	32	11	
10	GNA20	105	143	12	53	
11	GNA20	132	205	88	44	
12	GNA20	105	122	61	10	
13	GNA20	105	143	162	50	
16	GNA20	105	143	65	50	
17	GNA20	76	122	61	10	
20	GNA20	76	143	100	35	
4:2	GNA20	76	143	53	7	
8:2	GNA20	76	143	53	7	

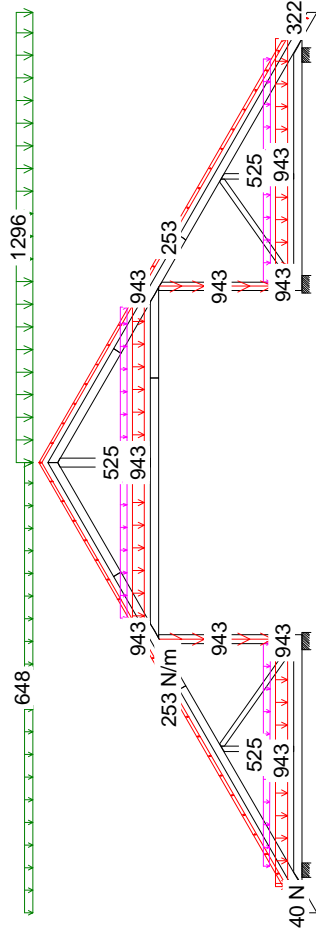
TARCICA:

WĘZEL OI - DO	WYS. [mm]	GRUBOŚĆ 50 mm	KLASA	STEŻ. mm/Śzl.	OBC. N/m ²
6-18	145		C24	<2100	180
6-19	145		C24	<2190	180
11-14	145		C24	<7170	790
15-1	145		C24	<7170	790
4-8	145		C24	<5290	790
4-16	145		C24	1 szt.	790
8-13	145		C24	1 szt.	790
6-20	145		C24	Nie	
2-16	95		C24	Nie	
10-13	95		C24	Nie	
2-17	95		C24	Nie	
10-12	95		C24	Nie	

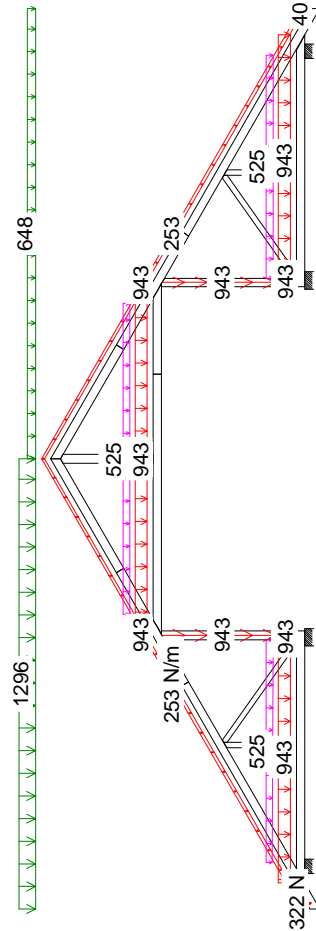
MiTek MiTek Inżyniering Polska Sp. z o.o. ul. Wesoła 10, 01-208 Warszawa, tel. 22 638 10 00	TYTUŁ RYSUNKU Wiązar GI	SKALA: 1:85 (A4)
NAZWA OBIEKTU Budynek gastronomiczny	PROJEKTOWAŁ inż. Andrzej Budakowski	DATA: 2011-11-29
ADRES OBIEKTU Do adaptacji	OPRACOWAŁ inż. Marcin Gutowski	NR RYS.
WERSJA: 2011 SR3B CZAS: 04.04	SPRAWDZIŁ	



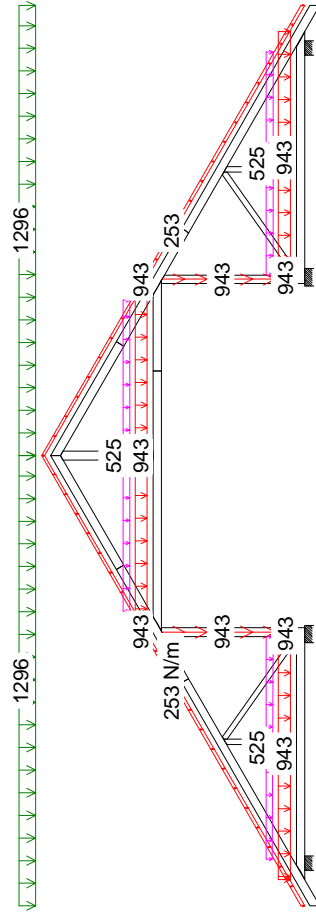
I St 1.35*State



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



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



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

DODATKOWE OBCIĄŻENIA PUNKTOWE

POZYCJE

Poz	Węzeł	Wym.	Nazwa grupy	Obrót	Nazwa	Dolny	Dodatkowe właściwości
1	1	1267	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
3	10	1360	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
5	16	100	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
6	17	-100	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
7	16	100	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
8	16	100	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
9	17	-100	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
10	17	-100	Pas górny P	Brak		NIE	NIE

Wartości obciążenia punktowego

Poz	Obr °	Pion. N	Poz. N	Moment kNm	Przp.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		193	0	0.00	Śnieg mylledo, 0.5mylprawo
8		24	0	0.00	Śnieg 0.5mylledo, mylprawo
9		24	0	0.00	Śnieg mylledo, 0.5mylprawo
10		193	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 1.15*Stałe+1.5*Śnieg+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+.9*WiatrL(brakssania)
9	Stan graniczny nośności	Kr 1.15*Stałe+1.5*Śnieg+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+.9*WiatrP(brakssania)
10	Stan graniczny nośności	Kr Stałe + 1.5*Wiatr na szczycie
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 + 1.18*(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) + 1.18*(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) + 1.18*(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 + 1.48*OZ1 + 1.18*(OZ2 + OZ3), Wfin
26	Stan graniczny użytkowania	Stałe + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegL(0P) + WiatrL, Wi
27	Stan graniczny użytkowania	1.8*Stałe + 1.18*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegL(0P) + Wiatr
28	Stan graniczny użytkowania	Stałe + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegP(0L) + WiatrP, Wi
29	Stan graniczny użytkowania	1.8*Stałe + 1.18*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegP(0L) + Wiatr

PARAMETRY TARCICY

Grupa tarcicy	Od Do	Rozmiar mm	Klasa	Stężenie mm	Max CSI	Różniące się dane
					KO SNr	KLU
Pas górny L 1	3- 16	50x 145	C24	<2940	0.95 9 1	
Pas górny L 1	3- 5	50x 145	C24	<2940	0.99 4 1	
Pas górny L 1	5- 6	50x 145	C24	<2940	0.94 4 1	
Pas górny P 1	7- 6	50x 145	C24	<2940	0.94 4 1	
Pas górny P 1	7- 9	50x 145	C24	<2940	0.99 4 1	
Pas górny P 1	9- 17	50x 145	C24	<2940	0.94 4 1	
Pas dolny 1	13- 11	50x 220	C24	<2830	0.61 5 1	
Pas dolny 1	13- 14	50x 220	C24	<2830	1.00 5 1	
Pas dolny 1	14- 1	50x 220	C24	<2830	0.61 5 1	
Jętka 1	4- 8	50x 145	C24	<4628	0.30 5 1	
Wieszak L 1	4- 15	50x 145	C24	Nie	0.92 8 1	
Wieszak P 1	8- 12	50x 145	C24	Nie	0.90 9 1	
Krzyżulec 1	6- 18	50x 145	C24	Nie	0.09 17 1	
Krzyżulec 2	2- 15	50x 95	C24	Nie	0.53 14 1	
Krzyżulec 2	10- 12	50x 95	C24	Nie	0.53 15 1	

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

OBLICZENIOWA SIŁA STABILIZUJĄCA Fd (N) W KAŻDYM STEŻENIU

Element

Od	Do	KO ST (Nr)	KO Dł (Nr)	KO Śr (Nr)	KO Kr (Nr)	KO Ch (Nr)
4-	8	0 (1)	0 (0)	0 (4)	0 (16)	0 (11)

WYCIĄG Z WYNIKÓW OBLICZEŃ DLA NAJNIEKORZYSTNIEJSZEJ KOMBINACJI OBCIĄŻEŃ

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	9	-48	145	C2 2940y	-0.65	-7681	0	0.12	0.84	0.00	0.95	1.230.90
2-	4	17	-45	145	C2 2940y	0.33	-5177	0	0.06	0.56	0.00	0.62	1.210.90
4-	6	4	207	145	C2 2940y	-0.44	-7380	0	0.09	0.90	0.00	0.99	1.200.90
1-	16	13	-48	145	C2	0.78	818	0	0.20	0.01	0.00	0.21	1.080.90
6-	8	4	2238	145	C2 2940y	-0.44	-7380	0	0.09	0.90	0.00	0.99	1.200.90
8-	10	4	2033	145	C2 2940y	-0.59	-3638	0	0.12	0.45	0.00	0.56	1.230.90
10-	11	4	2676	145	C2 2940y	-0.56	-6816	0	0.11	0.83	0.00	0.94	1.240.90
11-	17	13	48	145	C2	-0.78	818	0	0.20	0.01	0.00	0.21	1.080.90
11-	12	5	-4637	220	C2	3.76	4343	0	0.57	0.04	0.00	0.61	1.240.81
12-	15	5	-2445	220	C2	-5.17	2903	0	0.97	0.03	0.00	1.00	0.81
15-	1	5	21	220	C2	3.76	4343	0	0.57	0.04	0.00	0.61	1.240.81
4-	18	5	2445	145	C2	-0.76	2199	0	0.27	0.03	0.00	0.30	1.280.77
8-	18	5	-2445	145	C2	0.76	2199	0	0.27	0.03	0.00	0.30	1.280.77
4-	15	8		145	C2 2630y	-0.21	-9942	0	0.04	0.87	0.00	0.92	
8-	12	9		145	C2 2630y	0.21	-9767	0	0.04	0.86	0.00	0.90	
6-	18	17		145	C2	0.14	3454	-131	0.04	0.04	0.01	0.09	
10-	12	15		95	C2 2435y	0.03	-4445	4	0.02	0.51	0.00	0.53	
2-	15	14		95	C2 2435y	-0.03	-4453	-4	0.02	0.51	0.00	0.53	

ŁĄCZNIKI

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

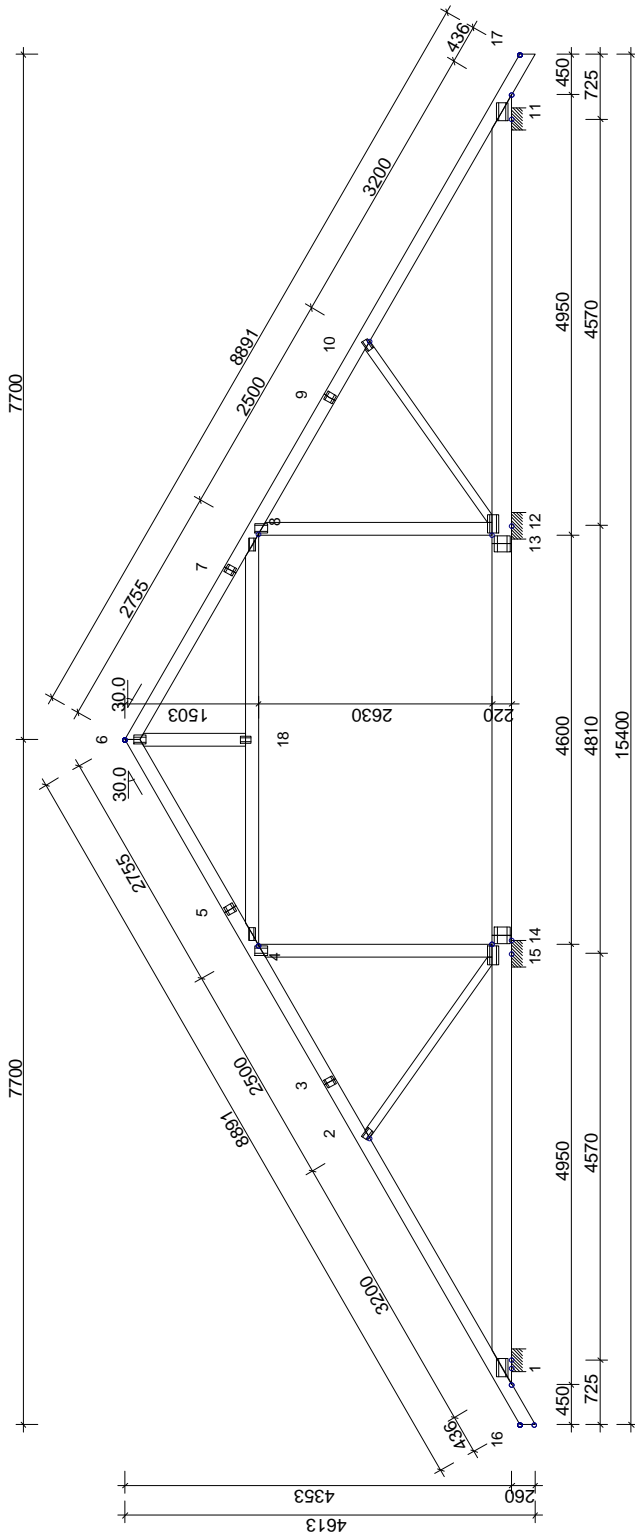
Węzeł	Łącz.	Rozmiar	Max	Gwóźdź
Nr	Typ	Szer. Dług.	Napręż	Il. Typ
1	GNA20	132 205	0.52	
2	GNA20	76 122	0.67	
3	GNA20	105 102	0.35	
4	GNA20	76 143	0.62	
5	GNA20	105 102	0.34	
6	GNA20	105 143	0.43	
7	GNA20	105 102	0.34	
8	GNA20	76 143	0.62	
9	GNA20	105 102	0.35	
10	GNA20	76 122	0.67	
11	GNA20	132 205	0.52	
12	GNA20	132 205	0.36	
13	T150	176 185	0.79	
14	T150	176 185	0.79	
15	GNA20	132 205	0.36	
18	GNA20	76 122	0.88	
4: 2	GNA20	105 143	0.65	
8: 2	GNA20	105 143	0.64	

Max tolerancja położenia łącznika: 5 mm

C5- 4 nr 1-warstwa(y)

☒ POKAZANE KRZYŻULCE PODPARTIE
☒ PATRZ ARKUSZ INFORMACYJNY ...

Masa: 162 kg/warstwę



INFORMACJE OGÓLNE:

WIAZAR ZAPROJEKTOWANY ZA POMOCĄ PROGRAMU
KOMPUTEROWEGO "TRUSSCON", LIC.NR: 4250
SIŁY ZOSTAŁY OBLICZONE ZGODNIE Z
I PRAWEM TEORII ODKŚ/ZTAŁCEN
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) 900

OBCIĄŻENIA (N/m²):

ŚNIEG (WARTOŚĆ BAZOWA): 1080
WIATR (WARTOŚĆ BAZOWA): 1237

ZMIENNE:
NR 1 500
2 1250

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

REAKCJE PODPOROWE (kN/kNm):

WĘZEL NR	KIER.	KO ŚR MAX	KO ŚR MIN	KO ŚR MAX	KO ŚR MIN	PODP. MM
1	Poz	0.00	0.00	6.03	0.00	23
1	Pion	4.30	8.48	9.07	-0.16	23
11	Pion	4.30	8.48	9.25	-0.16	23
12	Pion	11.36	21.10	23.02	2.14	107
15	Pion	11.36	21.10	23.20	2.14	107

MAX UGIĘCIE (mm):

WĘZEL NR	PION	POZ.	KO NR
13-14	23.3	0.3	25 (Wfin)
15-1	7.4	0.1	25 (Wfin)
1-2	4.0	2.6	27 (Wfin)

INFORMACJE O UGIĘCIU W INNYCH WĘZŁACH - PATRZ OBLICZENIA

TOLERANCJA POŁOŻENIA ŁĄCZNIKA: 5 mm

ŁĄCZNIKI - NA DŁUGOŚĆ:

WĘZEL NR	PLYTKA TYP	SZER. [mm]	DŁUG. [mm]
3	GNA20	105	102
5	GNA20	105	102
7	GNA20	105	102
9	GNA20	105	102
13	T150	176	185
14	T150	176	185

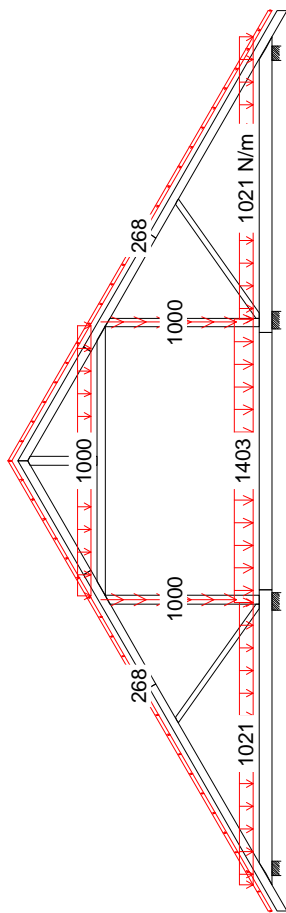
ŁĄCZNIKI - OPRÓCZ NA DŁUGOŚĆ:

WĘZEL NR	PLYTKA TYP	SZER. [mm]	DŁUG. [mm]	X-WYM [mm]	Z-WYM [mm]	KĄT
1	GNA20	132	205	88	44	
2	GNA20	76	122	39	10	
4	GNA20	76	143	53	38	
6	GNA20	105	143	96	52	
8	GNA20	76	143	53	38	
10	GNA20	76	122	39	9	
11	GNA20	132	205	88	44	
12	GNA20	132	205	206	59	
15	GNA20	132	205	21	59	
18	GNA20	76	122	61	35	
4:2	GNA20	105	143	41	6	
8:2	GNA20	105	143	41	6	

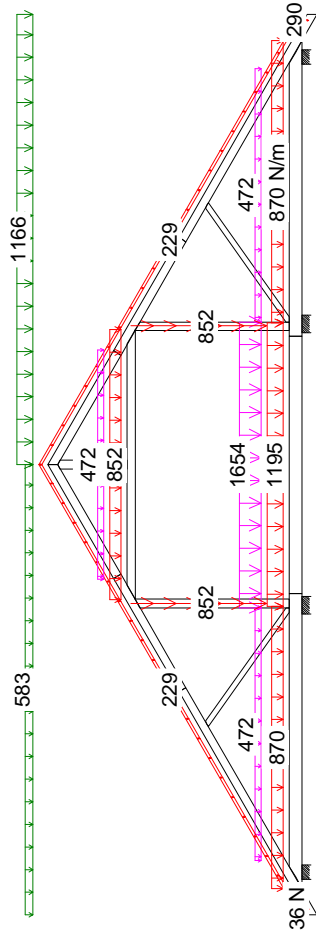
WĘZEL Od - Do	WYS. [mm]	GRUBOŚĆ 50 mm	KLASA	STĘŻ. mm	OBC. N/m ²
6-16	145		C24	<2940	180
6-17	145		C24	<2940	180
11-1	220		C24	<2830	790
4-8	145		C24	<4628	790
4-15	145		C24	Nie	790
8-12	145		C24	Nie	790
6-18	145		C24	Nie	
2-15	95		C24	Nie	
10-12	95		C24	Nie	

MiTek MiTek Inżyniering Polska Sp. z o.o. ul. Wesoła 10, 01-200 Warszawa tel. 22 638 10 00, 22 638 10 01	TYTUŁ RYSUNKU Wiązar G5	PROJEKTOWAŁ inż. Andrzej Budakowski	OPRACOWAŁ inż. Marcin Gutowski	SPRAWDZIŁ
--	----------------------------	--	-----------------------------------	-----------

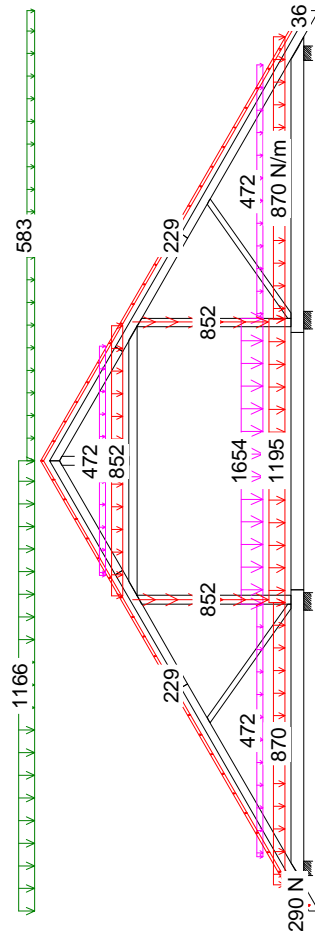
WERSJA: 2011 SR3B
CZAS: 11:52



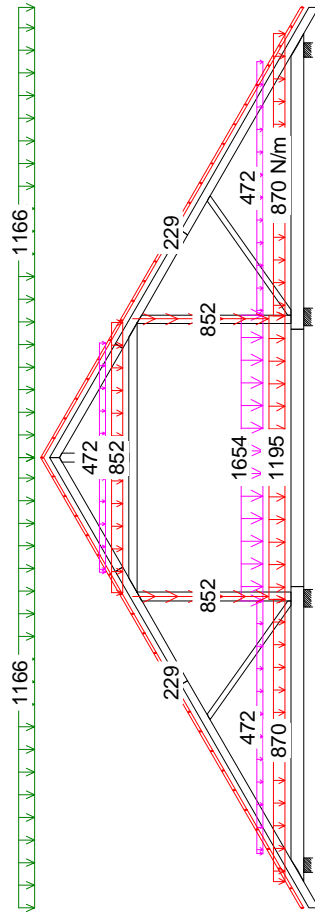
1 St 1.35*State



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



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



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

Andrzej Budakowski
(imię i nazwisko)

Gdańsk, dn. 30.11.2011 r.
(data)

Nr ew. POM/0208/POOK/04
(nr uprawnień)

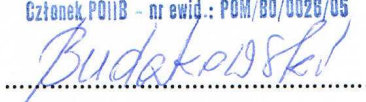
POM/BO/0026/05
(nr członkowski izby zawodowej)

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 243 z 2010 r. poz. 1623 z póź. zm.) niniejszym oświadczam, że projekt budowlany konstrukcji dachu dla

Budynku gastronomicznego „K-17”, sporządzony w dniu 30.11.2011 r. został wykonany zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

inż. bud. Andrzej Budakowski
Upław. budow. do projektowania
bez ograniczeń w specjalności
konstrukcyjno - budowlanej
nr ewid.: POM/0208/POOK/04
Członek PO11B - nr ewid.: POM/BO/0026/05

.....
(pieczęć wraz z podpisem)



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

POM-R32-6H4-ZX8 *

Pan Andrzej Grzegorz Budakowski o numerze ewidencyjnym POM/BO/0026/05
adres zamieszkania ul.Szeroka 3 Dąbrówka, 83-212 Bobowo
jest członkiem Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2011-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2011-01-12 roku przez:

Ryszard Kolasa, Przewodniczący Rady Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

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

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

Gdańsk, dnia 10 grudnia 2004 r

syg. akt 287/POM/OKK/04

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (Dz. U. z 2001 r. nr 5 poz. 42, z późn. zm.) i art. 12 ust. 3, art. 13 ust. 1 pkt 1 i art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz. U. z 2000 r. nr 106 poz. 1126 z późn. zm) oraz § 9 ust. 1 rozporządzenia Ministra Gospodarki Przestrzennej i Budownictwa z dnia 30 grudnia 1994 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. z 1995 r. Nr 8 poz. 38, z późn. zm.) oraz art. 104 ust. 1 i 2 Kodeksu postępowania administracyjnego (t. j. Dz. U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071 z późn. zm.)

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna
stwierdza, że:

Pan ANDRZEJ BUDAKOWSKI
inżynier
urodzony dnia 19.10.1976 r. w Kwidzynie

uzyskał
UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny: **POM/0208/POOK/04**

do projektowania bez ograniczeń w specjalności
konstrukcyjno-budowlanej

UZASADNIENIE

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

Pouczenie

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

Skład orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej:



PRZEWODNICZĄCY
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

Ryszard Kolasa

Otrzymują:

1. Pan Andrzej Budakowski
83-200 Starogard Gdański, ul. Kleeberga 17 a
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
4. a/a

CZŁONEK
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

Ziemowit Suligowski

WICEPRZEWODNICZĄCY
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

Leszek Niedostatkiwicz

Pan Andrzej Budakowski upoważniony jest do:

- I.** Na podstawie art. 12 ust. 1 pkt 1 i art. 13 ust. 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r Prawo budowlane, uprawnienia niniejsze upoważniają w specjalności konstrukcyjno-budowlanej bez ograniczeń do:
- a. projektowania, sprawdzania projektów budowlanych w specjalności objętej niniejszymi uprawnieniami i sprawowania nadzoru autorskiego,
 - b. sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych.
- II.** Na podstawie § 5 ust. 3 d w związku z ust. 3 a pkt 1 i ust. 3 b pkt 1 oraz § 4 ust. 2 powołanego na wstępie decyzji rozporządzenia niniejsze uprawnienia budowlane uprawniają również do projektowania:
- a. dróg wewnętrznych,
 - b. dróg dojazdowych (D), dróg lokalnych (L), dróg zbiorczych (Z), w rozumieniu przepisów w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać drogi publiczne i ich usytuowanie,
 - c. dróg nie przeznaczonych do ruchu naziemnego i postoju statków powietrznych na terenie lotnisk,
 - d. dróg o nawierzchni gruntowej lub trawiastej przeznaczonych do ruchu naziemnego i postoju statków powietrznych na terenie lotnisk,
 - e. rozbiórek obiektów budowlanych, o których mowa w lit. a. – c.
 - f. budowy, przebudowy i remontu jednoprzęsłowych mostów, wiaduktów, estakad i kładek o rozpiętości przęsła do 20 m,
 - g. budowy mostów składanych według stosownych instrukcji.
 - h. budowy rusztowań i kładek roboczych,
 - i. rozbiórek obiektów budowlanych, o których mowa w lit. f. - h. niewymagających uwzględnienia wpływów eksploatacji górniczej.
- III.** Zgodnie z § 2 powołanego na wstępie rozporządzenia, uprawnienia budowlane nie obejmują działalności zawodowej w zakresie projektowania i budowy:
- a. instalacji urządzeń technicznych służących do utrzymania ruchu i transportu kolejowego,
 - b. urządzeń transportowych linowych i linowo-terenowych służących do publicznego przewozu osób w celach turystyczno-sportowych.

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@twojdachtwojdom.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	fkraow@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/producceni_mapa.htm