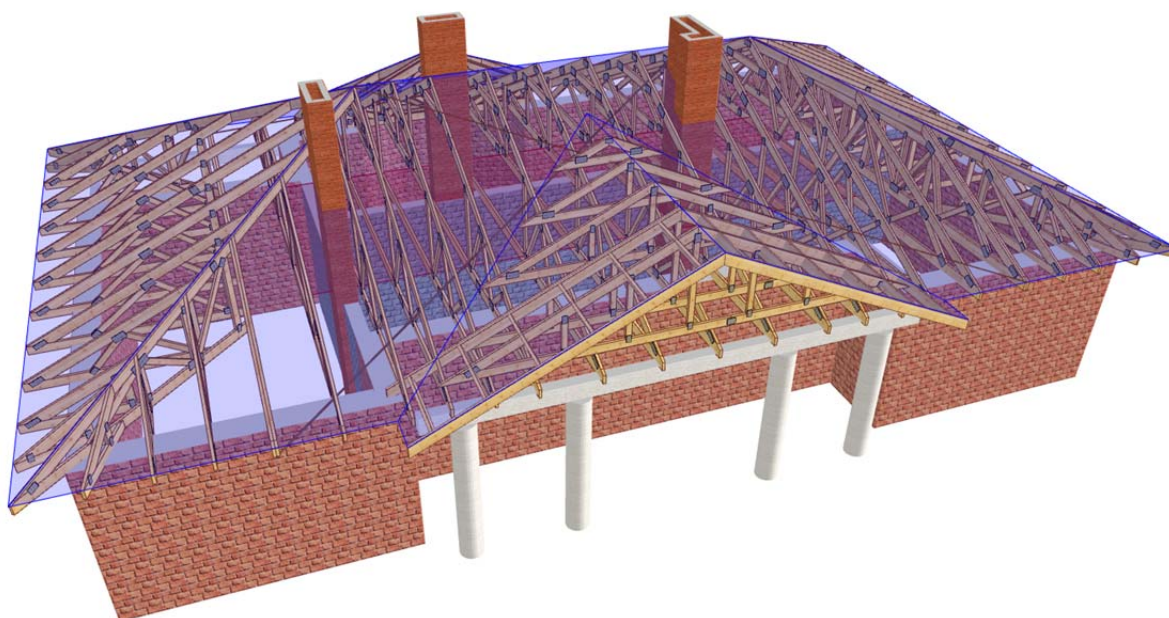


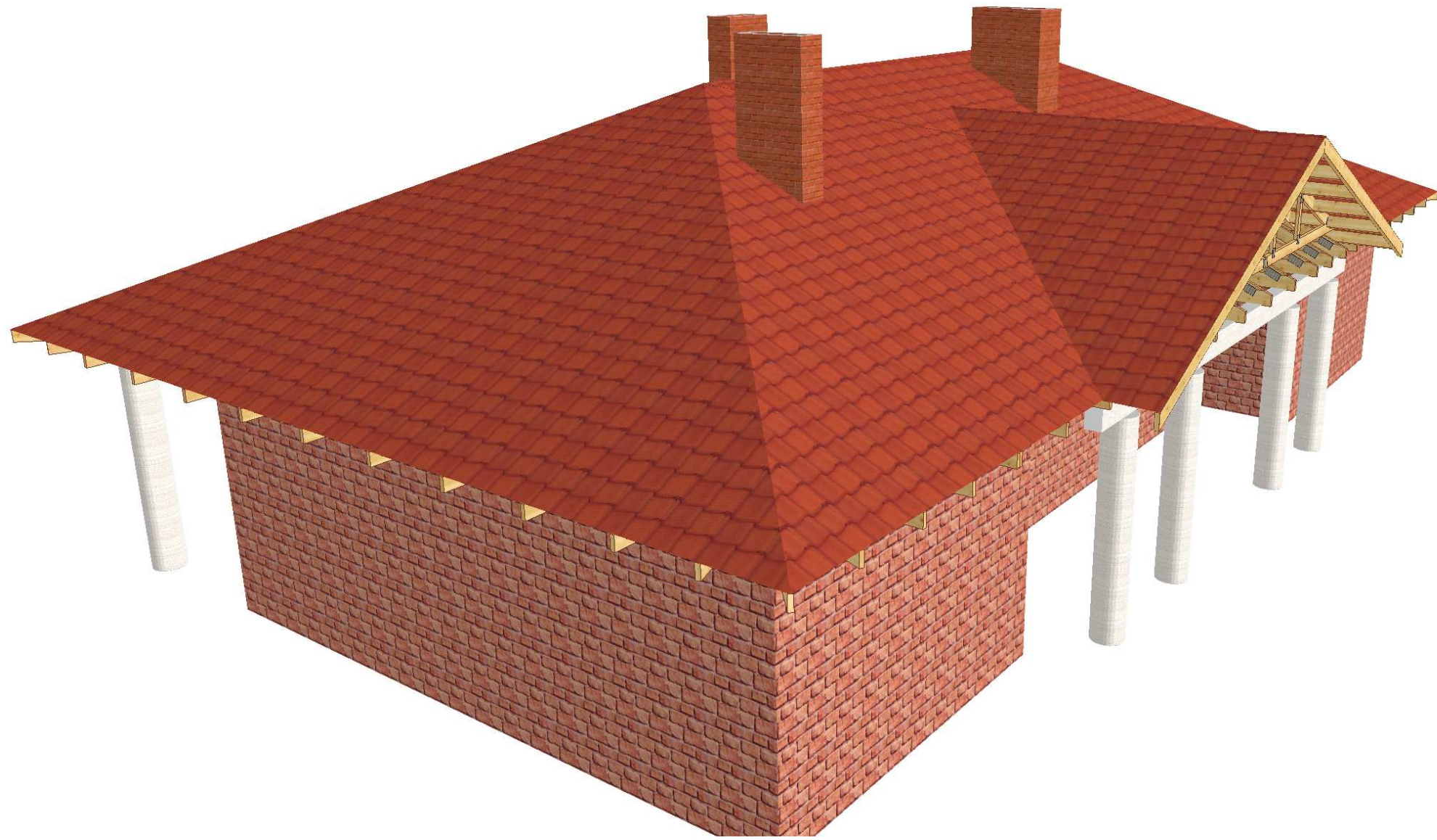
PROJEKT PREFABRYKOWANEJ WIĘŻBY DACHOWEJ

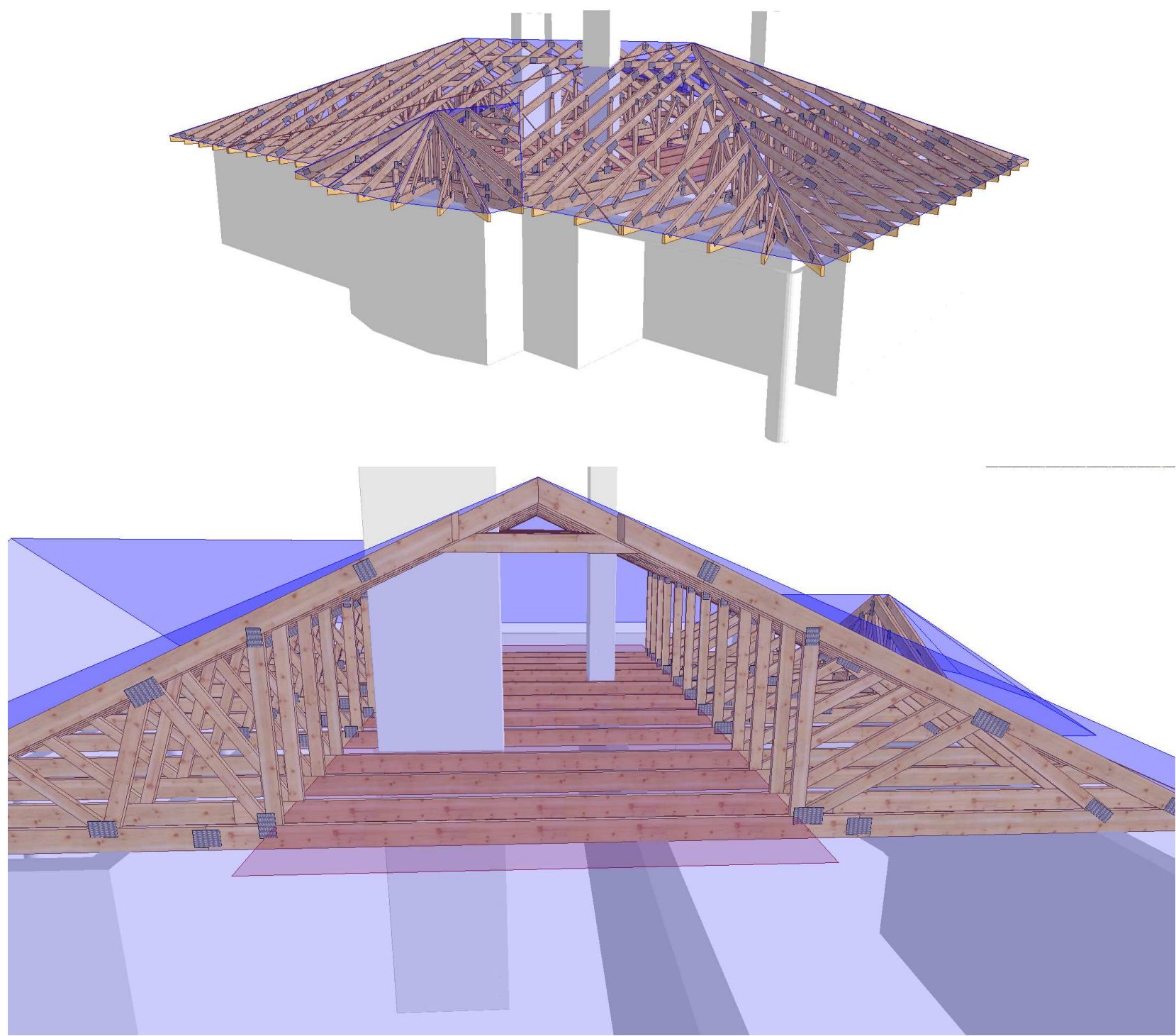
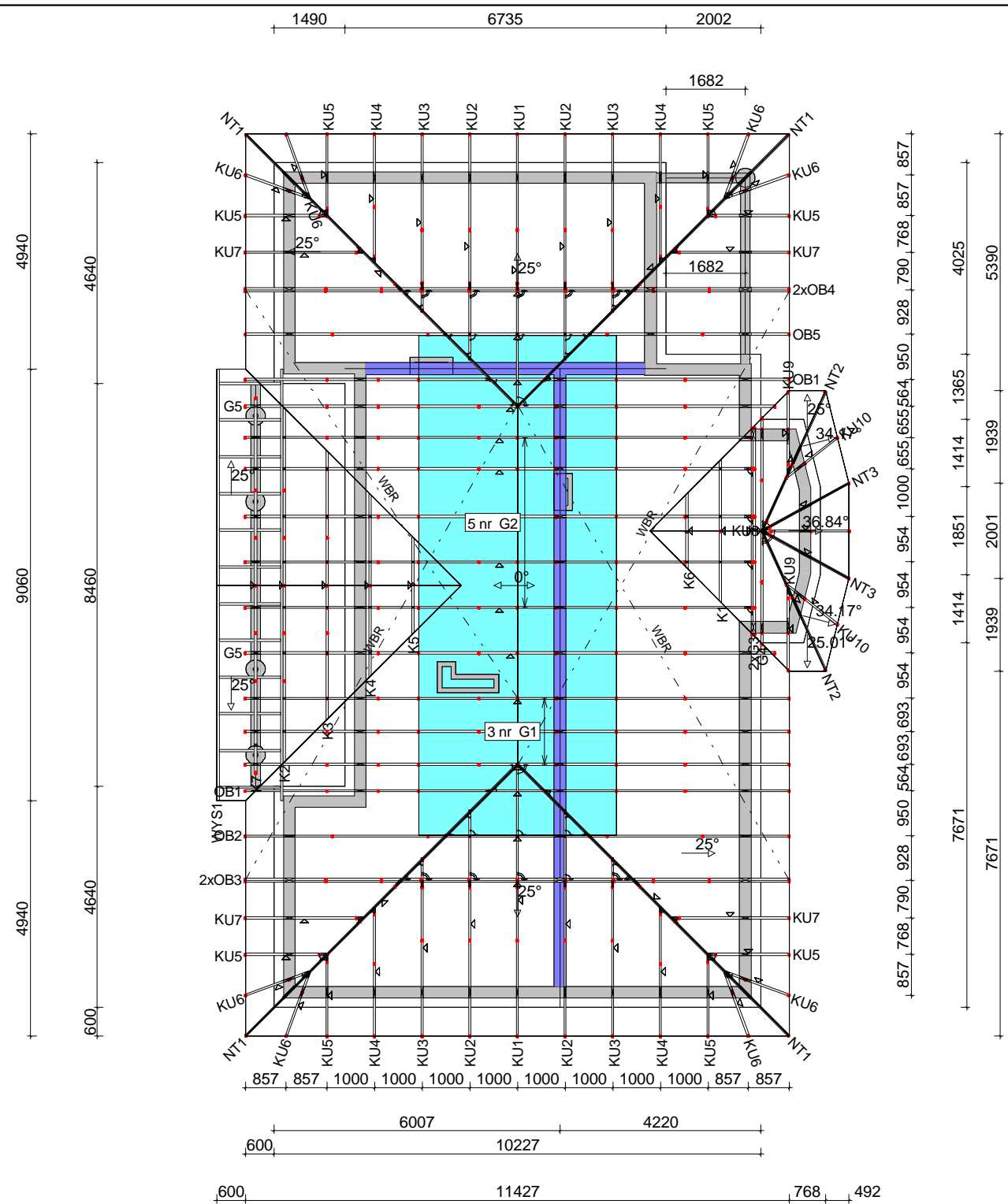
LUDWINÓW

DM-6079

WIĄZARY Z LITEGO DREWNA ŁĄCZONE PŁYTKAMI KOLCZASTYMI







Strych o obciążeniu 150 kg/m² i pow. ok. 44 m² oraz max. wysokości 2,05 m
 Murłata o przekroju 14x14 mocowana do wieńca w rozstawie do 1,5 m szpilką M12 zakotwioną w wieńcu.
 Montaż wiązaraów do murłaty poprzez kątowniki HD 150x90 firmy MULTIGRIP oraz gwoździe ciesielskie fi 4x40 po 6 sztuk na skrzydełko.

Tarcica konstrukcyjna w klasie C24
 Grubość 45 mm

 MiTek Industries Polska Sp. z o.o. <small>ul. Pomorska 29 k. 59-220 Legnica tel. +48 676 862 89 88, fax +48 676 862 89 21</small>	NAZWA OBIEKTU	Budynek mieszkalny powtarzalny DM-6079	
	ADRES OBIEKTU	Do adaptacji	
TYTUŁ RYSUNKU	Rzut konstrukcji dachu		
PROJEKTOWAŁ	mgr inż. Józef Wolczański	SKALA:	1:125
OPRACOWAŁ	mgr inż. Arkadiusz Wydra	DATA:	2011-05-08
SPRAWDZIŁ		NR RYS.:	

PRZYKŁADOWA WYCENA KONSTRUKCJI DACHU DM-6079

Obciążenie dachu 1400 N/m²

Założenia projektowe

- szerokość podpory – 0,14 murłata
- kąt pochylenia dachu – 25⁰
- powierzchnia dachu – 252 m²
- tarcica – sucha, impregnowana (FOBOS M-4) , 4 stronnie strugana w klasie C24
- rozstaw obliczeniowy wiązarów – do 1,0 m

Konstrukcja dachowa	23100,00 zł netto
Materiały pomocnicze do montażu (stężenia deskowe, okucia ciesielskie, taśmy stężące)	1900,00 zł netto
Murłata 0,14x0,14 – 90 mb	1500,00 zł netto
Razem	26500,00 zł netto

- **Wybierając wiązary otrzymujesz konstrukcję z fabryki, z gwarancją ,**
- **Uzyskujesz duże poddasze bez słupów ,**
- **Nie musisz wykonywać kosztownego stropu żelbetowego,**
- **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@mittek.pl

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

Więcej informacji - www.dachymitek.pl/adaptacje

OPIS TECHNICZNY

1. Przedmiot opracowania

Niniejsze opracowanie obejmuje projekt wykonawczy konstrukcji dachu, budynku jednorodzinnego **DM-6079**. 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 drewnianych, prefabrykowanych wiązarów trójkątnych o maksymalnej rozpiętości w świetle podpór 9,347 m i maksymalnym poprzecznym rozstawie osiowym 1,0 m. Tarcica klasy C24 o grubości 45 mm . Połączenia elementów zaprojektowano na płytki kolczaste GNA20 i T150. Połączenia montażowe elementów konstrukcji dachu projektuje się z ocynkowanymi łącznikami 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

Połączenie krokwi z murlatą zaprojektowano za pośrednictwem kątowników HD 15090 w ilości 2szt./węzeł. Mocowanie kątownika do murlaty za pomocą gwoździ fi 4x40 w ilości 6 szt./skrzydełko. Kątowniki łączyć z krokwią gwoździami pierścieniowymi fi 4x40 w ilości 6 szt./skrzydełko.

6. Stężenia ukośne

Stężenia ukośne 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. Stężenia wzdłużne

Stężenia wzdłużne zaprojektowano z elementów drewnianych o przekroju 25x100 mm. Stężenia te mocować w każdym węźle gwoździami pierścieniowymi lub skrętnymi fi 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;
- 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.

Opracował: mgr inż. Arkadiusz Wydra

Zestawienie obciążeń dopuszczalnych dla wiązarów DM6079		
	Pas górny	Obciążenie charakterystyczne (kN/m ²)
1.	Dachówka ceramiczna	0,9
2.	Łaty 40x60 mm	0,067
3.	Kontrłata 30x60 mm	0,008
4.	Deskowanie 2,5	0,175
5.	Wełna mineralna 20 cm	0,08
6.	Płyta GFK na ruszcie	0,17
	suma:	1,4
	Pas dolny	Obciążenie charakterystyczne (kN/m ²)
1.	Obciążenie użytkowe	1,5
2.	Płyta OSB 22mm	0,154
3.	Legary stropu 4,5x9,5	0,08
4.	Wełna mineralna 20 cm	0,08
5.	Płyta GFK na ruszcie	0,17
	suma:	1,984
	Jętka	Obciążenie charakterystyczne (kN/m ²)
1.	Obciążenie użytkowe	0
2.	Płyta OSB 22mm	0,154
3.	Wełna mineralna 20 cm	0,08
4.	Płyta GFK na ruszcie	0,17
	suma:	0,404
	Obciążenie śniegiem	
1.	Wartość charakterystyczna obciążenia śniegiem sk (kN/m ²) Strefa 4	1,6
2.	Współczynnik ekspozycji Ce	1,2
	Obciążenie wiatrem	
1.	Kategoria terenu	1
2.	Strefa 2	$q_{b,0} = 0,42 \text{ kN/m}^2$
3.	Wysokość nad poziomem morza.	700 m n. p. m.
4.	Wysokość budynku do kalenicy.	5,73

Obliczeń więzara dokonano przy użyciu programu komputerowego

Wersja : 2011 SR1

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

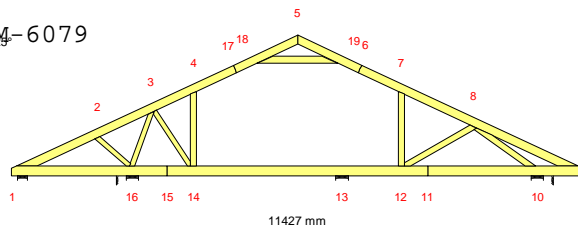
OBLICZENIA WYKONANE PRZEZ

Mitek Industries Polska Sp. z o.o
 ul. Poznańska 29k
 59-200 Legnica

DANE PROJEKTU.

Nazwa projektu: G1
 Klient : Budynek mieszkalny powtarzalny DM-6079
 Do adaptacji
 Kratownica G1

Zadanie nr : 6079_kb
 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 : Nie
 Klasa użytkowania : 2
 Współcz. redystryb. obc.: 1.1
 Rozstaw więzarów : 1000 mm

Inne parametry zastosowane do części więzarów zostały zestawione pod nagłówkiem "PARAMETRY TARCICY".

Kształt więzara jest widoczny na załączonym schemacie.

Siły zostały obliczone zgodnie z pierwszym prawem teorii odkształceń.
 Wpływ odkształcenia poprzecznego został wzięty do zliczenia.

OBCIĄŻENIA STANADAROWE**OBCIĄŻENIA STAŁE**

Pas górny L 1 = 1400 N/m2
 Pas górny P 1 = 1400 N/m2
 Pas dolny 1 = 484 N/m2
 Jętką 1 = 404 N/m2

ŚNIEG

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

WIATR

Wartość wyjściowa (q_p) = 1162 N/m2
 Wymiary budynku (mm): L=18940, B=11427, H=5730

CIEŻAR KONSTRUKCJI

Pas górny L 1 = 194 N
 Pas górny P 1 = 194 N
 Pas dolny 1 = 403 N
 Jętką 1 = 43 N
 Krzyżulce = 173 N

OBCIĄŻENIA UŻYTKOWE

OZ 1 = 1500 N/m2

Podst. poz.	Dystr.	Inna poz.	Dystr.
Od	Do	Od	Do
mm		mm	
14	12	4138	

OBCIĄŻENIA SPECJALNE

DODATKOWE OBCIĄŻENIA PUNKTOWE

POZYCJE

Poz	Węzeł	Wym.	Nazwa grupy	Obrót	Nazwa	Dolny	Dodatkowe właściwości
1	5	0	Pas górny L	Brak	NT1	NIE	TAK
2	5	0	Pas górny P	Brak	NT1	NIE	TAK
3	5	0	Pas górny L	Brak	KU1	NIE	TAK
4	1	833	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
5	7	-672	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
7	9	-100	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
8	9	-100	Pas górny P	Brak		NIE	NIE

Wartości obciążenia punktowego

Poz	Obr	Pion.	Poz.	Moment	Przp.obciążenia
	°	N	N	kNm	Typ
1,2		143	0	0.00	Obciążenie stałe
		72	0	0.00	Śnieg mylledo,0.5mylprawo
		72	0	0.00	Śnieg 0.5mylledo,mylprawo
		76	0	0.00	Śnieg mylledo,mylprawo
		28	0	0.00	Wiatr z lewej (brak ssania)
		-68	0	0.00	Wiatr na szczyt
		76	0	0.00	Śnieg mylledo, 0 prawo
		21	0	0.00	Wiatr z lewej
		21	0	0.00	Wiatr z prawej
3		993	0	0.00	Obciążenie stałe
		597	0	0.00	Śnieg mylledo,0.5mylprawo
		597	0	0.00	Śnieg 0.5mylledo,mylprawo
		796	0	0.00	Śnieg mylledo,mylprawo
		294	0	0.00	Wiatr z lewej (brak ssania)
		-648	0	0.00	Wiatr na szczyt
		796	0	0.00	Śnieg mylledo, 0 prawo
		-146	0	0.00	Wiatr z lewej
		-146	0	0.00	Wiatr z prawej
4		1000	0	0.00	Człowiek na lewym pasie górnym
5		1000	0	0.00	Człowiek na prawym pasie górnym
7		87	0	0.00	Śnieg mylledo,0.5mylprawo
8		699	0	0.00	Śnieg 0.5mylledo,mylprawo

Dodatkowe właściwości dla transferu obciążenia

Poz	typ wiązara	rozstaw	Połączenie		Tarcica		Podpora	Dostępna wysokość
			rozstaw	kat	szer.	wys.	szerokość	
1	Naroż. trójkątny	1000	45.0	Automatycznie	45	170	3.0	
2	Naroż. trójkątny	1000	135.0	Automatycznie	45	170	3.0	
3	Kulawka	1000	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, OZ
3	Stan graniczny nośności	Śr	1.15*Stałe, 1.5*ŚniegP, OZ
4	Stan graniczny nośności	Śr	1.15*Stałe, 1.5*Śniegmyl, 1.05*OZ
5	Stan graniczny nośności	Śr	1.15*Stałe, 1.05*Śniegmyl, 1.5*OZ 1
6	Stan graniczny nośności	Śr	1.15*Stałe, 1.05*ŚniegP(0 L), 1.5*OZ 1
7	Stan graniczny nośności	Śr	1.15*Stałe, 1.05*ŚniegL(0 P), 1.5*OZ 1
8	Stan graniczny nośności	Kr	1.15*Stałe, 1.5*Śniegmyl, 1.05*Wiatr L, 1.05*OZ
9	Stan graniczny nośności	Kr	1.15*Stałe, 1.5*Śniegmyl, 1.05*Wiatr P, 1.05*OZ
10	Stan graniczny nośności	Kr	1.0*Stałe, 1.5*Wiatr na szczyt
11	Stan graniczny nośności	Ch	1.15*Stałe, 1.5*Człowiek na lewym PG
12	Stan graniczny nośności	Ch	1.15*Stałe, 1.5*Człowiek na prawym PG
13	Stan graniczny nośności	Kr	1.15*Stałe, 1.5*ŚniegL(0 P), 1.05*Wiatr LS, 1.05*OZ
14	Stan graniczny nośności	Kr	1.15*Stałe, 1.5*ŚniegP(0 L), 1.05*Wiatr PS, 1.05*OZ
15	Stan graniczny nośności	Kr	1.15*Stałe, 1.05*ŚniegL(0 P), 1.5*Wiatr LS, 1.05*OZ
16	Stan graniczny nośności	Kr	1.15*Stałe, 1.05*ŚniegP(0 L), 1.5*Wiatr PS, 1.05*OZ
17	Stan graniczny użytkowania		Stałe, Śniegmyl(d), OZ, Wfin
18	Stan graniczny użytkowania		Stałe, Śniegmyl(d), OZ, Winst
19	Stan graniczny użytkowania		Stałe, ŚniegP(0 L)(d), OZ, Wfin
20	Stan graniczny użytkowania		Stałe, ŚniegP(0 L)(d), OZ, Winst
21	Stan graniczny użytkowania		Stałe, ŚniegL(0 P)(d), OZ, Wfin
22	Stan graniczny użytkowania		Stałe, ŚniegL(0 P)(d), OZ, Winst
23	Stan graniczny użytkowania		Stałe, Śniegmyl, OZl(d), OZ_in, Wfin
24	Stan graniczny użytkowania		Stałe, Śniegmyl, OZl(d), OZ_in, Winst
25	Stan graniczny użytkowania		Stałe, ŚniegL(0 P), Wiatr LS(d), OZ, Wfin
26	Stan graniczny użytkowania		Stałe, ŚniegL(0 P), Wiatr LS(d), OZ, Winst
27	Stan graniczny użytkowania		Stałe, ŚniegP(0 L), Wiatr PS(d), OZ, Wfin
28	Stan graniczny użytkowania		Stałe, ŚniegP(0 L), Wiatr PS(d), OZ, Winst

PARAMETRY TARCICY

SNr: Sprawdzenie nr (1 = moment i siła osiowa, 2 = siła poprzeczna)

CSI: Złożony Index Naprężeń, KO: Kombinacja obciążeń, KLU : Klasa Użytkowania

Grupa tarcicy	Od Do	Rozmiar	Klasa	Stężenie	Max			Różniące się dane
					mm	CSI	KO	
Pas górny L 1	17- 1	45x 170	C24	340	0.34	13	1	
Pas górny L 1	5- 17	45x 170	C24	340	0.50	14	1	
Pas górny P 1	6- 9	45x 170	C24	340	0.47	4	1	
Pas górny P 1	5- 6	45x 170	C24	340	0.34	14	1	
Pas dolny 1	11- 9	45x 195	C24	2000	0.66	3	2	
Pas dolny 1	11- 15	45x 195	C24	2000	0.91	4	1	
Pas dolny 1	15- 1	45x 195	C24	2000	0.29	4	1	
Jętka 1	18- 19	45x 145	C24	1200	0.31	4	1	
Krzyżulec 1	4- 14	45x 120	C24	Nie	0.34	13	1	
Krzyżulec 1	7- 12	45x 120	C24	Nie	0.29	14	1	
Krzyżulec 1	8- 12	45x 120	C24	Nie	0.47	14	1	
Krzyżulec 2	3- 16	45x 95	C24	Nie	0.70	13	1	
Krzyżulec 3	3- 14	45x 95	C24	Nie	0.20	13	1	
Krzyżulec 4	8- 10	45x 120	C24	Nie	1.00	4	1	
Krzyżulec 5	2- 16	45x 95	C24	Nie	0.21	13	1	

OBLICZENIOWA SIŁA STABILIZUJĄCA Fd (N) W KAŻDYM STĘŻENIU

Element

Od	Do	KO ST (Nr)	KO Dł (Nr)	KO Śr (Nr)	KO Kr (Nr)	KO Ch (Nr)
18-	19	116 (1)	0 (0)	189 (4)	207 (9)	113 (12)

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 wybozeniem poprzecznym (boczny)

Pręt	KO	Dyst.	Wys.	Klasa	Wyboz	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	13	1638	170	C24	705x	-0.70	-2746	-2877	0.14	0.02	0.28	0.28	1.30
2-	3	13	2	170	C24	705x	-0.56	-406	2278	0.11	0.00	0.22	0.22	1.30
3-	4	4	-41	170	C24	953x	-0.64	-18247	0	0.15	0.17	0.00	0.32	1.23
4-	18	14	1371	170	C24	1878x	-1.79	-12816	0	0.39	0.12	0.00	0.50	1.17
5-	18	13	-609	170	C24	1880x	-0.63	-6483	0	0.16	0.06	0.00	0.22	
7-	8	4	1549	170	C24	588x	-1.33	-19368	0	0.29	0.18	0.00	0.47	1.30
8-	9	3	1743	170	C24	1018x	-1.37	-1867	-3447	0.30	0.02	0.37	0.37	1.30
7-	19	14	-576	170	C24	2632x	1.01	-13283	-9	0.25	0.14	0.00	0.40	
5-	19	14	55	170	C24	93x	-0.05	-2678	1695	0.01	0.02	0.16	0.16	1.30
9-	10	3	-920	195	C24		2.79	235	7219	0.54	0.00	0.66	0.66	1.240.91
10-	12	3	-97	195	C24		2.20	16592	0	0.42	0.20	0.00	0.62	1.240.91
12-	13	4	-1181	195	C24		3.68	15966	6609	0.72	0.19	0.56	0.91	1.220.91
13-	14	4	0	195	C24		3.68	15966	-4471	0.72	0.19	0.36	0.91	1.220.91
14-	16	4	-1229	195	C24		0.78	12205	0	0.14	0.15	0.00	0.29	1.300.91
16-	1	1	-1056	195	C24		-0.18	7654	-59	0.06	0.12	0.01	0.18	0.91
18-	19	4	608	145	C24	1200y	-0.10	-9443	0	0.02	0.29	0.00	0.31	1.30
7-	12	14		120	C24	1459y	-0.25	-4439	-219	0.09	0.21	0.03	0.29	
8-	12	14		120	C24	1589y	-0.68	-4380	-628	-	-	0.09	0.47	
4-	14	13		120	C24	1459y	-0.19	-5966	-176	0.06	0.28	0.02	0.34	
3-	16	13		95	C24	1129y	-0.12	-17199	-136	0.06	0.64	0.02	0.70	
3-	14	13		95	C24		-0.02	9063	31	0.02	0.18	0.01	0.20	
8-	10	4		120	C24	1313y	0.30	-20335	-466	0.11	0.88	0.07	1.00	
2-	16	13		95	C24	857y	-0.13	-5873	-197	0.07	0.14	0.03	0.21	

ŁĄCZNIKI

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

Węzeł Nr	Łącz. Typ	Rozmiar Szer. Dług.	Max Napręż	Gwóźdź Il. Typ
1	GNA20	105 205	0.68	
2	GNA20	76 122	0.43	
3	T150	145 245	0.64	
4	GNA20	76 122	0.65	
5	GNA20	105 205	0.38	
6	T150	145 245	0.29	
7	GNA20	76 122	0.47	
8	GNA20	132 307	0.85	
9	T150	124 245	0.34	
10	T150	102 245	0.76	
11	T150	145 245	0.92	
12	T150	145 245	0.59	
14	GNA20	132 143	0.76	
15	T150	145 245	0.26	
16	GNA20	132 205	0.85	
17	T150	145 245	0.25	
18	T150	124 245	0.33	
19	T150	124 245	0.31	

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
5	0	Pas górny L	1	193	0	0.00
			2	272	0	0.00
			3	272	0	0.00
			4	277	0	0.00
			5	221	0	0.00
			6	164	0	0.00
			7	221	0	0.00
			8	302	0	0.00
			9	277	0	0.00
			10	41	0	0.00
			11	143	0	0.00
			12	143	0	0.00
			13	297	0	0.00
			14	183	0	0.00
			15	253	0	0.00
			16	196	0	0.00
5	0	Pas górny P	1	193	0	0.00
			2	272	0	0.00
			3	272	0	0.00
			4	277	0	0.00
			5	221	0	0.00
			6	164	0	0.00
			7	221	0	0.00
			8	302	0	0.00
			9	277	0	0.00
			10	41	0	0.00
			11	143	0	0.00
			12	143	0	0.00
			13	297	0	0.00
			14	183	0	0.00
			15	253	0	0.00
			16	196	0	0.00
5	0	Pas górny L	1	1340	0	0.00
			2	2037	0	0.00
			3	2037	0	0.00
			4	2336	0	0.00
			5	1739	0	0.00
			6	1142	0	0.00
			7	1739	0	0.00
			8	2600	0	0.00
			9	2336	0	0.00
			10	21	0	0.00
			11	993	0	0.00
			12	993	0	0.00
			13	2205	0	0.00
			14	1011	0	0.00
			15	1520	0	0.00
			16	923	0	0.00
1	833	Pas górny L	11	1500	0	0.00
7	-672	Pas górny P	12	1500	0	0.00
9	-100	Pas górny P	2	131	0	0.00
			3	1049	0	0.00

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)
1	Poz	Max:	0 (1)	0 (0)	0 (2)	3819 (15)
		Min:	0 (1)	0 (0)	0 (2)	-65 (10)
1	Pion	Max:	6548 (1)	0 (0)	9451 (4)	10138 (9)
		Min:	6548 (1)	0 (0)	5250 (7)	1976 (10)
10	Pion	Max:	13531 (1)	0 (0)	21681 (3)	22653 (9)
		Min:	13531 (1)	0 (0)	12720 (7)	4031 (10)
13	Pion	Max:	5090 (1)	0 (0)	11902 (6)	12228 (14)
		Min:	5090 (1)	0 (0)	9681 (2)	1706 (10)
16	Pion	Max:	10122 (1)	0 (0)	19118 (2)	22763 (13)
		Min:	10122 (1)	0 (0)	12002 (6)	2786 (10)

Węzeł Nr	Aktualnie mm	CSI z płytka	Wymag. wiązara			Wymag. podp. mm
			mm	Pole	kc90	
1	200	-	28	3780	1.50	0
10	240	-	130	8550	1.50	0
13	250	-	45	4725	1.50	0
16	240	-	118	8010	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
11- 12	11.5	1.1	(28)	8.2	1.0	0.0	0.0	1.4	0.1	1.9	-0.1	0.0	0.0
6- 7	11.0	-3.3	(28)	7.7	-1.6	0.0	0.0	1.4	-0.5	1.9	-1.2	0.0	0.0
7- 8	10.5	-3.2	(28)	7.4	-1.6	0.0	0.0	1.4	-0.5	1.8	-1.1	0.0	0.0
10- 11	10.8	1.2	(28)	7.8	1.2	0.0	0.0	1.3	0.1	1.7	-0.1	0.0	0.0
7- 12	10.6	-0.5	(28)	7.4	0.2	0.0	0.0	1.3	-0.1	1.8	-0.5	0.0	0.0
6- 19	10.0	-2.7	(28)	7.2	-1.2	0.0	0.0	1.2	-0.4	1.7	-1.1	0.0	0.0
12- 13	9.1	1.0	(28)	6.4	1.0	0.0	0.0	1.2	0.1	1.6	-0.1	0.0	0.0
8- 12	9.1	0.4	(28)	6.5	0.7	0.0	0.0	1.2	0.0	1.5	-0.3	0.0	0.0
18- 19	7.4	-1.1	(20)	5.6	-0.5	0.0	0.0	1.8	-0.6	0.0	0.0	0.0	0.0

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

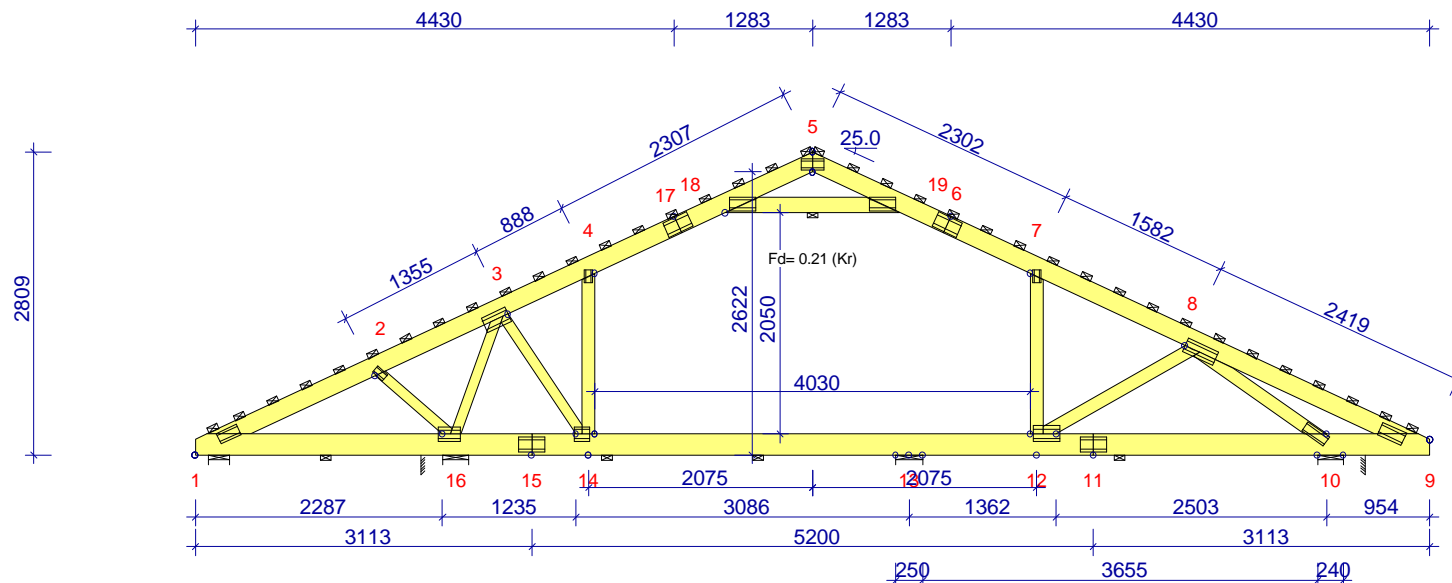
Węzeł

Nr	Kier	(KO)
1	Poz	Max: 2546 (25)
		Min: 0 (17)
1	Pion	Max: 10850 (18)
		Min: 3820 (25)
10	Pion	Max: 24631 (18)
		Min: 9357 (25)
13	Pion	Max: 12470 (24)
		Min: 5394 (25)
16	Pion	Max: 22277 (26)
		Min: 5857 (27)

☒ POKAZANE KRZYŻULCE PODPARTE
PATRZ ARKUSZ INFORMACYJNY ...

INFORMACJE OGÓLNE:

WIĄZAR ZAPROJEKTOWANY ZA POMOCĄ PROGRAMU
KOMPUTEROWEGO "TRUSSCON", LIC.NR: 9198
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) 45
ROZSTAWY WIĄZARÓW: (mm) 1000

OBCIĄŻENIA (N/m²):

ŚNIEG (WARTOŚĆ BAZOWA): 1600
WIATR (WARTOŚĆ BAZOWA): 1162
ZMIENNE: NR WOLNY
1 1500

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

REAKCJE PODPOROWE (N | kNm):

WEZŁ NR	KIER.	KO St MAX	KO Śr MAX	KO Kr MAX	KO Kr MIN	PODP. MM
1	Poz	0	0	3819	-65	
1	Pion	6548	9451	10138	1976	28
10	Pion	13531	21681	22653	4031	130
13	Pion	5090	11902	12228	1706	45
16	Pion	10122	19118	22763	2786	118

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 %
1-5	170	C24	340	1400	50	1	GNA20	105	205	68	6	T150	145	245	29
9-5	170	C24	340	1400	47	2	GNA20	76	122	43	11	T150	145	245	92
9-1	195	C24	2000	484	91	3	T150	145	245	64	15	T150	145	245	26
18-19	145	C24	1200	404	31	4	GNA20	76	122	65	17	T150	145	245	25
4-14	120	C24	Nie		34	5	GNA20	105	205	38					
7-12	120	C24	Nie		29	7	GNA20	76	122	47					
8-12	120	C24	Nie		47	8	GNA20	132	307	85					
3-16	95	C24	Nie		70	9	T150	124	245	34					
3-14	95	C24	Nie		20	10	T150	102	245	76					
8-10	120	C24	Nie		100	12	T150	145	245	59					
2-16	95	C24	Nie		21	14	GNA20	132	143	76					
						16	GNA20	132	205	85					
						18	T150	124	245	33					
						19	T150	124	245	31					

WERSJA: 2011 SR1
CZAS: 07.41

MiTek
MiTek Industries Polska Sp. z o.o.
ul. Powstańców 27 K, 79-200 Łanowo
tel. +48 79 342 50 00 fax. +48 79 342 50 22

NAZWA OBIEKTU: Budynek mieszkalny powtarzalny DM-6079
ADRES OBIEKTU: Do adaptacji

TYTUŁ RYSUNKU: Kratownica G1

PROJEKTOWAŁ: mgr inż. Józef Wołczański

OPRACOWAŁ: mgr inż. A. Wydra

SPRAWDZIŁ:

SKALA: 1:70(A4)

DATA: 2011-05-08

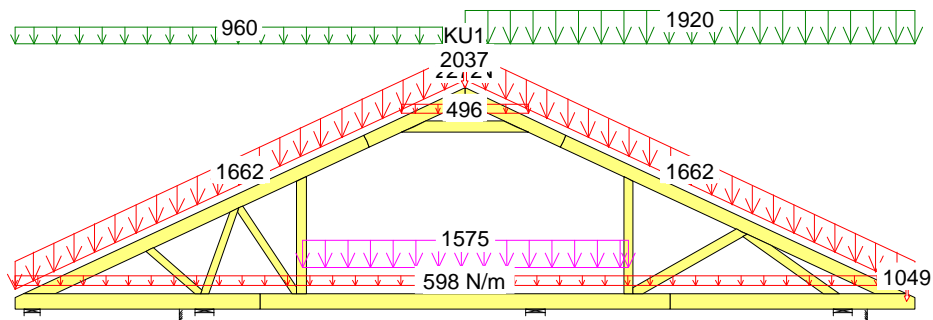
NR RYS.:

MAX UGIĘCIE (mm):

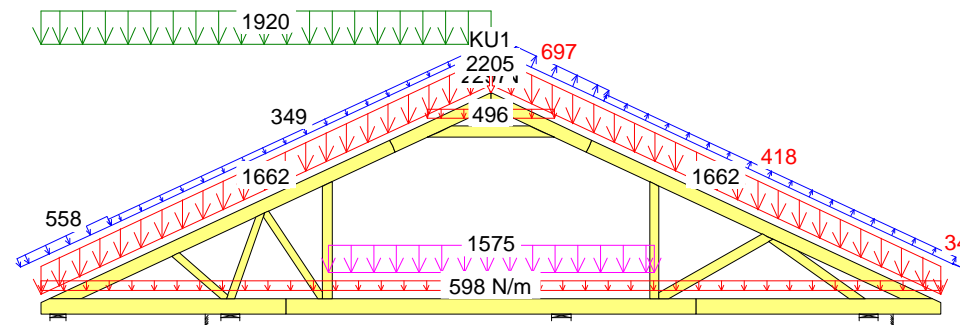
WEZŁ NR	PION.	POZ.	KO NR
11-12	11.5	1.1	28 (Winst)
6-7	11.0	-3.3	28 (Winst)
7-8	10.5	-3.2	28 (Winst)

INFORMACJE O UGIĘCIU W INNYCH WEZŁACH - PATRZ OBLICZENIA

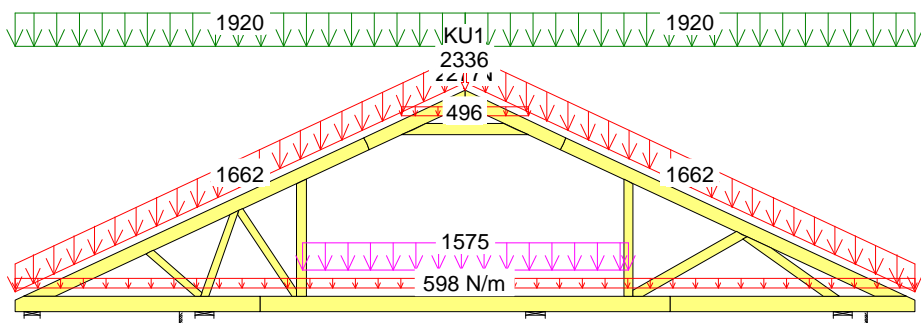
G1



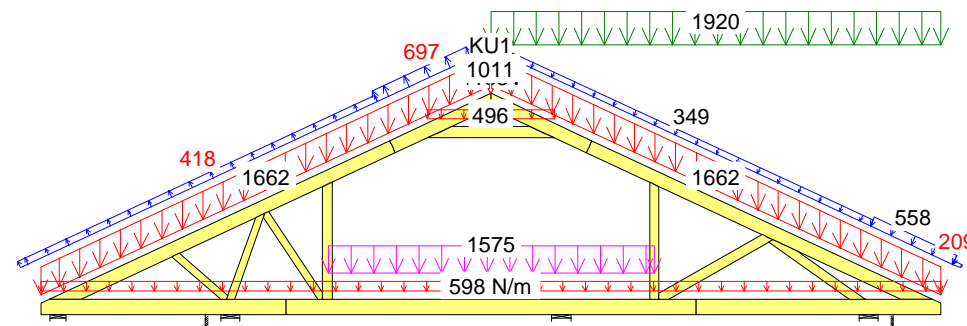
3 Śr 1.15*Stale, 1.5*ŚniegP, OZ



13 Kr 1.15*Stale, 1.5*ŚniegL(0 P), 1.05*Wiatr LS, 1.05*OZ



4 Śr 1.15*Stale, 1.5*Śniegmy1, 1.05*OZ



14 Kr 1.15*Stale, 1.5*ŚniegP(0 L), 1.05*Wiatr PS, 1.05*OZ

CZAS: 07.41

Józef Wołczański
(imię i nazwisko)

Legnica, dn. 16.05.2011 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 **DM-6079 LÓDWINÓW**, sporządzony w dniu 16.05.2011 ,

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. 2009-11-17

ZAŚWIADCZENIE

Pan/Pani **Józef Wolczański**
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 **2010-01-01** ... do dnia **2010-12-31**

DOLNOŚLĄSKA OKRĘGOWA
IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA

Mgr inż. **Wacław Wz. Hajnar**

(pieczęć i podpis Przewodniczącego Rady DOIB)

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

Nr 62/82/Lw

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

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

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

w zakresie -

(specjalizacja zawodowa)

MA-BUA/14

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

Obywatel (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 więzary?
Autoryzowane zakłady prefabrykacji i punkty sprzedaży (wg kodów)

AUTORYZOWANE ZAKŁADY PREFABRYKACJI:

Nazwa firmy	Ulica	Kod	Miasto	telefon	e-mail
ERAGA	ul. Cienista 20 lok. 17	02-439	Warszawa	22 211 18 90	eraga@eraga.com.pl
HATEK	ul. Tartaczna 71	06-102	Pultusk	23 692 77 31	hatek@hatek.com.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
LABO BPM	ul. Księżka Londzina 57	43-382	Bielsko-Biała	33 443 28 55	biuro@labo-bpm.com.pl
DREW-INWEST	ul. Junacka 31	43-500	Czechowice-Dziedzice	33 863 77 27	biuro@drew-inwest.pl
WIĄZAR SYSTEM	ul. Wolczyńska 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	stolmak@gmail.com
WIĄZARY STANISZÓW	Staniszów 23d	58-500	Jelenia Góra	512 307 937	biuro@wiazarystaniszw.pl
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 BURKIEWICZ	ul. Kaliska 47	63-430	Odolanów k. Ostrowa Wlkp.	62 733 39 67	wiazary@burkiewicz.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. Lubieszynońska 6	72-006	Mierzyn k/ Szczecina	91 311 50 32	biuro@kudra.com.pl
WASCO VILLA	Stary Kraków/Kanin	76-100	Stawno 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@moderdach.pl
WPW INVEST	ul. Kilińskiego 177	90-353	Łódź	42 676 50 96	biuro@wpwinvest.pl
DREWPROJEKT	ul. Zgieńska 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	ul. Łódzka 52	99-400	Łowicz	46 837 20 12	biuro@tvoidachtwojdom.com

PUNKTY DYSTRYBUCCJI

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. Przyszecze 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	Blonie	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	Wyszki	29 743 10 35	centrobud@centrobud.pl
PPHU Kamir	ul.Cielkowskiego 171	15-516	Białystok	85 662 60 69	biuro1@kamirphu.pl
PPHU Kamir	ul. Serwisowa 8	15-620	Białystok	85 743 32 33	biuro1@kamirphu.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	Wrząsowiec 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. Podmiejska 21	41-940	Piekary Śląskie	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
Markas Marek Spruś	ul. Tarnogórska 3	42-622	Świerkianiec	692 456 347	merek.markas@interia.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
Hadex Sp. z o.o.	ul. Dębowiecka 28	43-430	Ochaby Małe	33 853 57 24	fochaby@hadex.com.pl
Domdepot Ustroń	ul. Choinkowa 37	43-450	Ustroń	795 136 196	
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
PAGAZ Kamienna Góra	ul. Spacerowa 1 e	58-400	Kamienna Góra	75 744 76 66	pagaz@post.pl
WIĄZARY BURKIEWICZ	ul. Wolności 127	58-500	Jelenia Góra	75 742 37 31	m.myrlak@burkiewicz.pl
Przedsiębiorstwo Wiel.	ul. Stawowa 10	58-533	Mysłakowice	75 71 31 478	biuro@a-bhurt.com.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
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 BURKIEWICZ	ul. 5 stycznia 2/2	64-200	Wolsztyn	68 384 27 20	a.przadka@burkiewicz.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
Elmar	ul. Piłsudskiego 75	67-100	Nowa Sól	68 387 42 77	emelmar@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	Gorzę 18	509 893 914	biuro@dachystyl.com

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