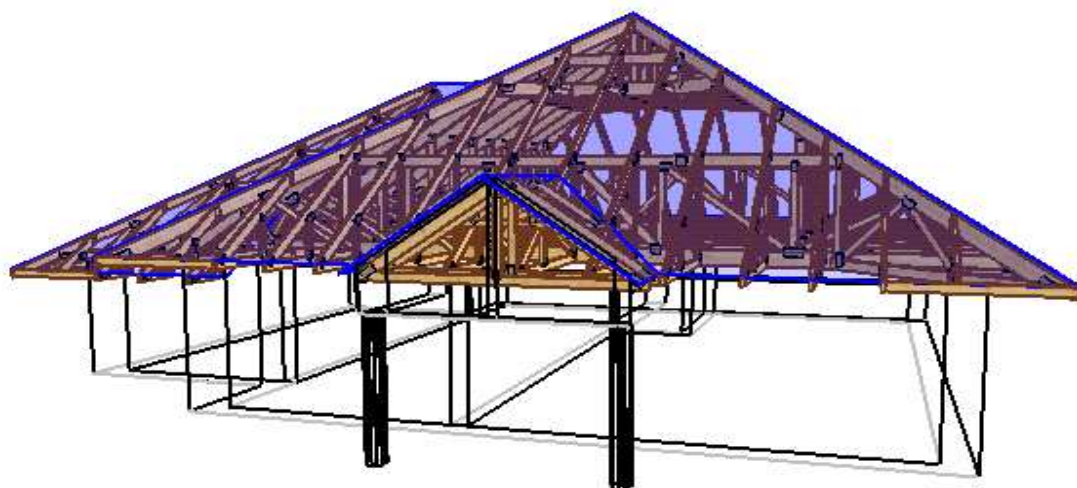


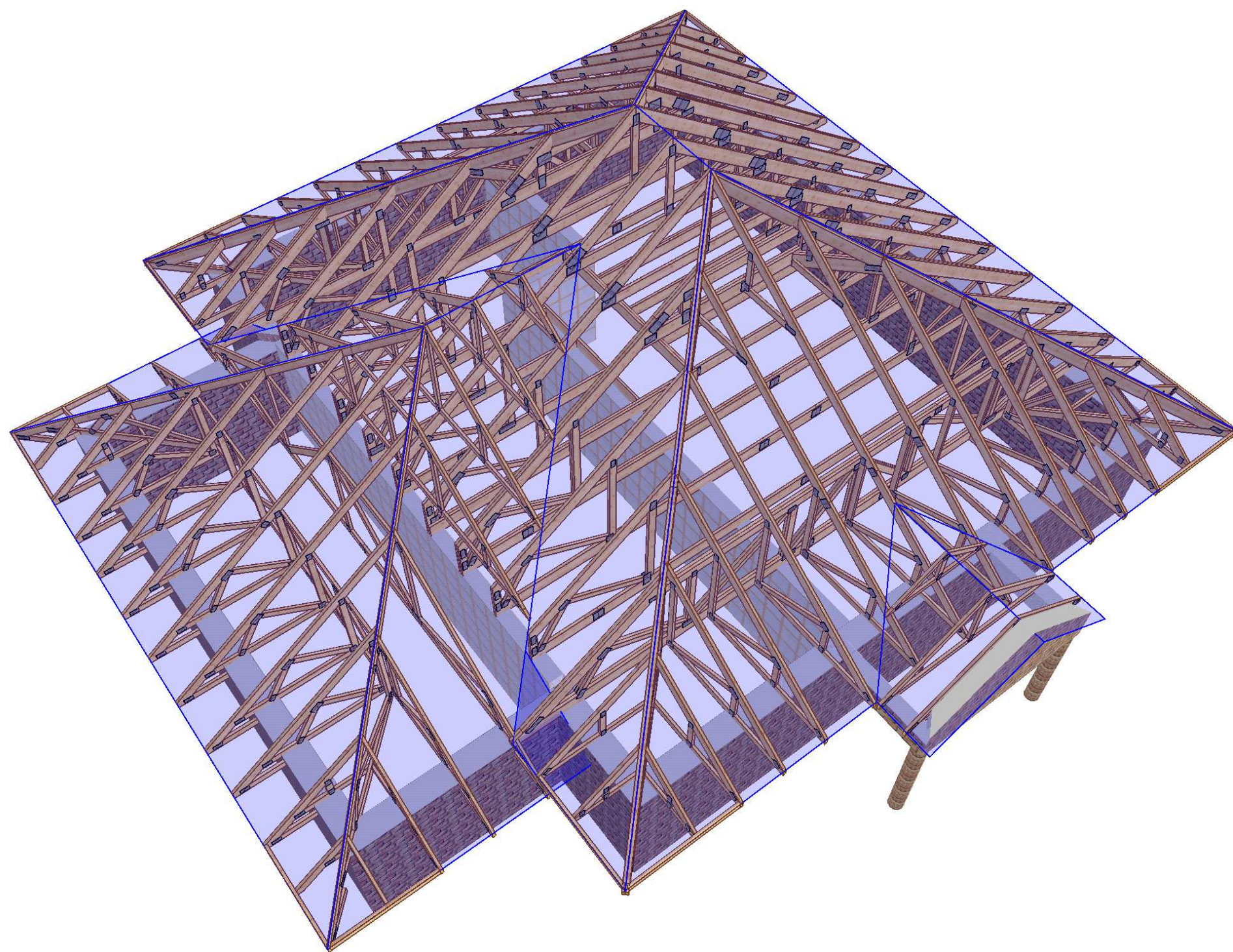
PROJEKT PREFABRYKOWANEJ WIĘŻBY DACHOWEJ

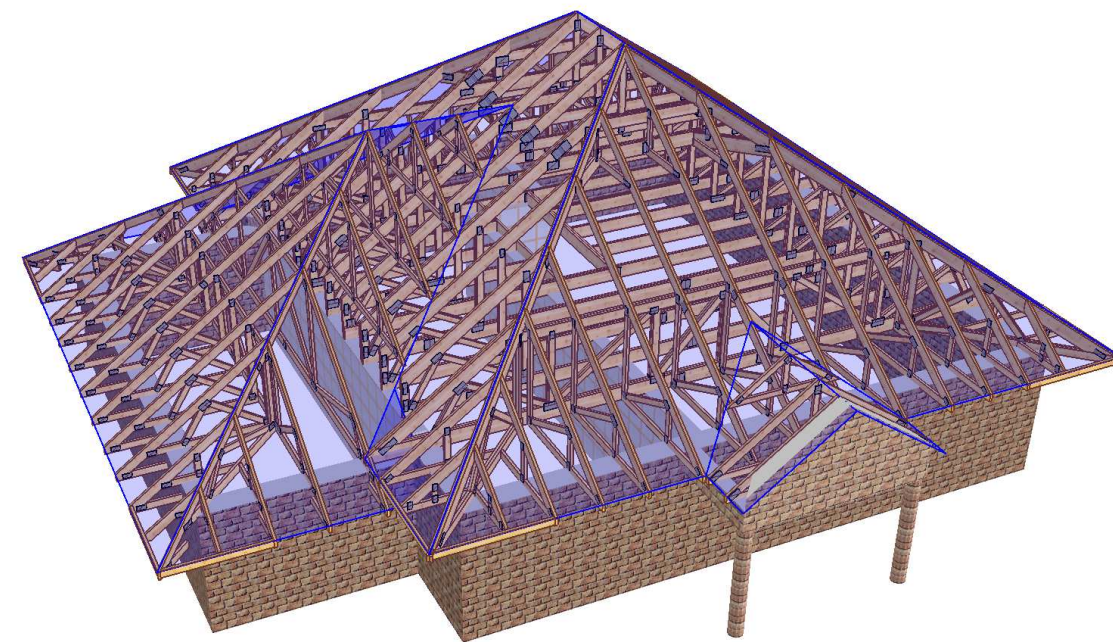
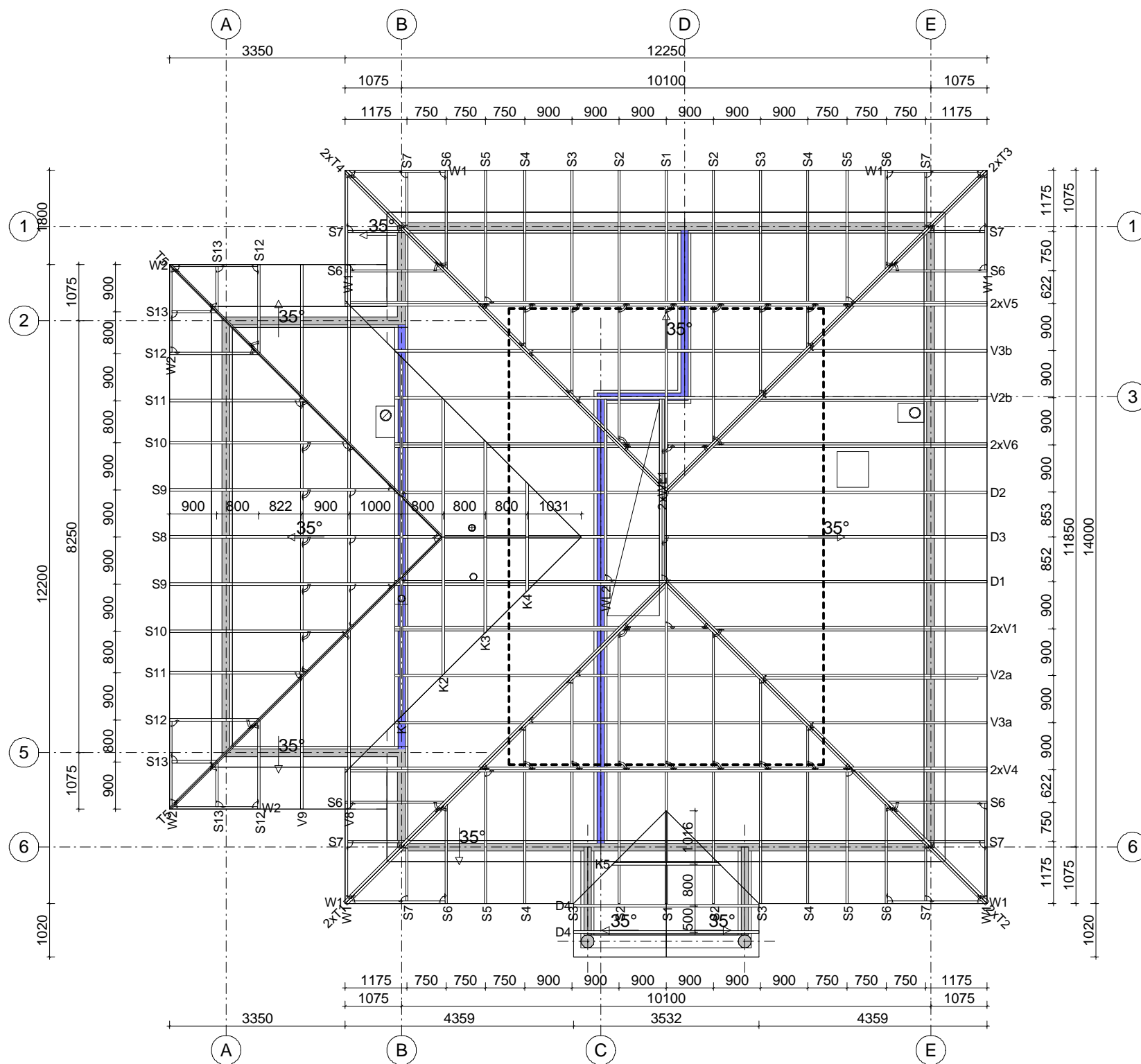
DOMU JEDNORODZINNEGO „GACEK”

WIĄZARY Z LITEGO DREWNA ŁĄCZONE PŁYTKAMI KOLCZASTYMI



WYKAZ AUTORYZOWANYCH PRODUCENTÓW NA KOŃCU OPRACOWANIA






DREWNO KONSTRUKCYJNE KL. C24
GRUBOŚĆ TARCICY 45mm
Płytki Kolczaste Mitek, typ: GNA 20, T150.

UWAGI:

1. Konstrukcję dachu zlecić do produkcji w autoryzowanym zakładzie prefabrykacji wiązarów dachowych w systemie płytek kolczastych "MiTek"
2. Elementy drewniane zabezpieczyć przeciwogniowo oraz biologicznie środkami chemicznymi.
3. Stężenia wykonać z elementów drewnianych 25x100mm. Mocować w węzle gwoździami pierścieniowymi 3.75x80 w ilości 3szt./węzeł.
4. Wiaźary zamocować do wieńca/murlaty stosując kątowniki ABR 90 "SIMPSON".
5. Obciążenia śniegiem: IV strefa.
6. Obciążenia wiatrem: I strefa.

 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	DOM JEDNORODZINNY "GACEK"	
	ADRES OBIEKTU	DO ADAPTACJI	
TYTUŁ RYSUNKU	Rzut Konstrukcji Dachowej		
PROJEKTOWAŁ	mgr inż. Adam Słomski	SKALA:	1:100
OPRACOWAŁ	inż. Mirosław Słomski	DATA:	2012-06-23
SPRAWDZIŁ		NR RYS.:	

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

Porównanie kosztów wykonania konstrukcji dachu i stropu dla projektu

Gacek

1. Metoda tradycyjna (konstrukcja dachu wykonywana przez cieśli na placu budowy oraz płyta żelbetowa)

Zestawienie zaczerpnięte z kosztorysu wykonania budynku Gacek

40 KNR 2-02 0216-02 d.3	+216/5 Płyty żelb. stropowe płaskie grub. 16 cm, beton B20	m ²
	obmiar = 10.35*12.10+3.41*1.88 3.60*8.50-0.70*1.20 RAZEM	131.646 29.760 161.406 m ²
	Razem koszty bezpośrednie: Jednostkowe koszty bezpośrednie: Cena jednostkowa:	13682.08 84.78 123.06
45 KNR 2-02 0290- d.3 02	Zbrojenie konstr. żelb. pręty stal. żebr. Fi 8-14 mm	t
	obmiar = 2.379 t	
	Razem koszty bezpośrednie: Jednostkowe koszty bezpośrednie: Cena jednostkowa:	7980.21 3354.44 4216.81
46 KNR 2-02 0406- d.4 02	Murłaty, przekrój poprz. drewna ponad 180 cm2	m ³
	obmiar = 1.176 m ³	
	Razem koszty bezpośrednie: Jednostkowe koszty bezpośrednie: Cena jednostkowa:	1451.53 1234.30 1472.20
47 KNR 2-02 0407- d.4 05	Słupy o dług. ponad 2 m, przekrój poprz. drewna do 180 cm2	m ³
	obmiar = 0.461 m ³	
	Razem koszty bezpośrednie: Jednostkowe koszty bezpośrednie: Cena jednostkowa:	812.25 1761.95 2272.76
48 KNR 2-02 0406- d.4 04	Płatwie o dług. do 3 m, przekrój poprz. drewna ponad 180 cm2	m ³
	obmiar = 0.035 m ³	
	Razem koszty bezpośrednie: Jednostkowe koszty bezpośrednie: Cena jednostkowa:	49.21 1405.65 1794.52
49 KNR 2-02 0406- d.4 06	Płatwie o dług. ponad 3 m, przekrój poprz. drewna ponad 180 cm2	m ³
	obmiar = 0.43 m ³	
	Razem koszty bezpośrednie: Jednostkowe koszty bezpośrednie: Cena jednostkowa:	578.74 1345.90 1685.42
50 KNR 2-02 0408- d.4 02	Kleszcze, przekrój poprz. drewna do 180 cm2	m ³
	obmiar = 0.133 m ³	
	Razem koszty bezpośrednie: Jednostkowe koszty bezpośrednie: Cena jednostkowa:	238.51 1793.28 2323.38
51 KNR 2-02 0408- d.4 08	Krokwie narożne i koszowe, przekrój poprz. drewna ponad 180 cm2	m ³
	obmiar = 1.985 m ³	
	Razem koszty bezpośrednie: Jednostkowe koszty bezpośrednie: Cena jednostkowa:	2817.23 1419.26 1876.90
52 KNR 2-02 0408- d.4 03	Krokwie zwykłe o dług. do 4.5 m, przekrój poprz. drewna do 180 cm2	m ³
	obmiar = 2.628 m ³	

		Razem koszty bezpośrednie:	3391.12	
		Jednostkowe koszty bezpośrednie:	1290.38	
		Cena jednostkowa:	1621.87	
53 KNR 2-02 0408- d.4 05		Krokwie zwykłe o dług. ponad 4.5 m, przekrój poprz. drewna do 180 cm2 obmiar = 1.945 m ³		m ³
		Razem koszty bezpośrednie:	2434.57	
		Jednostkowe koszty bezpośrednie:	1251.72	
		Cena jednostkowa:	1551.56	
57 KNR 4-01 0627- d.4 06		Impregnacja ogniochronna drewna fobosem, 3-krotna		m ²
		Razem koszty bezpośrednie:	1866.53	
		Jednostkowe koszty bezpośrednie:	6.01	
		Cena jednostkowa:	10.71	

Suma : 33 850 zł

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

Koszty na podstawie wyceny jednego z licencjonowanych zakładów prefabrykacji

Wycena

Wiązary z montażem

Stężenia:

Okucia i kątowniki

Suma: 29 500 zł

Wybierając wiązary prefabrykowane oszczędzasz 4 350 zł,

Nie musisz wykonywać kosztownego stropu żelbetowego,

Otrzymujesz konstrukcję dachu z fabryki z gwarancją,

Montaż trwa kilka dni.

OPIS TECHNICZNY

1. Przedmiot opracowania

Niniejsze opracowanie obejmuje projekt wykonawczy konstrukcji dachu, budynku jednorodzinnego Gacek. 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 „SIMPSON”.

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 osi podpór 6,30m i maksymalnym poprzecznym rozstawie osiowym 900 mm. Tarcica klasy C24 o grubości 45mm . Połączenia elementów (słupki, krzyżulce, pasy) wiązarów zaprojektowano na płytki kolczaste GNA20 i T150 firmy MITEK. Połączenia montażowe elementów konstrukcji dachu projektuje się z ocynkowanych łączników asortymentu firmy „SIMPSON”.

3.1 Odporność na korozję biologiczną i ochrona p. pożarowa.

Projektowana konstrukcja należy do pierwszej klasy zagrożenia korozją biologiczną zgodnie z EN 335-1. Dla klasy tej wystarczy naturalna odporność drewna. Wszystkie elementy konstrukcyjne projektuje się z drewna sosnowego klasy C-24, suszonego do wilgotności 18%. Ze względu na ochronę p. poż. stopień palności drewna obniżyć przez zastosowanie powierzchniowych środków ogniochronnych np. Ogniochron lub Fobos.

4. Wymagania dotyczące produkcji wiązarów łączonych płytkami kolczastymi

Wiązary należy wykonać zgodnie z normą PN-EN 14250. Płytki kolczaste wciskać w drewno za pomocą specjalistycznych urządzeń - pras hydraulicznych, na stolikach lub stołach montażowych w zakładzie prefabrykacji.

5. Połączenie wiązara z podwaliną

Połączenie kratownic z podwaliną zaprojektowano za pośrednictwem kątowników ABR 90 w ilości 2szt./węzeł. Mocowanie kątownika do podwaliny za pomocą gwoździ pierścieniowych 4x40w – pełne gwoździowanie. Kątowniki łączyć z dźwigarem gwoździami pierścieniowymi 4.0x40 – pełne gwoździowanie.

7. Stężenia ukośne

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

8. Stężenia wzdłużne

Stężenia wzdłużne zaprojektowano z elementów drewnianych o przekroju 25x100 mm. Stężenia te mocować w każdym węźle gwoździami pierścieniowymi 3.75x80 w ilości 3szt./węzeł.

9. Wytyczne montażu konstrukcji

- Wiązary należy montować dźwigiem z wykorzystaniem trawersu lub odpowiedniego zawiesia .
- Montaż wiązarów rozpocząć od dwóch wiązarów usztywnionych poprzecznie stężeniami.
- Kolejnewiązary należy montować łącząc je z poprzednimi za pomocą stężeń.
- Nie podpuszcza się obciążania elementów konstrukcji dachu (składowania materiałów pokrycia) w trakcie wykonywania prac dekarских ponad wartości przewidziane w projekcie konstrukcji.
- Miejsca styku (oparcia) konstrukcji drewnianej z elementami betonowymi lub stalowymi należy zabezpieczyć poprzez przełożenie warstwą izolacji.
- W trakcie montażu konstrukcji dachu i wykonywaniu pokrycia dachowego należy uwzględnić (zgodnie z projektem architektonicznym) sposób wentylacji przestrzeni dachowej i odwodnienia połaci. Do wykonywania połączeń elementów konstrukcji należy stosować śruby i gwoździe ocynkowane.
- Prace montażowe należy wykonywać pod nadzorem osoby posiadającej odpowiednie uprawnienia budowlane oraz zgodnie z przepisami BHP dotyczącymi montażu elementów wielkowymiarowych i prac na wysokości.

Opracował:

inż. Mirosław Słomski

Zestawienie obciążeń dopuszczalnych dla wiązarów		
	Pas górny	Obciążenie charakterystyczne (kN/m ²)
1.	Dachówka betonowa	0,540
2.	Łaty 50x60 mm	0,076
3.	Kontrłata 25x50 mm	0,008
4.	Folia wstępnego krycia	0,002
	suma:	0,626
	Pas dolny	Obciążenie charakterystyczne (kN/m ²)
1.	Obciążenie zmienne	1,500
2.	Płyta OSB gr 25mm	0,170
3.	Wełna mineralna 25 cm	0,250
4.	Folia Paroizolacyjna	0,002
5.	Płyta GFK na ruszcie	0,170
	suma:	2,092
	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.	300 m n. p. m.
4.	Wysokość budynku do kalenicy.	7.40 m

Obliczeń więzara dokonano przy użyciu programu komputerowego

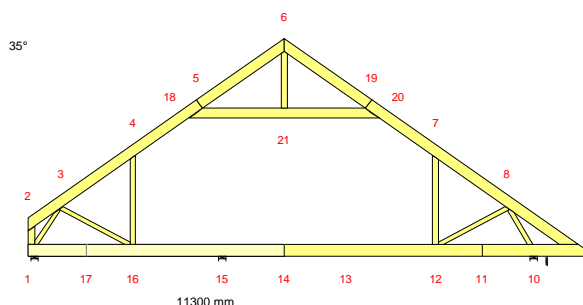
Wersja : 2012 SR1

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

DANE PROJEKTU.

Nazwa projektu: D1
 Klient : DOM JEDNORODZINNY "GACEK"
 DO ADAPTACJI
 Więzara Nr D1

Zadanie nr : Gacek
 Kod rysunku : DomoweKlimaty
 Rysunek nr :

**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 więzarów : 900 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 = 626 N/m²
 Pas górny P 1 = 626 N/m²
 Pas dolny 1 = 592 N/m²
 Koniec pion L = 150 N/m²
 Jętka 1 = 300 N/m²

CIEŻAR KONSTRUKCJI

Pas górny L 1 = 41 N/m
 Pas górny P 1 = 41 N/m
 Pas dolny 1 = 45 N/m
 Koniec pion L = 27 N/m
 Jętka 1 = 36 N/m
 Różne = 13 N/m
 Masa = 164 kg/warstwę

ŚNIEG

Wartość wyjściowa ($q_k \cdot C_e \cdot C_t$) = 1920 N/m²
 Altitude = 300 [m]
 Snow fence Nr
 Snow on overhang left Tak
 right Tak

WIATR

Wartość wyjściowa (q_p) = 791 N/m²
 Wymiary budynku (mm): L=14500, B=11300, H=7300

OBCIĄŻENIA UŻYTKOWE		Podst. poz.			Inna poz.		
		Od	Do	Dystr. mm	Od	Do	Dystr. mm
OZ 1	= 500 N/m ²	1	9	10672			
OZ 2	= 1500 N/m ²	16	12	6120	12	16	6120

OBCIĄŻENIA SPECJALNE

DODATKOWE OBCIĄŻENIA PUNKTOWE

POZYCJE

Poz	Węzeł	Wym.	Nazwa grupy	Obrót	Nazwa	Dolny	Dodatkowe właściwości
1	16	2980	Pas dolny	Brak	WL1	NIE	TAK
2	16	1902	Pas dolny	Brak	WL2	NIE	TAK
3	2	47	Pas górny L	Brak	T5	NIE	TAK
4	4	574	Pas górny L	Brak		NIE	NIE
6	7	-574	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
8	9	-100	Pas górny P	Brak		NIE	NIE
9	9	-100	Pas górny P	Brak		NIE	NIE

Wartości obciążenia punktowego

Poz	Obr	Pion.	Poz.	Moment	Przp.obciążenia
	°	N	N	kNm	Typ
1		967	0	0.00	Obciążenie stałe
		-128	0	0.00	Śnieg myllewo,0.5mylprawo
		-690	0	0.00	Śnieg 0.5myllewo,mylprawo
		-386	0	0.00	Śnieg myllewo,mylprawo
		107	0	0.00	Wiatr z lewej (brak ssania)
		-547	0	0.00	Wiatr z prawej (brak ssania)
		297	0	0.00	Wiatr na szczyt
		897	0	0.00	Obciążenie zmienne 1
		2961	0	0.00	Obciążenie zmienne 2
		294	0	0.00	Śnieg myllewo, 0 prawo
		-998	0	0.00	Śnieg 0 lewo, mylprawo
		317	0	0.00	Wiatr z lewej
		-797	0	0.00	Wiatr z prawej
	2		79	0	0.00
3		258	0	0.00	Obciążenie stałe
		361	0	0.00	Śnieg myllewo,0.5mylprawo
		361	0	0.00	Śnieg 0.5myllewo,mylprawo
		352	0	0.00	Śnieg myllewo,mylprawo
		175	0	0.00	Wiatr z lewej (brak ssania)
		173	0	0.00	Wiatr z prawej (brak ssania)
		-307	0	0.00	Wiatr na szczyt
		1	0	0.00	Obciążenie zmienne 1
		352	0	0.00	Śnieg myllewo, 0 prawo
		175	0	0.00	Wiatr z lewej
	170	0	0.00	Wiatr z prawej	
4		1000	0	0.00	Człowiek na lewym pasie górnym
6		1000	0	0.00	Człowiek na prawym pasie górnym
8		79	0	0.00	Śnieg myllewo,0.5mylprawo
9		629	0	0.00	Śnieg 0.5myllewo,mylprawo

Dodatkowe właściwości dla transferu obciążenia

Poz	typ wiązara	rozstaw	Połączenie		Tarcica		Podpora	Dostępna. wysokość
			kąt	typ	szer.	wys.	szerokość	
1	Wymian stropowy	1000	90.0	Automatycznie	90	245	28.0	
2	Wymian stropowy	1000	90.0	Automatycznie	45	245	2.0	
3	Naroż. trójkątny	1000	45.0	Automatycznie	45	145	7.0	

KOMBINACJE OBCIĄŻEŃ

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

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	SNr	KLU
Pas górny L 1	2- 6	45x 220	C24	340	0.81	14	1	
Pas górny P 1	6- 9	45x 220	C24	340	0.82	6	1	
Pas dolny 1	11- 9	45x 245	C24	<2230	0.34	3	2	
Pas dolny 1	11- 14	45x 245	C24	<2230	0.78	6	1	
Pas dolny 1	14- 17	45x 245	C24	<2230	1.00	7	1	
Nakładka	1- 14	45x 245	C24	*1)				
Pas dolny 1	17- 1	45x 245	C24	<2230	0.21	16	1	
Nakładka	1- 14	45x 245	C24	*1)				
Koniec pion L	1- 2	45x 145	C24	Nie	0.18	14	1	
Jętka 1	18- 20	45x 195	C24	<2550	1.00	14	1	
Krzyżulec 1	4- 16	45x 120	C24	Nie	0.32	13	1	
Krzyżulec 1	7- 12	45x 120	C24	Nie	0.15	7	1	
Krzyżulec 2	1- 3	45x 95	C24	Nie	0.44	4	1	
Krzyżulec 3	6- 21	45x 120	C24	Nie	0.06	14	1	
Krzyżulec 4	3- 16	45x 95	C24	Nie	0.39	14	1	
Krzyżulec 5	8- 10	45x 95	C24	Nie	0.56	4	1	
Krzyżulec 6	8- 12	45x 95	C24	Nie	0.13	13	1	

*1) Obliczenia tarcicy bazują na przeniesieniu momentów zginających + sił poprzecznych.

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-	20	76 (1)	0 (0)	188 (4)	207 (9)	75 (12)

ŁĄCZNIKI

Łącznik	Producent	Aprobata Techniczna
T150	Mitek	1020-CPD-070038938, IF-55-02.01
GNA20	Mitek	1020-CPD-070038938, IF-55-01.01
T151633	Mitek	4097/98
T151131	Mitek	4097/98

Węzeł Nr	Łącz. Typ	Rozmiar		Max Napręż	Gwóźdź Il. Typ
		Szer.	Dług.		
1	T150	145	245	0.70	
2	GNA20	76	205	0.64	
3	GNA20	132	205	0.84	
4	GNA20	76	143	0.38	
5	T151633	168	330	0.96	24 BMF-Gwóźdź ka 4,0x35
6	GNA20	105	184	0.31	
7	GNA20	76	143	0.89	
8	GNA20	132	246	0.86	
9	GNA20	105	307	0.40	
10	T150	88	205	0.67	
11	T150	176	185	0.26	
12	T150	124	308	0.88	
14	T150	176	185	0.70	
16	T150	124	308	0.96	
17	T150	176	185	0.61	
18	T150	145	245	0.84	
19	T151633	168	330	0.80	16 BMF-Gwóźdź ka 4,0x35
20	T150	145	245	0.56	
21	T151131	112	315	0.23	14 BMF-Gwóźdź ka 4,0x35

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
2	47	Pas górny L	1	349	0	0.00
			2	839	0	0.00
			3	839	0	0.00
			4	825	0	0.00
			5	562	0	0.00
			6	298	0	0.00
			7	562	0	0.00
			8	983	0	0.00
			9	981	0	0.00
			10	-202	0	0.00
			11	258	0	0.00
			12	258	0	0.00
			13	983	0	0.00
			14	451	0	0.00
			15	824	0	0.00
			16	552	0	0.00
16	2980	Pas dolny	1	1305	0	0.00
			2	4970	0	0.00
			3	4126	0	0.00
			4	4583	0	0.00
			5	5276	0	0.00
			6	4817	0	0.00
			7	5786	0	0.00
			8	4679	0	0.00
			9	4090	0	0.00
			10	1412	0	0.00
			11	967	0	0.00
			12	967	0	0.00
			13	5889	0	0.00
			14	2947	0	0.00
			15	5858	0	0.00
			16	3217	0	0.00
16	1902	Pas dolny	1	106	0	0.00
			2	90	0	0.00
			3	90	0	0.00
			4	90	0	0.00
			5	90	0	0.00
			6	90	0	0.00
			7	90	0	0.00
			8	90	0	0.00
			9	90	0	0.00
			10	79	0	0.00
			11	79	0	0.00
			12	79	0	0.00
			13	90	0	0.00
			14	90	0	0.00
			15	90	0	0.00
			16	90	0	0.00
4	574	Pas górny L	11	1500	0	0.00
7	-574	Pas górny P	12	1500	0	0.00
9	-100	Pas górny P	2	118	0	0.00
			3	944	0	0.00

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

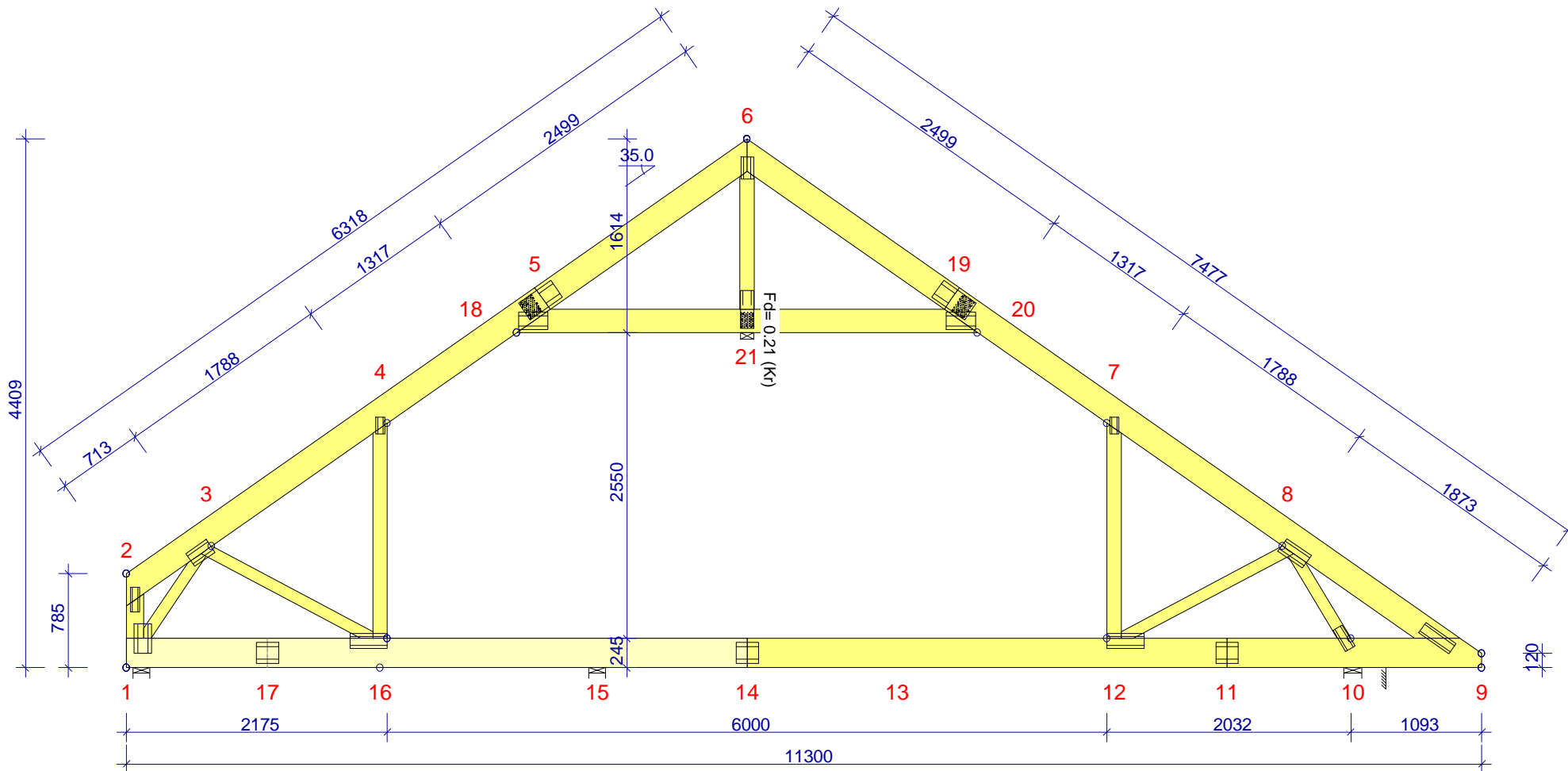
Węzeł	Nr	Kier.	KO St(Nr)	KO Dł(Nr)	KO Śr(Nr)	KO Kr(Nr)	KO Ch(Nr)
1	Poz	Max:	0 (1)	0 (0)	0 (2)	3966 (15)	0 (11)
		Min:	0 (1)	0 (0)	0 (2)	195 (10)	0 (11)
1	Pion	Max:	7911 (1)	0 (0)	16615 (4)	17672 (9)	6720 (11)
		Min:	7911 (1)	0 (0)	9319 (6)	1129 (10)	6374 (12)
10	Pion	Max:	10517 (1)	0 (0)	23546 (3)	24807 (9)	8990 (12)
		Min:	10517 (1)	0 (0)	14632 (7)	2669 (10)	8015 (11)
15	Pion	Max:	5685 (1)	0 (0)	20174 (7)	20879 (13)	4628 (11)
		Min:	5685 (1)	0 (0)	16686 (3)	4053 (10)	3998 (12)

Węzeł Nr	Aktualnie mm	CSI z płytka	Wymag. wiązara				Wymag. podp.	
			mm	KO	Pole	kc90	mm	KO
1	140	-	86	4	6570	1.50	82	4
10	150	-	147	3	9315	1.50	117	3
15	140	-	117	7	7965	1.50	100	7

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
13	27.7	0.4	(28)	8.6	0.3	0.0	0.0	16.4	0.1	2.7	-0.1	0.0	0.0
7- 20	19.3-17.1		(28)	5.7	-4.1	0.0	0.0	10.3	-9.8	3.2	-3.3	0.0	0.0
7- 8	17.9-16.2		(28)	5.4	-3.9	0.0	0.0	9.6	-9.3	2.8	-3.0	0.0	0.0
19- 20	15.9-14.6		(28)	4.7	-3.3	0.0	0.0	8.1	-8.1	3.2	-3.2	0.0	0.0
20- 21	15.5-14.9		(28)	4.6	-3.3	0.0	0.0	7.8	-8.4	3.1	-3.3	0.0	0.0
7- 12	19.1 -8.8		(28)	5.7	-2.0	0.0	0.0	10.3	-5.2	3.0	-1.6	0.0	0.0
18	-14.1-14.6		(28)	-2.1	-3.1	0.0	0.0	-8.6	-8.3	-3.5	-3.2	0.0	0.0
14	19.7	0.3	(28)	6.1	0.3	0.0	0.0	12.3	0.1	1.3	-0.1	0.0	0.0
6- 19	14.3-13.4		(28)	4.4	-3.0	0.0	0.0	7.0	-7.4	2.9	-3.0	0.0	0.0

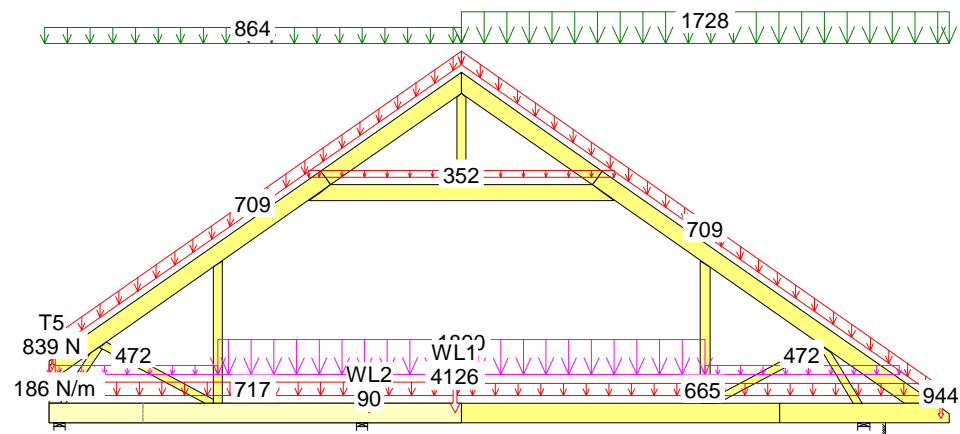
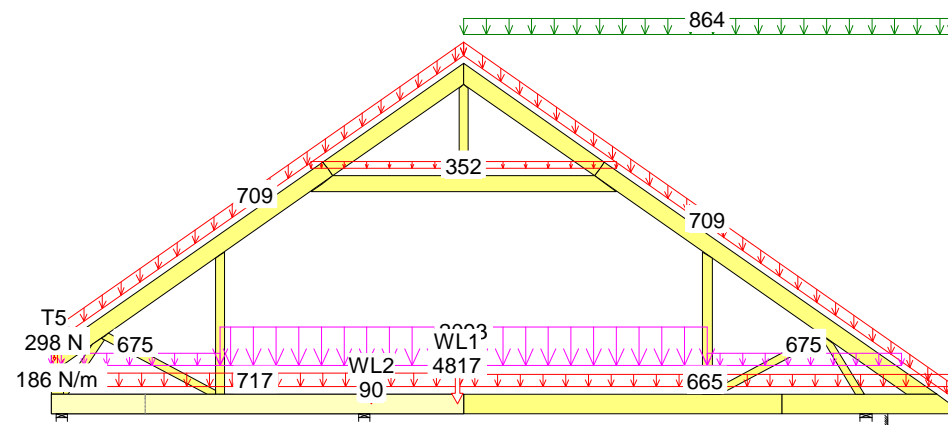
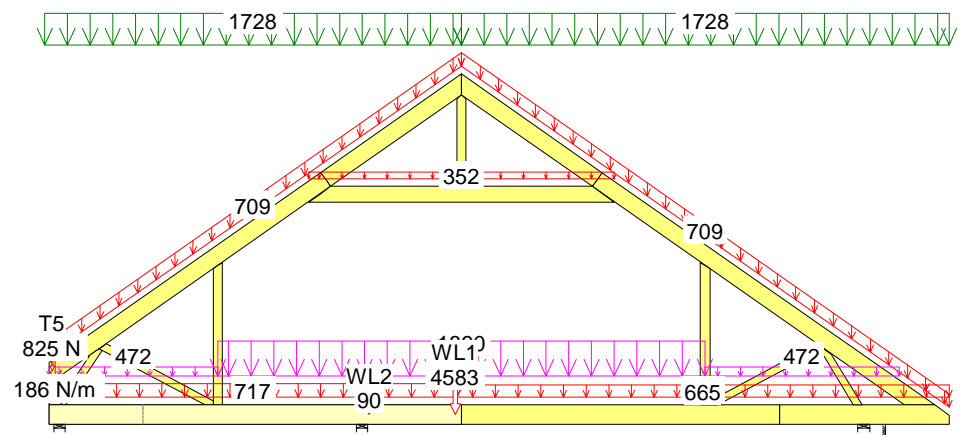
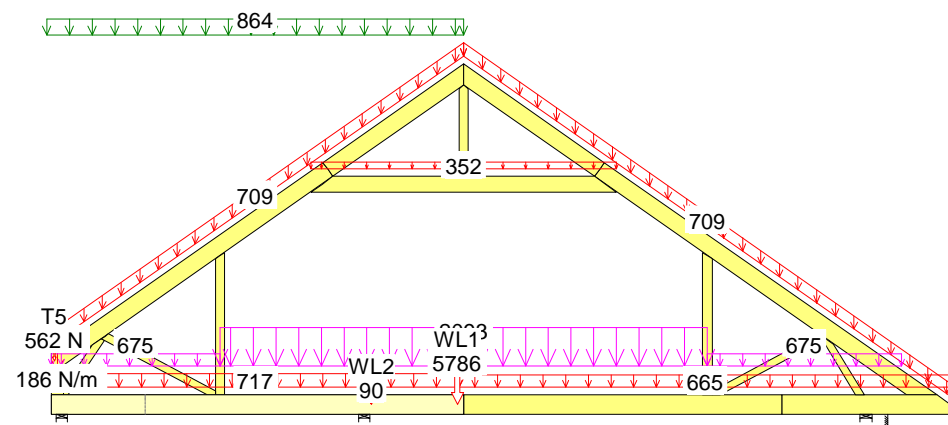
☒ POKAZANE KRZYŻULCE PODPARTE
PATRZ ARKUSZ INFORMACYJNY ...



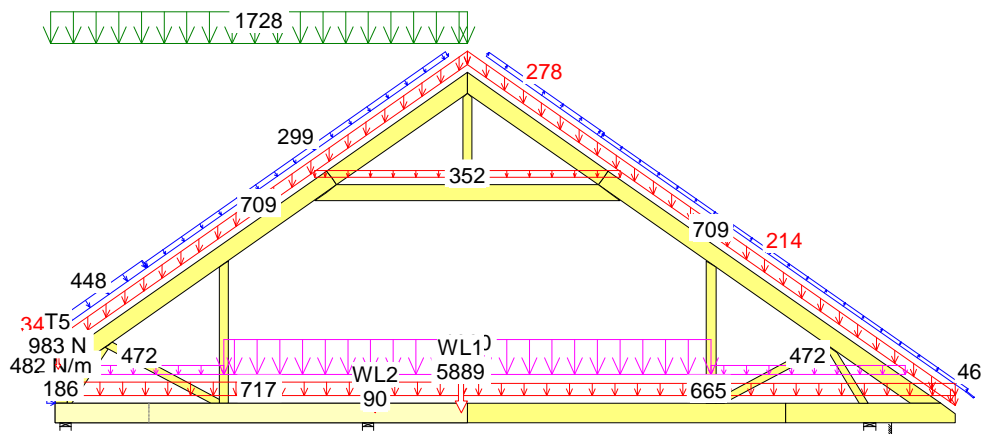
WERSJA: 2012 SR1 CZAS: 09.52		NAZWA OBIEKTU DOM JEDNORODZINNY "GACEK"
	MiTek Industries Polska Sp. z o.o. ul. Powstańców 27 K, 79-200 Łanowo tel. +48(0)74 362 50 00, fax. +48(0)74 362 50 22	ADRES OBIEKTU DO ADAPTACJI
	TYTUŁ RYSUNKU Wiązar Nr D1	SKALA: 1:50(A4)
	PROJEKTOWAŁ mgr inż. Adam Słomski	DATA: 2012-06-23
OPRACOWAŁ inż. Mirosław Słomski	NR RYS.:	
SPRAWDZIŁ		

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

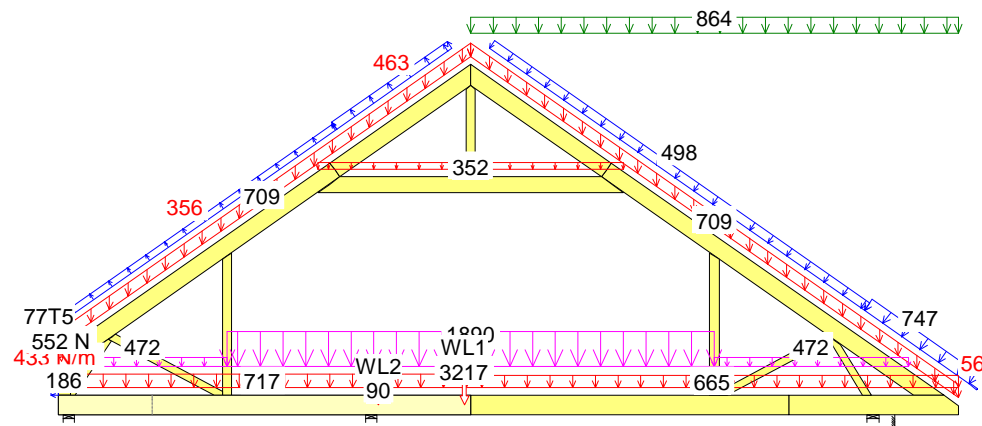
D1

3 Śr $1.15 \cdot \text{Stale} + 1.5 \cdot \text{ŚniegP}(0.5L) + 1.05 \cdot (\text{OZ1} + \text{OZ2} + \text{OZ3})$ 6 Śr $1.15 \cdot \text{Stale} + 0.75 \cdot \text{ŚniegP}(0L) + 1.5 \cdot \text{OZ1} + 1.05 \cdot (\text{OZ2} + \text{OZ3})$ 4 Śr $1.15 \cdot \text{Stale} + 1.5 \cdot \text{Śnieg} + 1.05 \cdot (\text{OZ1} + \text{OZ2} + \text{OZ3})$ 7 Śr $1.15 \cdot \text{Stale} + 0.75 \cdot \text{ŚniegL}(0P) + 1.5 \cdot \text{OZ1} + 1.05 \cdot (\text{OZ2} + \text{OZ3})$

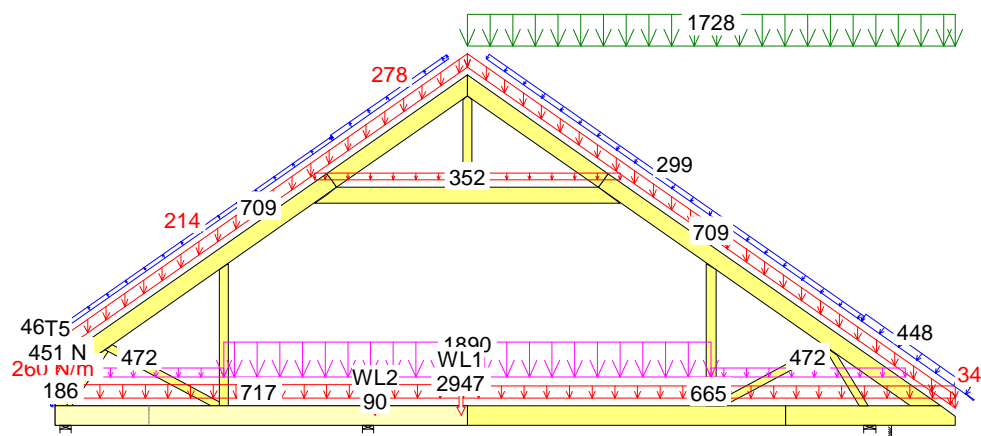
D1



13 Kr 1.15*Stałe+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+1.5*ŚniegL(OP)+0.9*WiatrL



16 Kr 1.15*Stałe+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+0.75*ŚniegP(OL)+1.5*WiatrP



14 Kr 1.15*Stałe+1.05*(OZ1+OZ2+OZ3)+1.5*ŚniegP(OL)+0.9*WiatrP

CZAS: 09.52

KMOMBINACJE OBCIĄŻEŃ Strona 2(2)

NR ZLECENIA Gacek
NUMER RYSUNKU

DOM JEDNORODZINNY "GACEK"
DO ADAPTACJI

Wiązar Nr D1

UWAGA: Zmiana płytek kolczastych GNA20, 1150 i M14 na inne wymaga uzgodnienia z autorem projektu (Art. 49 ust. 2 Pr. Aut.).

Adam Słomski
(imię i nazwisko)

Gdańsk, dn. 25.06.2012r
(data)

Nr ew. KUP/0006/POOK/10
(nr uprawnień)

KUP/BO/0189/10
(nr członkowski izby zawodowej)

Oświadczenie

projektanta lub osoby sprawdzającej projekt budowlany.

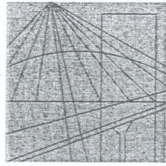
Zgodnie z art. 20 ust. 4 Ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (tj. DZ. U. Nr 207 z 2003 r. poz. 2016 z póź. zm.) niniejszym oświadczam, że projekt budowlany konstrukcji dachu dla

budynku jednorodzinnego Gacek, sporządzony w dniu 25.06.2012,

został wykonany zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

mgr inż. Adam Słomski
upr. budowlane do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
nr ewidencyjny KUP/0006/POOK/10
Członek Kujawsko-Pomorskiej Okręgowej
Izby Inżynierów Budownictwa
.....KUP/BO/0189/10.....

(pieczęć wraz z podpisem)



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

Bydgoszcz 2011-07-25
(miejscowość, data)

Zaświadczenie

Pan/Pani **SŁOMSKI ADAM**

miejsce zamieszkania

87-603 WIELGIE

M. CZERSKIE RUMUNKI 58

jest członkiem Kujawsko-Pomorskiej

Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa

o numerze ewidencyjnym

KUP/BO/0189/10

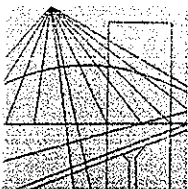
i posiada wymagane ubezpieczenia od odpowiedzialności
cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od dnia 2011-08-01

do dnia 2012-07-31

KUJAWSKO POMORSKA OKRĘGOWA
IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA
w BYDGOSZCZY
85-030 BYDGOSZCZ, ul. B. Rumińskiego 6
tel. 052 366 70 50 • fax 052 366 70 59

PRZEWODNICZĄCY
Rady Okręgowej Izby
A. Podhorecki
prof. dr hab. inż. Adam Podhorecki
(pieczęć i podpis przewodniczącego)



KUJAWSKO
POMORSKA
OKRĘGOWA
I Z B A
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

Sygn. akt: KUPOIIB/KK-0054-0005/10

Bydgoszcz, dnia 11 czerwca 2010 r.

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.*), art. 13 ust. 1 pkt 1 i ust. 2, art. 14 ust. 1 pkt 2 i ust. 3 pkt 1 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (*Dz. U. z 2006 r. Nr 156, poz. 1118, z późn. zm.*), oraz § 11 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (*Dz. U. z 2006 r. Nr 83, poz. 578, z późn. zm.*) w związku z art. 104 Kodeksu postępowania administracyjnego (*Dz. U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071, z późn. zm.*)

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna n a d a j e

Panu Adamowi Piotrowi Słomskiemu
magistrowi inżynierowi o kierunku budownictwo
urodzonemu dnia 23 grudnia 1982 r. w Lipnie

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

numer ewidencyjny KUP/0006/POOK/10

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 Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej KUPOIIB w Bydgoszczy w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.

Skład Orzekający
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

mgr inż. Jacek Kołodziej

inż. Wojciech Klatecki

inż. Franciszek Szypliński

Otrzymują:

1. Pan Adam Piotr Słomski
Czerskie Rumunki 58
87-603 Wielgie
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor
Nadzoru Budowlanego
4. a/a



Szczegółowy zakres uprawnień budowlanych

Na podstawie art. 12 ust. 1 pkt 1 i art. 13 ust. 4 ustawy Prawo budowlane w związku z § 15 i § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie, Pan Adam Piotr Słomski jest uprawniony w specjalności konstrukcyjno - budowlanej do:

- projektowania obiektu budowlanego w zakresie sporządzania projektu architektoniczno - budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu,
 - sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, w zakresie specjalności konstrukcyjno - budowlanej,
 - sprawdzania projektów architektoniczno - budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego,
 - sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych
- bez ograniczeń.**

PRZEWODNICZĄCY
KOMISJI KWALIFIKACYJNEJ
Kujawsko-Pomorskiej Okręgowej
Izby Inżynierów Budownictwa
mgr inż. Jacek Kołodziej

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
N-DREWNO	Śniadówko 11A	05-180	Pomiechówek	783 542 565	biuro@ndrewno.pl
HATEK	ul. Tartaczna 71	06-102	Pułtusk	23 692 77 31	hatek@hatek.com.pl
WIĄZARY CZAPLICKI	Chmielęń Wielki 15	06-316	Krzynowłoga Mała	509 732 996	janusz.czapllicki@op.pl
LUGRO	ul. Świętojańska 35	07-200	Wyszków	501 005 418	piotr@fabryka-wiazarow.pl
DOMYDACHY.PL	Żelków Kolonia ul. Piaskowa 27	08-110	Siedlce	505 027 173	biuro@domydachy.pl
WIĄZARY GK	ul. Sztynwałdzka 14	13-340	Biskupiec	570 333 971	biuro@wiazarygk.pl
FH CASTOR	ul. Demokracji 4b	14-100	Ostróda	89 642 27 00	l.sieracki@castor.net.pl
BUD-DACH	Koły 21	17-200	Hajnówka	660 151 845	
CONCEPT EIENDOM	ul. Bartosza Głowackiego 87	32-566	Grojec	601 598 462	biuro@cocncepteiendom.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	wojciechskora@sawe.pl
MT SYSTEM	ul. Częstochowska 16	42-283	Boronów	602 797 327	biuro@wiazarymt.pl
ALDACH	ul. Żarnowiecka 58	42-445	Szczekociny	668 315 028	kontakt@aldach.pl
WIĄZAR SYSTEM	ul. Wołczyńska 63B	46-264	Krzywiczyny	77 414 14 68	kontakt@wiazar-system.pl
ZIMMERMANN	ul. Edmunda Strzeleckiego 4	47-133	Jemielnica	660 450 720	biuro@zimmermann-dach.pl
WIĄZAR PLUS	ul. Miłoszycka 18	51-519	Wrocław	884 641 414	biuro@wiazar-plus.pl
A01 Sp. z o.o.	ul. Góralska 46	53-610	Wrocław	510 673 510	biuro@a01.com.pl
WIĄZAR POLSKA	ul. Świdnicka 4	58-140	Jaworzyna Śląska	578 211 132	biuro@wiazarpolska.pl
WESTMALL	ul. Kościuszki 6a	59-230	Prochowice	76 858 56 86	westmall@westmall.com.pl
INTER-LERS	ul. Czarnieckiego 8	62-270	Kłeko k/ Gniezna	61 427 04 23	biuro@inter-lers.pl
WIĄZARY GÓRSKI	ul. XXX lecia 17	62-561	Ślesin	48 63 2704 387	sekretariat@wiazarygorski.pl
WIĄZARY BURKIETOWICZ	ul. Kaliska 47	63-430	Odolanów k/ Ostrowa Wlkp.	62 733 83 31	wiazary@burkietowicz.pl
BLACH-DEK	ul. Przemysłowa 7	64-200	Wolsztyn	68 384 25 21	konstrukcje@blachdek.com.pl
ZRB Lechnar	ul. Warsztatowa 21	64-761	Krzyż Wielkopolski	604 780 241	biuro@lechnar.pl
WIĄZARY LISIEWICZ	ul. Rozwojowa 14	66-100	Sulechów	502 080 236	konstrukcje@lisiewicz.com.pl
WIĄZARY LEWANDOWSKI	Świerkocin 30	66-460	Witnica	95 752 17 58	biuro@wiazary-lewandowski.pl
KONSTRUKCYJNY.PL	ul. Kolejowa 1	67-400	Wschowa	600 332 985	biuro@konstrukcyjny.pl
SKANDIEKO	ul. Urodzajna 2B	70-889	Szczecin	691 178 882	biuro@skandieko.pl
PARTNER	ul. Przyszłości 20	70-893	Szczecin	91 462 17 20	info@partner.szczecin.pl
KUDRA I SPÓŁKA	ul. Lubieszńska 6	72-006	Mierzyn k/ Szczecina	91 311 50 32	biuro@kudra.com.pl
JONDA Konstrukcje Sp. z o.o.	ul. Wielecka 21B	72-006	Mierzyn k/ Szczecina	91 483 42 41	kontakt@jonda-konstrukcje.pl
Tartak ROGOZINA	Rogozina7B	72-350	Niechorze	604 147 557	info@tartakrogolina.pl
SOLIDNYDACH.PL	ul. Wojska Polskiego 30	74-400	Dębno	695 155 019	biuro@solidnydach.pl
WASCO VILLA	Stary Kraków 36/Kanin 17A	76-100	Ślawno k/ Koszalina	59 810 82 99	biuro@wascovilla.pl
PPHU ROMAR	ul. Kolejowa 25A	78-630	Człopa	67 259 18 22	info@pphu-romar.pl
COMPLEX	ul. Szeroka 4	83-330	Borkowo k/ Gdańska	58 685 88 00	borkowo@complex.gda.pl
ZHUP ZDRAMET	ul. Zdrada 8A	84-100	Puck	58 673 82 81	kontakt@zdradup.pl
SZUWAŁA WIĄZARY	ul. Bydgoska 48	86-050	Solec Kujawski	602 665 634	biuro@szuwalawiazary.pl
SETLER	ul. Dworcowa 7 lok. 101	87-100	Toruń	603 309 808	biuro@setler.pl
Ecoplan	ul. Mostki 2a	87-815	Smólnik	605 852 233	ecoplan@op.pl
WPW INVEST	ul. Tylna 4C/5	90-364	Łódź	42 676 50 96	biuro@wpwinvest.pl
DREWPROJEKT	ul. Zgierska 17	95-050	Konstantynów Łódzki	887 520 440	drewprojekt@o2.pl
KASMO Sp. z o.o.	ul. Kilińskiego 33	95-200	Pabianice	533 939 493	firma@kasmocom.pl
MABUDO	ul. Ceramiczna 8	98-220	Zduńska Wola	43 823 41 41	domy@mabudo.pl
WIĄZAR DACH	Nowa Wieś 54A	98-275	Brzeźnio	605 601 004	wiazar.dach@gmail.com
TARTAK J.W. WITKOWSCY	Rychtówice 21B	98-300	Wieluń	43 842 86 00	kontakt@wiazar.pl
HANTVERKARPOLEN	Kocierzew Południowy 104A	99-414	Kocierzew Płd. k/Łowicza	46 837 20 12	biuro@twojdachtwojdom.com
BIURA HANDLOWO-PROJEKTOWE					
Nazwa firmy	Ulica	Kod	Miasto	telefon	e-mail
LUGRO	ul. Mazowiecka 11	05-100	Nowy Dwór Mazowiecki	510 510 417	biuro@fabryka-wiazarow.pl
Wiązary GK o/Olsztyn	ul. Erwina Kruka 39/302	10-542	Olsztyn	606 654 873	biuro@wiazarygk.pl
SAWE o/Lublin	ul. Chmielna 2A	20-079	Lublin	535 007 645	biuro@lublin@sawe.pl
SAWE	Al. Niepodległości 10	23-200	Kraśnik Lubelski	606 650 199	krasnik@sawe.pl
N-DREWNO	Borów Kolonia 61A	24-350	Chodel	783 542 565	biuro@ndrewno.pl
WIĄZAR-SYSTEM o/Śląsk	ul. Strzelców Bytomskich 87B	41-914	Bytom	530 308 513	slask@wiazar-system.pl
WIĄZAR-SYSTEM o/Wrocław	ul. Kobierzycka 10 3 piętro	52-315	Wrocław	530 303 477	m.waniak@wiazar-system.pl
WIĄZARY BURKIETOWICZ	ul. Wincentego Pola 10	58-500	Jelenia Góra	609 408 408	m.myrlak@burkietowicz.pl
INTER-LERS o/Poznań	ul. Kopanina 28/32 pok. 110	60-105	Poznań	72 888 83 53	poznan@inter-lers.pl
ROMAR o/ Poznań	ul. Marcelesińska 100/87	60-324	Poznań	61 226 82 22	poznan@pphu-romar.pl
DREWPROJEKT o/Poznań	ul. Starołęcka 18A pok. 303	61-361	Poznań	536 963 400	drewprojekt.poznan@o2.pl
WIĄZARY BURKIETOWICZ	ul. 5 stycznia 2/2	64-200	Wolsztyn	68 384 27 20	a.przadka@burkietowicz.pl
INTER-LERS o/Pomorze	Pl. Kaszubski 8 lok. 311	81-350	Gdynia		wyceny@inter-lers.pl
WIĄZARY SZUWAŁA o/ Pomorze	ul. Gdańska 1A	83-304	Przodkowo	666 377 388	konstruktor@szuwalawiazary.pl
INTER-LERS o/Bydgoszcz	ul. Wojska Polskiego 8	85-171	Bydgoszcz	52 320 29 23	bydgoszcz@inter-lers.pl
WIĄZARY BURKIETOWICZ	ul. Obywatelska 128/152	94-294	Łódź	517 920 532	k.szyszkiewicz@burkietowicz.pl
WIĄZAR DACH o/Łódź	ul. Rokicińska 132 (1-sze piętro)	95-020	Andrespol k/Łodzi	693 549 337	wiazar.dach.lodz@gmail.com
WIĄZARY CZAPLICKI o/Łowicz	ul. Łódzka 69	99-400	Łowicz	721 136 024	ambud.konstrukcje@gmail.com

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