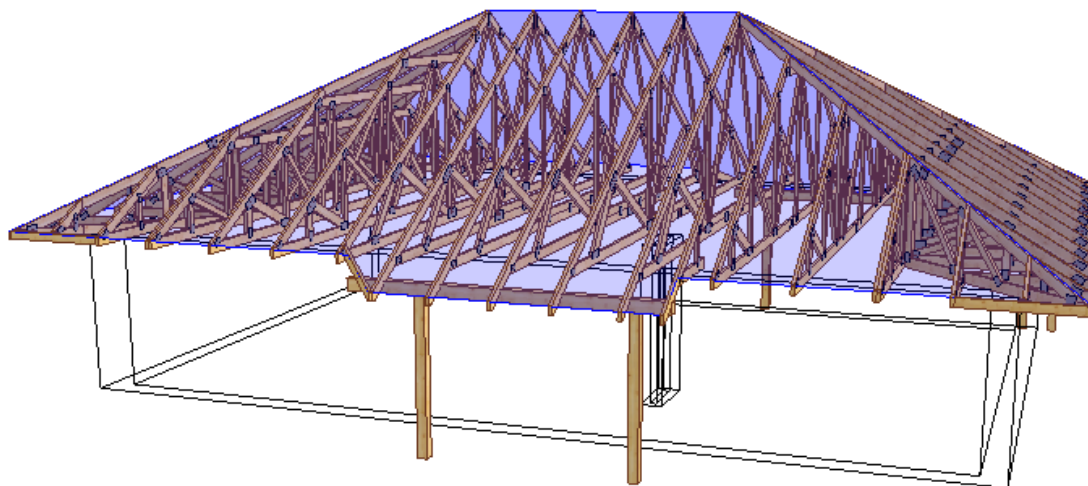


PROJEKT PREFABRYKOWANEJ WIĘZBY DACHOWEJ

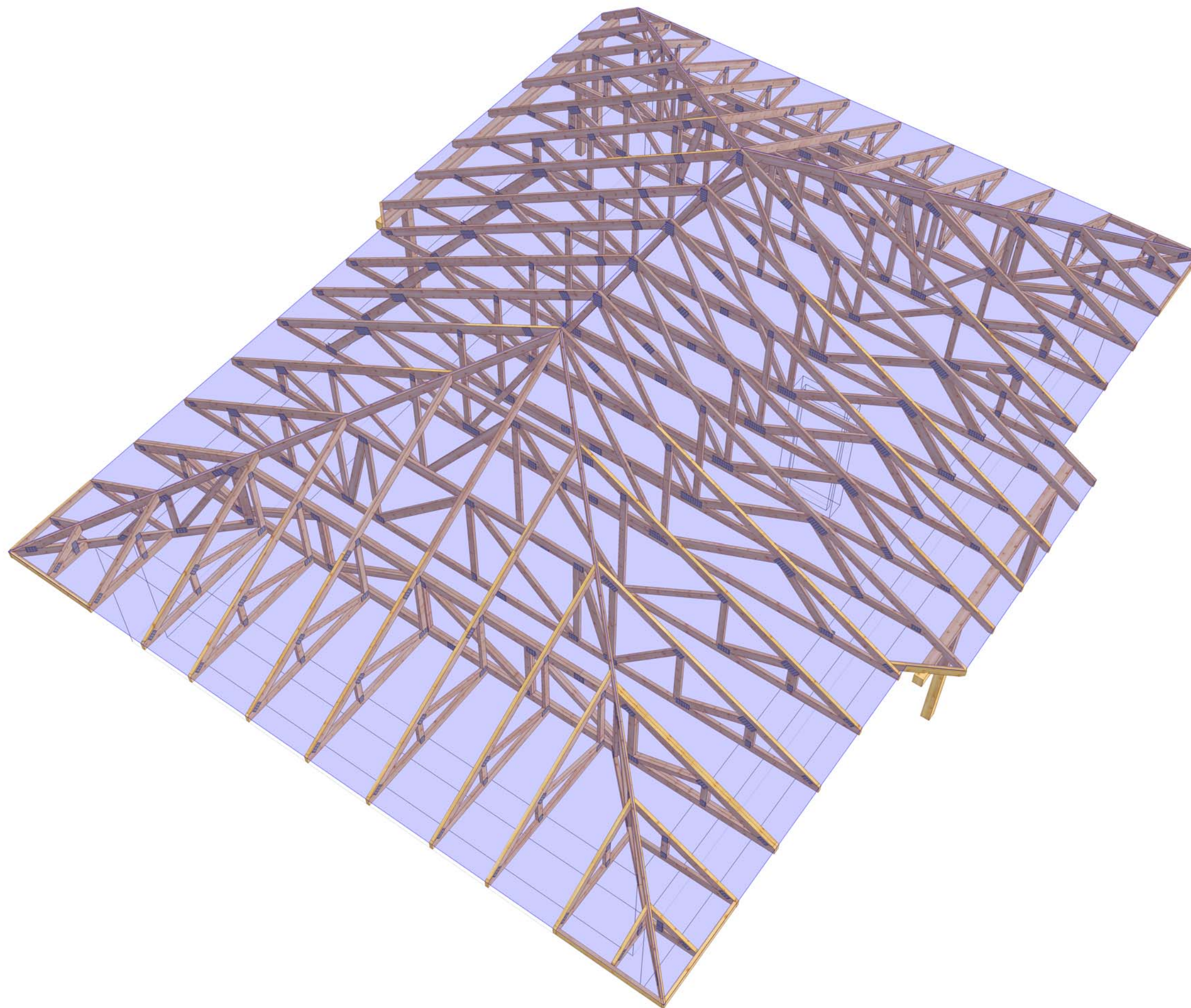
DLA DOMU PARTEROWEGO „Z69”

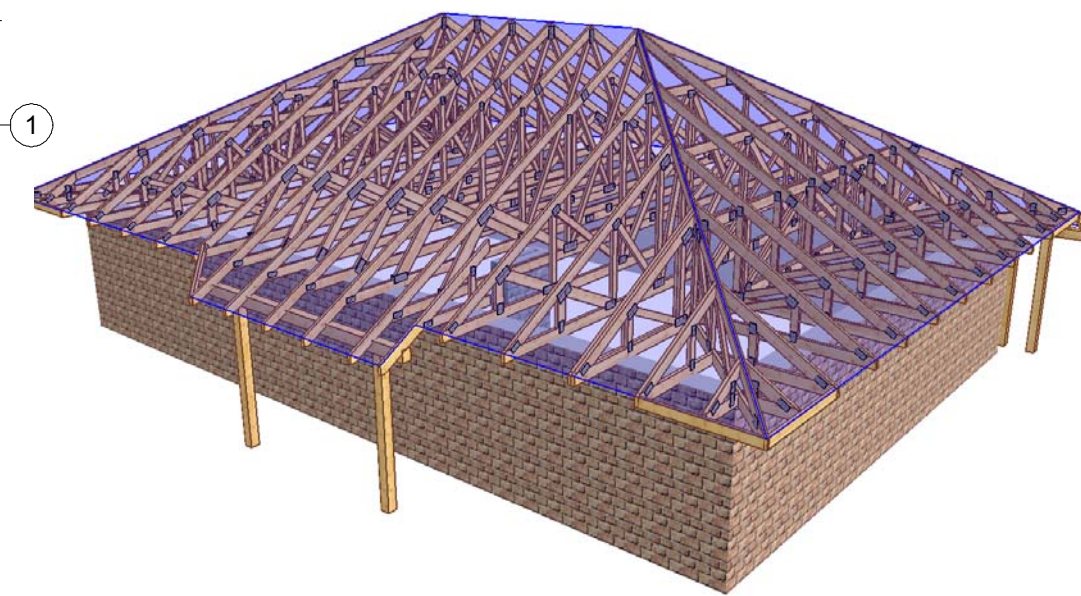
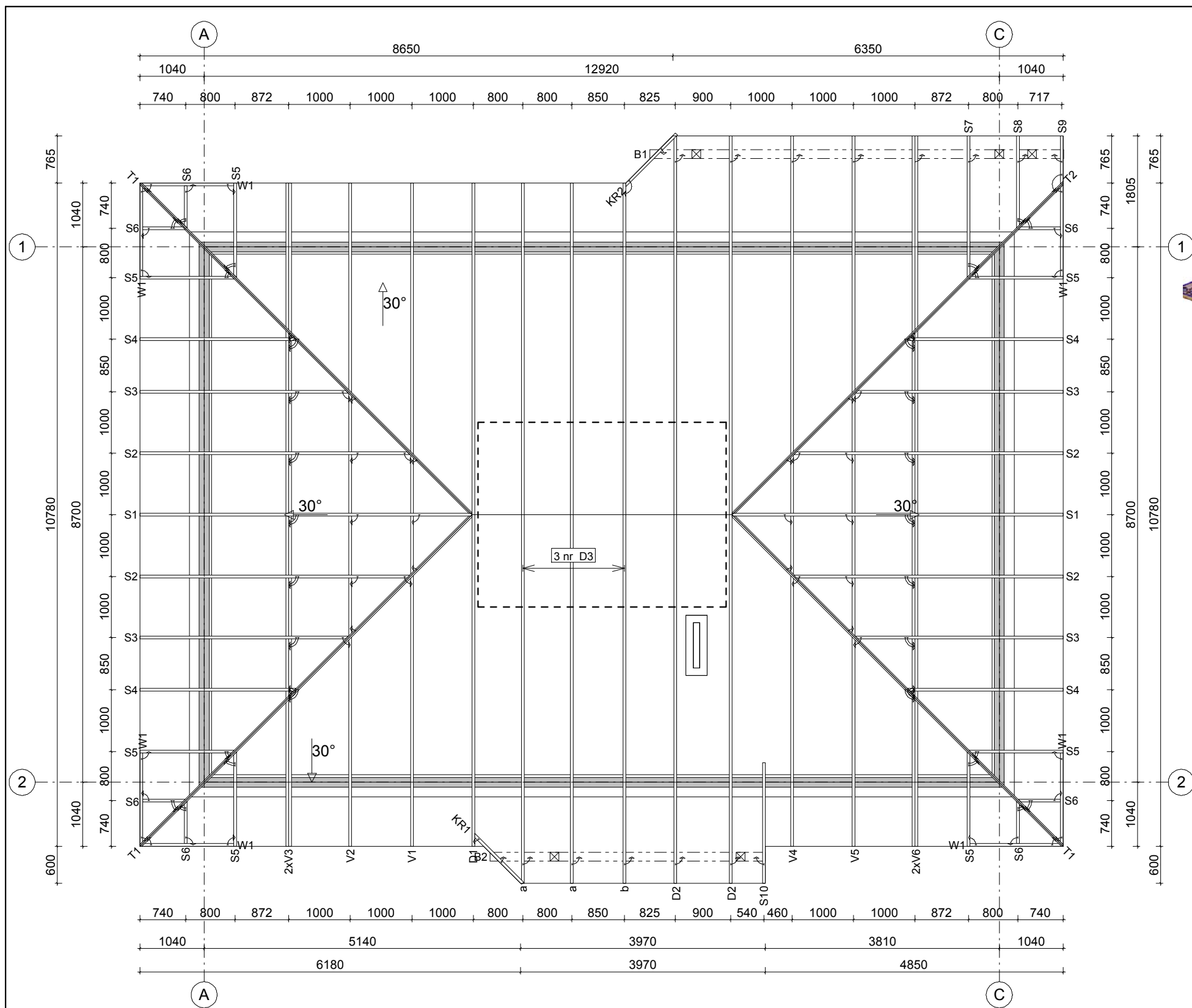
WIĄZARY Z LITEGO DREWNA ŁĄCZONE PŁYTKAMI KOLCZASTYMI



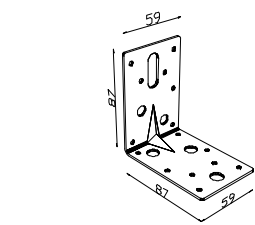
WYKAZ AUTORYZOWANYCH PRODUCENTÓW WIĄZARÓW

NA KOŃCU OPRACOWANIA





Kątownik HD 90 90



MULTI GRIP

**DREWNO KONSTRUKCYJNE KLASY C24
GRUBOŚĆ 45 mm**

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 połączeniowe konstrukcji wykonać z desek 25x100mm przybijanych gwoździami pierścieniowymi 3.75x80mm, po 3szt./węzeł.
4. Wiązary zamocować do murłaty 16x16cm stosując kątowniki HD 90 90 firmy Multigrip.
5. Obciążenie śniegiem: III strefa
6. Obciążenie wiatrem: III strefa

| | | | |
|---------------|---------------------------|-------------------------|------------|
| | NAZWA OBIEKTU | DOM JEDNORODZINNY "Z69" | |
| | ADRES OBIEKTU | DO ADAPTACJI | |
| TYTUŁ RYSUNKU | Rzut Konstrukcji Dachowej | | |
| PROJEKTOWAŁ | mgr inż. Adam Słomski | SKALA: | 1:75 |
| OPRACOWAŁ | inż. Mirosław Słomski | DATA: | 2012-05-31 |
| SPRAWDZIŁ | | NR RYS.: | |

Jak zamówić więzary prefabrykowane?

1. Zamówienie na więzary należy złożyć w licencjonowanym zakładzie prefabrykacji, 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. Lista autoryzowanych zakładów oraz ich punktów dystrybucji znajduje się na końcu projektu.
4. Produkcja i montaż trwa kilka dni.
5. Wieszary można zamówić w fabryce w dwóch wariantach:
 - a) Z montażem przez producenta,
 - b) Zakup kompletu elementów – więzarów na konstrukcję dachu (montaż zapewnia Inwestor)
6. Dokumentacja produkcyjna do tego projektu znajduje się w każdym autoryzowanym zakładzie prefabrykacji.
7. Prezentacja trójwymiarowa konstrukcji dostępna jest na stronie www.mitek.pl/projektytypowe

PRZYKŁADOWA WYCENA KONSTRUKCJI DACHU Z69

Założenia projektowe

- podpora – murłata 160x160 mm
- kąt pochylenia dachu – 30⁰,
- powierzchnia dachu – 196 m²
- tarcica – sucha, impregnowana (FOBOS M-4) , 4 stronnie strugana w klasie C24

- rozstaw obliczeniowy wiązarów – do 1,0 m

| | |
|---|---------------------------------|
| Konstrukcja dachowa | <i>15100,00 zł netto</i> |
| Materiały pomocnicze do montażu (okucia ciesielskie, taśmy stężające) | <i>2000,00 zł netto</i> |
| Montaż | <i>2400,00 zł netto</i> |
| Razem | <i>19500,00 zł netto</i> |

ZALETY:

- Wybierając wiązary prefabrykowane otrzymujesz dach najwyższej jakości.
- Wybierając wiązary prefabrykowane w jednej cenie otrzymujesz konstrukcję dachu oraz stropu.
- Otrzymujesz konstrukcję z fabryki, z gwarancją,
- Montaż trwa maksymalnie kilka dni,

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

OPIS TECHNICZNY

1. Przedmiot opracowania

Niniejsze opracowanie obejmuje projekt wykonawczy konstrukcji dachu, budynku jednorodzinnego Z 69. 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 osi podpór 8,70m i maksymalnym poprzecznym rozstawie osiowym 1000 mm. Tarcica klasy C24 o grubości 45mm . Połączenia elementów (słupki, krzyżulce, pasy) wiązarów zaprojektowano na płytki kolczaste GNA20 i T150. Połączenia montażowe elementów konstrukcji dachu projektuje się z ocynkowanych łączników asortymentu firmy „MULTIGRIP”.

3.1 Odporność na korozję biologiczną i ochrona p. pożarowa.

Projektowana konstrukcja należy do pierwszej klasy zagrożenia korozją biologiczną zgodnie z EN 335-1. Dla klasy tej wystarczy naturalna odporność drewna. Wszystkie elementy konstrukcyjne projektuje się z drewna 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 HD 90 90 w ilości 2szt./węzeł. Mocowanie kątownika do podwaliny za pomocą gwoździ pierścieniowych 4x40w ilości 10 szt./skrzydełko. Kątowniki łączyć z dźwigarem gwoździami pierścieniowymi 4.0x40 w ilości 10 szt./skrzydełko,

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 cementowa | 0,540 |
| 2. | Łaty 40x60 mm | 0,066 |
| 3. | Kontrłata 25x50 mm | 0,008 |
| 4. | Folia wstępnego krycia | 0,002 |
| | suma: | 0,616 |
| | Pas dolny | Obciążenie charakterystyczne (kN/m ²) |
| 1. | Obciążenia technologiczne | 0,500 |
| 3. | Wełna mineralna 30 cm | 0,300 |
| 4. | Płyta GFK na ruszcie | 0,170 |
| | suma: | 0,970 |
| 1. | Wartość charakterystyczna obciążenia śniegiem sk (kN/m ²) Strefa 3 | 1,2 |
| 2. | Współczynnik ekspozycji Ce | 1,2 |
| | | |
| | Obciążenie wiatrem | |
| 1. | Kategoria terenu | 1 |
| 2. | Strefa 3 | $q_{b,0} = 0,30 \text{ kN/m}^2$ |
| 3. | Wysokość nad poziomem morza. | 300 m n. p. m. |
| 4. | Wysokość budynku do kalenicy. | 6,10 m |

Obliczeń wiązara 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

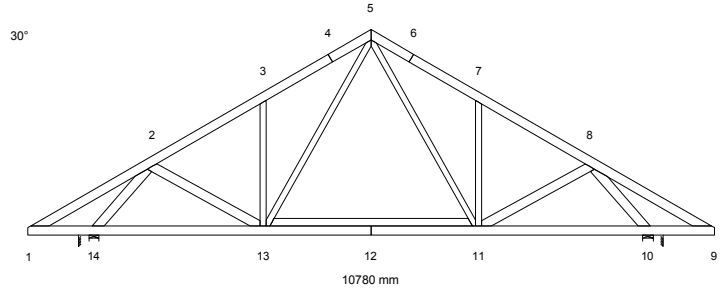
OBLICZENIA WYKONANE PRZEZ

Mitek Industries Polska

DANE PROJEKTU.

Nazwa projektu: D1
 Klient : DOM JEDNORODZINNY "Z69"
 DO ADAPTACJI
 Wiązar Nr D1

Zadanie nr : Z69
 Kod rysunku : Z 500
 Rysunek nr :

**GŁÓWNE ZAŁOŻENIA PROJEKTU**

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

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

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

Kształt 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 = 616 N/m2
 Pas górny P 1 = 616 N/m2
 Pas dolny 1 = 470 N/m2

CIĘŻAR KONSTRUKCJI

Pas górny L 1 = 27 N/m
 Pas górny P 1 = 27 N/m
 Pas dolny 1 = 27 N/m
 Superpas 1 = 22 N/m
 Różne = 28 N/m
 Masa = 105 kg/warstwę

ŚNIEG

Wartość wyjściowa ($q_k \cdot C_e \cdot C_t$) = 1440 N/m2
 Altitude = 600 [m]
 Snow fence Nr
 Snow on overhang left Tak
 right Tak

WIATR

Wartość wyjściowa (q_p) = 1002 N/m2
 Wymiary budynku (mm): L=14000, B=10780, H=6100

| OBCIĄŻENIA UŻYTKOWE | | Podst. poz. | | Dystr. mm | Inna poz. | | Dystr. mm |
|---------------------|-------------|-------------|----|--------------|-----------|----|--------------|
| | | Od | Do | | Od | Do | |
| OZ 1 | = 500 N/m2 | 1 | 9 | 9893 | | | |
| OZ 2 | = 1200 N/m2 | 13 | 11 | 3389 | | | |

OBCIĄŻENIA SPECJALNE**DODATKOWE OBCIĄŻENIA PUNKTOWE****POZYCJE**

| Poz | Węzeł | Wym. | Nazwa grupy | Obrót | Nazwa | Dolny | Dodatkowe właściwości |
|-----|-------|------|-------------|-------|-------|-------|-----------------------|
| 1 | 9 | -199 | Pas dolny | Brak | KR1 | NIE | TAK |
| 2 | 3 | 829 | Pas górny L | Brak | | NIE | NIE |
| 4 | 5 | 865 | Pas górny P | Brak | | NIE | NIE |
| 6 | 1 | 100 | Pas górny L | Brak | | NIE | NIE |
| 7 | 1 | 100 | Pas górny L | 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. N | Poz. N | Moment kNm | Przp.obciążenia Typ |
|-----|-----------|------------|-----------|---------------|---------------------------------|
| 1 | | -73 | 0 | 0.00 | Obciążenie stałe |
| | | -121 | 0 | 0.00 | Śnieg mylledo,0.5mylprawo |
| | | -121 | 0 | 0.00 | Śnieg 0.5mylledo,mylprawo |
| | | -121 | 0 | 0.00 | Śnieg mylledo,mylprawo |
| | | -19 | 0 | 0.00 | Wiatr z lewej (brak ssania) |
| | | 261 | 0 | 0.00 | Wiatr z prawej (brak ssania) |
| | | -119 | 0 | 0.00 | Wiatr na szczyt |
| | | -121 | 0 | 0.00 | Śnieg mylledo, 0 prawo |
| | | -121 | 0 | 0.00 | Śnieg 0 lewo, mylprawo |
| | | -19 | 0 | 0.00 | Wiatr z lewej |
| | | 601 | 0 | 0.00 | Wiatr z prawej |
| 2 | | 1000 | 0 | 0.00 | Człowiek na lewym pasie górnym |
| 4 | | 1000 | 0 | 0.00 | Człowiek na prawym pasie górnym |
| 6 | | 510 | 0 | 0.00 | Śnieg mylledo,0.5mylprawo |
| 7 | | 64 | 0 | 0.00 | Śnieg 0.5mylledo,mylprawo |
| 8 | | 64 | 0 | 0.00 | Śnieg mylledo,0.5mylprawo |
| 9 | | 510 | 0 | 0.00 | Śnieg 0.5mylledo,mylprawo |

Dodatkowe właściwości dla transferu obciążenia

| Poz | typ wiązara | rozstaw | Połączenie | | Tarcica | | Podpora | Dostępna. |
|-----|-------------|---------|------------|---------------|---------|------|-----------|-----------|
| | | | kąt | typ | szer. | wys. | szerokość | wysokość |
| 1 | Krokiew | 1000 | 45.0 | Automatycznie | 45 | 145 | 5.0 | |

CHARAKTERYSTYKI MATERIAŁÓW

Charakterystyki materiałowe w MPa

| Klasa | E-średn | G-średn | Zgin | Rozc | RozProst | Ścisk | ŚciPro | Ścin | pk (kg/m3) |
|-------|---------|---------|------|------|----------|-------|--------|------|------------|
| C24 | 11000.0 | 690.0 | 24.0 | 14.0 | 0.40 | 21.0 | 2.5 | 4.0 | 350 |

KOMBINACJE OBCIĄŻEŃ

| Nr | Warunek | KTO |
|----|----------------------------|---|
| 1 | Stan graniczny nośności | St 1.35*Stałe |
| 2 | Stan graniczny nośności | Śr 1.15*Stałe + 1.5*ŚniegL(0.5P) + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3) |
| 3 | Stan graniczny nośności | Śr 1.15*Stałe + 1.5*ŚniegP(0.5L) + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3) |
| 4 | Stan graniczny nośności | Śr 1.15*Stałe + 1.5*Śnieg + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3) |
| 5 | Stan graniczny nośności | Śr 1.15*Stałe + 0.75*Śnieg + 1.5*OZ1 + 1.05*(OZ2 + OZ3) |
| 6 | Stan graniczny nośności | Śr 1.15*Stałe + 0.75*ŚniegP(0L) + 1.5*OZ1 + 1.05*(OZ2 + OZ3) |
| 7 | Stan graniczny nośności | Śr 1.15*Stałe + 0.75*ŚniegL(0P) + 1.5*OZ1 + 1.05*(OZ2 + OZ3) |
| 8 | Stan graniczny nośności | Kr 1.15Stałe+1.5Śnieg+1.05(OZ1+OZ2+OZ3)+.9WiatrL(brakssania) |
| 9 | Stan graniczny nośności | Kr 1.15Stałe+1.5Śnieg+1.05(OZ1+OZ2+OZ3)+.9WiatrP(brakssania) |
| 10 | Stan graniczny nośności | Kr Stałe + 1.5*Wiatr na szczyt |
| 11 | Stan graniczny nośności | Ch Stałe + 1.5*Człowiek na lewym PG |
| 12 | Stan graniczny nośności | Ch Stałe + 1.5*Człowiek na prawym PG |
| 13 | Stan graniczny nośności | 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, Win |
| 26 | Stan graniczny użytkowania | 1.8*Stałe + 0.94*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegL(0P) + WiatrL, Win |
| 27 | Stan graniczny użytkowania | Stałe + 0.7*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegP(0L) + WiatrP, Win |
| 28 | Stan graniczny użytkowania | 1.8*Stałe + 0.94*(OZ1 + OZ2 + OZ3) + 0.5*ŚniegP(0L) + WiatrP, Win |

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 | mm | | CSI | KO | SNr | KLU | |
| Pas górny L 1 | 5- | 1 | 45x | 145 | C24 | 340 | 0.67 | 4 | 1 | |
| Pas górny P 1 | 5- | 9 | 45x | 145 | C24 | 340 | 0.67 | 9 | 1 | |
| Pas dolny 1 | 1- | 9 | 45x | 145 | C24 | <3020 | 0.99 | 2 | 1 | |
| Krzyżulec 1 | 3- | 13 | 45x | 95 | C24 | Nie | 0.51 | 13 | 1 | |
| Krzyżulec 1 | 7- | 11 | 45x | 95 | C24 | Nie | 0.51 | 14 | 1 | |
| Krzyżulec 2 | 2- | 13 | 45x | 145 | C24 | Nie | 0.07 | 4 | 1 | |
| Krzyżulec 2 | 8- | 11 | 45x | 145 | C24 | Nie | 0.07 | 4 | 1 | |
| Krzyżulec 3 | 5- | 11 | 45x | 95 | C24 | Nie | 0.31 | 14 | 1 | |
| Krzyżulec 3 | 5- | 13 | 45x | 95 | C24 | Nie | 0.31 | 13 | 1 | |
| Krzyżulec 4 | 2- | 14 | 45x | 145 | C24 | Nie | 0.77 | 4 | 1 | |
| Krzyżulec 5 | 8- | 10 | 45x | 145 | C24 | Nie | 0.76 | 4 | 1 | |
| Superpas 1 | 13- | 11 | 45x | 120 | C24 | Tak | 0.54 | 5 | 1 | |

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 | | Max Napręż | Gwóźdź Il. Typ |
|-------------|--------------|---------|-------|---------------|-------------------|
| | | Szer. | Dług. | | |
| 1 | GNA20 | 76 | 143 | 0.74 | |
| 2 | GNA20 | 132 | 307 | 0.90 | |
| 3 | GNA20 | 76 | 122 | 0.44 | |
| 4 | T150 | 102 | 205 | 0.88 | |
| 5 | GNA20 | 105 | 205 | 0.96 | |
| 6 | T150 | 102 | 205 | 0.88 | |
| 7 | GNA20 | 76 | 122 | 0.44 | |
| 8 | GNA20 | 132 | 307 | 0.89 | |
| 9 | GNA20 | 76 | 143 | 0.71 | |
| 10 | GNA20 | 105 | 205 | 0.96 | |
| 11 | GNA20 | 132 | 307 | 0.96 | |
| 12 | GNA20 | 132 | 143 | 0.91 | |
| 13 | GNA20 | 132 | 307 | 0.98 | |
| 14 | GNA20 | 105 | 205 | 0.97 | |
| 13: 2 | GNA20 | 132 | 143 | 0.35 | |
| 13: 3 | GNA20 | 132 | 143 | 0.35 | |

Max tolerancja położenia łącznika: 5 mm

DODATKOWE OBCIĄŻENIE SKUPIONE W KAŻDEJ KOMBINACJI OBCIĄŻEŃ (SGN).

| Węzeł | Wym. | Grupa tarcicy | KO | Pion. | Poz. | Moment |
|-------|------|---------------|----|-------|------|--------|
| | | | Nr | N | N | kNm |
| 9 | -199 | Pas dolny | 1 | -99 | 0 | 0.00 |
| | | | 2 | -266 | 0 | 0.00 |
| | | | 3 | -266 | 0 | 0.00 |
| | | | 4 | -266 | 0 | 0.00 |
| | | | 5 | -175 | 0 | 0.00 |
| | | | 6 | -175 | 0 | 0.00 |
| | | | 7 | -175 | 0 | 0.00 |
| | | | 8 | -283 | 0 | 0.00 |
| | | | 9 | -31 | 0 | 0.00 |
| | | | 10 | -252 | 0 | 0.00 |
| | | | 11 | -73 | 0 | 0.00 |
| | | | 12 | -73 | 0 | 0.00 |
| | | | 13 | -283 | 0 | 0.00 |
| | | | 14 | 275 | 0 | 0.00 |
| | | | 15 | -203 | 0 | 0.00 |
| | | | 16 | 726 | 0 | 0.00 |
| 3 | 829 | Pas górny L | 11 | 1500 | 0 | 0.00 |
| 5 | 865 | Pas górny P | 12 | 1500 | 0 | 0.00 |
| 1 | 100 | Pas górny L | 2 | 764 | 0 | 0.00 |
| | | | 3 | 96 | 0 | 0.00 |
| | | | 3 | 96 | 0 | 0.00 |
| 9 | -100 | Pas górny P | 2 | 96 | 0 | 0.00 |
| | | | 3 | 764 | 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) | |
| 10 | Pion | Max: | 9194 (1) | 0 (0) | 21618 (4) | 23515 (9) | 7710 (12) |
| | | Min: | 9194 (1) | 0 (0) | 14395 (7) | 253 (10) | 7411 (11) |
| 14 | Poz | Max: | 0 (1) | 0 (0) | 0 (2) | 4068 (15) | 0 (11) |
| | | Min: | 0 (1) | 0 (0) | 0 (2) | 0 (10) | 0 (11) |
| 14 | Pion | Max: | 9312 (1) | 0 (0) | 21936 (4) | 23577 (8) | 7797 (11) |
| | | Min: | 9312 (1) | 0 (0) | 14604 (6) | 554 (10) | 7498 (12) |

| Węzeł Nr | Aktualnie mm | CSI z płytka | Wymag. wiązara | | | Wymag. podp. | |
|-------------|-----------------|--------------|----------------|----|------|--------------|----|
| | | | mm | KO | Pole | kc90 | mm |
| 10 | 160 | - | 130 | 4 | 8550 | 1.50 | 0 |
| 14 | 160 | - | 133 | 4 | 8685 | 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 |
| 12 | 21.3 | 1.5 | (18) | 8.8 | 0.7 | 0.0 | 0.0 | 12.5 | 0.8 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 |
| 3- 4 | 9.6 | 4.2 | (18) | 4.9 | 2.1 | 0.0 | 0.0 | 4.7 | 2.1 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 |
| 6- 7 | 9.6 | -1.2 | (18) | 4.9 | -0.7 | 0.0 | 0.0 | 4.7 | -0.5 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 |
| 4- 5 | 8.8 | 3.4 | (18) | 4.5 | 1.7 | 0.0 | 0.0 | 4.3 | 1.7 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 |
| 2- 3 | 8.3 | 3.9 | (18) | 4.2 | 2.0 | 0.0 | 0.0 | 4.1 | 2.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 |
| 11 | 9.0 | 2.1 | (18) | 4.4 | 1.0 | 0.0 | 0.0 | 4.6 | 1.1 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 |
| 13 | 8.9 | 0.9 | (18) | 4.4 | 0.5 | 0.0 | 0.0 | 4.6 | 0.4 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 |
| 5- 6 | 8.8 | -0.4 | (18) | 4.5 | -0.3 | 0.0 | 0.0 | 4.3 | -0.1 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 |
| 7- 8 | 8.3 | -1.0 | (18) | 4.2 | -0.5 | 0.0 | 0.0 | 4.1 | -0.4 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 |

PIONOWE REAKCJE PODPOROWE WE WSZYSTKICH PRZYPADKACH OBCIĄŻEŃ (N)

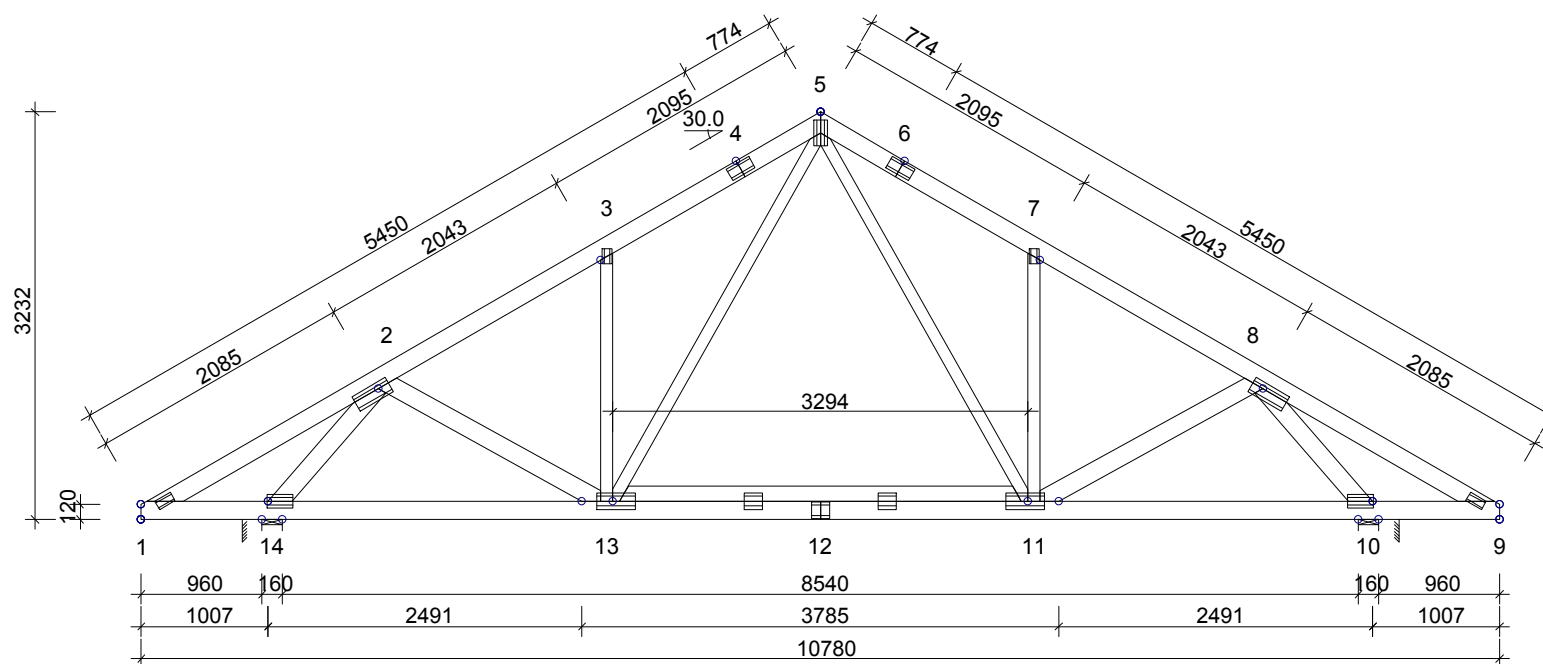
| Przyp. obciążenia | Węzeł | |
|---------------------------------|-------|-------|
| | 10 | 14 |
| Obciążenie stałe | 6810 | 6898 |
| Śnieg mylledo, 0.5mylprawo | 3562 | 5631 |
| Śnieg 0.5mylledo, mylprawo | 5486 | 3707 |
| Śnieg mylledo, mylprawo | 6076 | 6221 |
| Wiatr z lewej (brak ssania) | 649 | 1823 |
| Wiatr z prawej (brak ssania) | 2108 | 644 |
| Wiatr na szczycie | -4372 | -4229 |
| Obciążenie zmienne 1 | 2456 | 2456 |
| Obciążenie zmienne 2 | 1993 | 1993 |
| Obciążenie zmienne 3 | 0 | 0 |
| Śnieg mylledo, 0 prawo | 1048 | 5040 |
| Śnieg 0 lewo, mylprawo | 4895 | 1193 |
| Wiatr z lewej | -930 | 1120 |
| Wiatr z prawej | 1778 | -968 |
| Człowiek na lewym pasie górnym | 0 | 0 |
| Człowiek na prawym pasie górnym | 0 | 0 |

POZIOME REAKCJE PODPOROWE WE WSZYSTKICH PRZYPADKACH OBCIĄŻEŃ (N)

| Przyp. obciążenia | Węzeł | |
|---------------------------------|-------|-------|
| | 10 | 14 |
| Obciążenie stałe | 0 | 0 |
| Śnieg mylledo, 0.5mylprawo | 0 | 0 |
| Śnieg 0.5mylledo, mylprawo | 0 | 0 |
| Śnieg mylledo, mylprawo | 0 | 0 |
| Wiatr z lewej (brak ssania) | 0 | -1394 |
| Wiatr z prawej (brak ssania) | 0 | 1394 |
| Wiatr na szczycie | 0 | 0 |
| Obciążenie zmienne 1 | 0 | 0 |
| Obciążenie zmienne 2 | 0 | 0 |
| Obciążenie zmienne 3 | 0 | 0 |
| Śnieg mylledo, 0 prawo | 0 | 0 |
| Śnieg 0 lewo, mylprawo | 0 | 0 |
| Wiatr z lewej | 0 | -2712 |
| Wiatr z prawej | 0 | 2712 |
| Człowiek na lewym pasie górnym | 0 | 0 |
| Człowiek na prawym pasie górnym | 0 | 0 |

INFORMACJE OGÓLNE:

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

**USTAWIENIA OGÓLNE:**

GRUBOŚĆ TARCICY: (mm) 45
ROZSTAWY WIĄZARÓW: (mm) 1000

OBCIĄŻENIA (N/m²):

ŚNIEG (WARTOŚĆ BAZOWA): 1440
WIATR (WARTOŚĆ BAZOWA): 1002
ZMIENNE: NR WOLNY
1 500
2 1200

OB. 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 |
|---------|-------|-----------|-----------|-----------|-----------|----------|
| 10 | Pion | 9194 | 21618 | 23515 | 253 | 130 |
| 14 | Poz | 0 | 0 | 4068 | 0 | |
| 14 | Pion | 9312 | 21936 | 23577 | 554 | 133 |

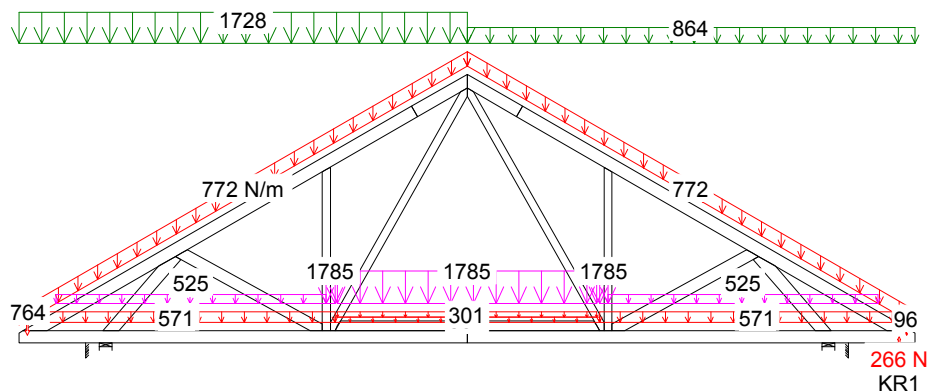
TOLERANCJA POŁOŻENIA ŁĄCZNIKA: 5 mm

| 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 | 145 | C24 | 340 | 616 | 67 | 1 | GNA20 | 76 | 143 | 74 | 4 | T150 | 102 | 205 | 88 |
| 5-9 | 145 | C24 | 340 | 616 | 67 | 2 | GNA20 | 132 | 307 | 90 | 6 | T150 | 102 | 205 | 88 |
| 9-1 | 145 | C24 | < 3020 | 470 | 99 | 3 | GNA20 | 76 | 122 | 44 | 12 | GNA20 | 132 | 143 | 91 |
| 3-13 | 95 | C24 | Nie | | 51 | 5 | GNA20 | 105 | 205 | 96 | | | | | |
| 7-11 | 95 | C24 | Nie | | 51 | 7 | GNA20 | 76 | 122 | 44 | | | | | |
| 2-13 | 145 | C24 | Nie | | 7 | 8 | GNA20 | 132 | 307 | 89 | | | | | |
| 8-11 | 145 | C24 | Nie | | 7 | 9 | GNA20 | 76 | 143 | 71 | | | | | |
| 5-11 | 95 | C24 | Nie | | 31 | 10 | GNA20 | 105 | 205 | 96 | | | | | |
| 5-13 | 95 | C24 | Nie | | 31 | 11 | GNA20 | 132 | 307 | 96 | | | | | |
| 2-14 | 145 | C24 | Nie | | 77 | 13 | GNA20 | 132 | 307 | 98 | | | | | |
| 8-10 | 145 | C24 | Nie | | 76 | 14 | GNA20 | 105 | 205 | 97 | | | | | |
| 13-11 | 120 | C24 | | | 54 | 13: 2 | GNA20 | 132 | 143 | 35 | | | | | |
| | | | | | | 13: 3 | GNA20 | 132 | 143 | 35 | | | | | |

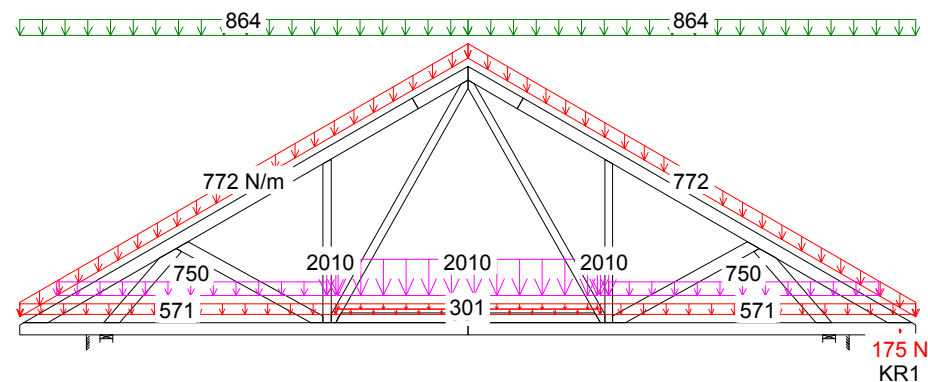
WERSJA: 2012_SRI
CZAS: 15.18

| | | | | |
|---------------|-----------------------|-------------------------|--|------------------|
| TrussCon | NAZWA OBIEKTU | DOM JEDNORODZINNY "Z69" | | |
| | ADRES OBIEKTU | DO ADAPTACJI | | |
| TYTUŁ RYSUNKU | Wiązar Nr D1 | | | |
| PROJEKTOWAŁ | mgr inż. Adam Słomski | | | SKALA: 1:60(A4) |
| OPRACOWAŁ | inż. M. Słomski | | | DATA: 2012-05-31 |
| SPRAWDZIŁ | | | | NR RYS.: 1 |

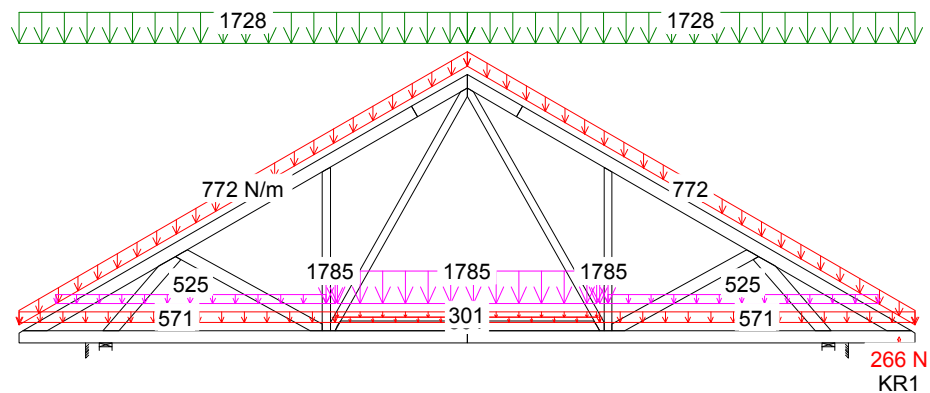
D1



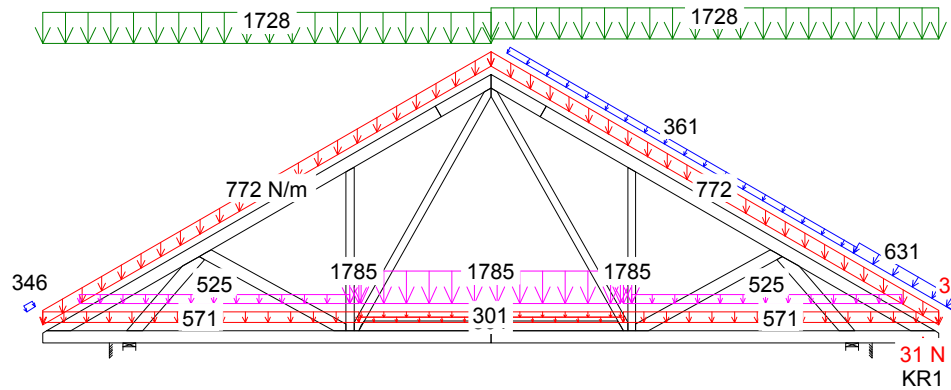
2 Śr 1.15*Stale + 1.5*ŚniegL(0.5P) + 1.05*(OZ1 + OZ2 + OZ3)



5 Śr 1.15*Stale + 0.75*Śnieg + 1.5*OZ1 + 1.05*(OZ2 + OZ3)



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



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

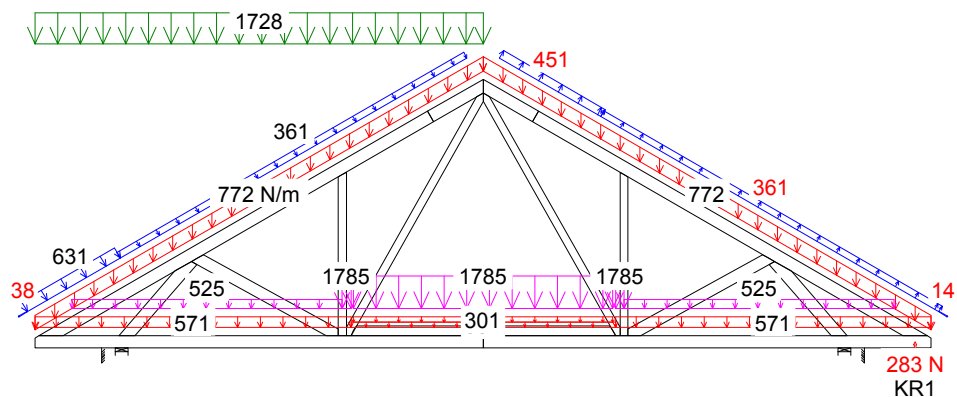
KMOMBINACJE OBCIĄŻEŃ Strona 1(2)

NR ZLECENIA Z69
NUMER RYSUNKUDOM JEDNORODZINNY "Z69"
DO ADAPTACJI

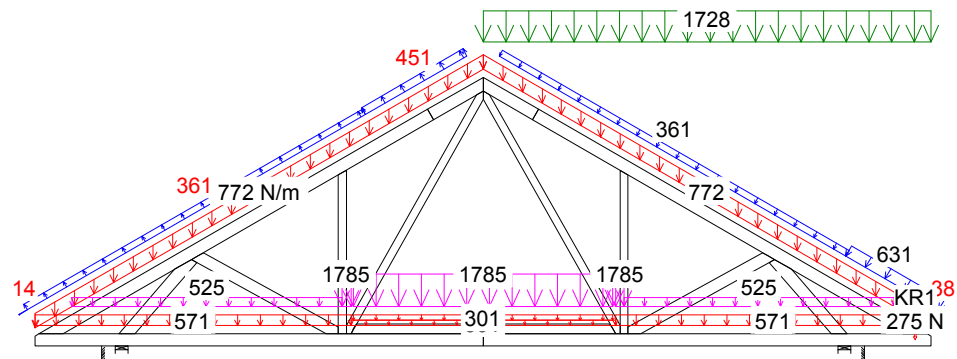
Wiązar Nr D1

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

D1



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



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

CZAS: 15.18

Adam Słomski
(imię i nazwisko)

Gdańsk, dn. 08.02.2012r
(data)

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

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

Oświadczenie

projektanta lub osoby sprawdzającej projekt budowlany.

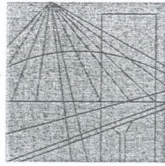
Zgodnie z art. 20 ust. 4 Ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (tj. DZ. U. Nr 207 z 2003 r. poz. 2016 z póź. zm.) niniejszym oświadczam, że projekt budowlany konstrukcji dachu dla

budynku jednorodzinnego Z 69, sporządzony w dniu 08.02.2012 ,

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.

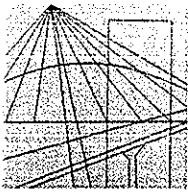
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od dnia 2011-08-01

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

Adam 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 wiązary? Autoryzowane zakłady prefabrykacji i punkty sprzedaży (wg kodów)

AUTORYZOWANE ZAKŁADY PREFABRYKACJI:

| Nazwa firmy | Ulica | Kod | Miasto | telefon | e-mail |
|----------------------------------|------------------------------|--------|---------------------------|----------------|--|
| ERAGA | ul. Cienista 20 lok. 17 | 02-439 | Warszawa | 22 211 18 90 | eraga@eraga.com.pl |
| N-DREWNO | Śniadówko 11A | 05-180 | Pomiechówek | 783 542 565 | biuro@ndrewno.pl |
| HATEK | ul. Tartaczna 71 | 06-102 | Pułtusk | 23 692 77 31 | hatek@hatek.com.pl |
| WIĄZARY CZAPLICKI | Chmieleni Wielki 15 | 06-316 | Krzynowłoga Mała | 509 732 996 | janusz.czapllicki@op.pl |
| WIĄZARY GK | ul. Sztynwałdzka 14 | 13-340 | Biskupiec | 570 333 971 | biuro@wiazarygk.pl |
| FH CASTOR | ul. Demokracji 4b | 14-100 | Ostróda | 89 642 27 00 | l.sieracki@castor.net.pl |
| ROMAN K&K Sp. z o.o. | ul. Wysockiego 8 | 17-100 | Bielsk Podlaski | 574 528 455 | wiazary.roman@gmail.com |
| DREW-INWEST | ul. Jana Kazimierza 2/2 | 34-360 | Milówka | 33 863 77 27 | biuro@drew-inwest.pl |
| F.U.H.P. CANADA SYSTEM | ul. Leśna 66 | 34-600 | Limanowa | 18 337 57 24 | biuro@canada-system.pl |
| SAWE | Niechobrz 923 | 36-047 | Niechobrz k/ Rzeszowa | 17 871 81 46 | wojciechsikora@sawe.pl |
| PROFI-CAN | ul. Jaworzniak 12 | 42-595 | Siemonia | 32 287 66 59 | profican@gmail.com |
| MT SYSTEM | ul. Częstochowska 16 | 42-283 | Boronów | 602 797 327 | biuro@wiazarymt.pl |
| ALDACH | ul. Żarnowiecka 58 | 42-445 | Szczekociny | 668 315 028 | kontakt@aldach.pl |
| WIĄZAR SYSTEM | ul. Wołczyńska 63B | 46-264 | Krzywiczyzny | 77 414 14 68 | kontakt@wiazar-system.pl |
| ZIMMERMANN | ul. Edmunda Strzeleckiego 4 | 47-133 | Jemielnica | 660 450 720 | biuro@zimmermann-dach.pl |
| WIĄZAR PLUS | ul. Miłoszycka 18 | 51-502 | Wrocław | 884 641 414 | biuro@wiazar-plus.pl |
| STOLMAK | ul. Jana III Sobieskiego 19a | 58-260 | Bielawa | 74 833 95 55 | malwinamakles@gmail.com |
| WESTMALL | ul. Kościuszki 6a | 59-230 | Prochowice | 76 858 56 86 | westmall@westmall.com.pl |
| INTER-LERS | ul. Czarnieckiego 8 | 62-270 | Kłeco k/ Gniezna | 61 427 04 23 | biuro@inter-lers.pl |
| WIĄZARY GÓRSKI | ul. XXX lecia 17 | 62-561 | Ślesin | 48 63 2704 387 | sekretariat@wiazarygorski.pl |
| WIĄZARY BURKIEWICZ | ul. Kaliska 47 | 63-430 | Odolanów k/ Ostrowa Wlkp. | 62 733 83 31 | wiazary@burkiewicz.pl |
| BLACH-DEK | ul. Przemysłowa 7 | 64-200 | Wolsztyn | 68 384 25 21 | konstrukcje@blachdek.com.pl |
| WIĄZARY LISIEWICZ | ul. Rozwojowa 14 | 66-100 | Sulechów | 502 080 236 | konstrukcje@lisiewicz.com.pl |
| WIĄZARY LEWANDOWSKI | Świerkocin 30 | 66-460 | Witnica | 95 752 17 58 | biuro@wiazary-lewandowski.pl |
| KONSTRUKCYJNY.PL | ul. Kolejowa 1 | 67-400 | Wschowa | 600 332 985 | biuro@konstrukcyjny.pl |
| PARTNER | ul. Przyszłości 20 | 70-893 | Szczecin | 91 462 17 20 | info@partner.szczecin.pl |
| KUDRA I SPÓŁKA | ul. Lubieszńska 6 | 72-006 | Mierzyn k/ Szczecina | 91 311 50 32 | biuro@kudra.com.pl |
| WASCO VILLA | Stary Kraków 36/Kanin 17A | 76-100 | Sławno k/ Koszalina | 59 810 82 99 | biuro@wascovilla.pl |
| PPHU ROMAR | ul. Kolejowa 25A | 78-630 | Człopa | 67 259 18 22 | info@pphu-romar.pl |
| COMPLEX | ul. Szeroka 4 | 83-330 | Borkowo k/ Gdańska | 58 685 88 00 | borkowo@complex.gda.pl |
| ZHUP ZDRAMET | ul. Zdrada 8A | 84-100 | Puck | 58 673 82 81 | kontakt@zdrabud.pl |
| SZUWAŁA WIĄZARY | ul. Bydgoska 48 | 86-050 | Solec Kujawski | 602 665 634 | biuro@szuwalawiazary.pl |
| WPW INVEST | ul. Tylna 4C/5 | 90-364 | Łódź | 42 676 50 96 | biuro@wpwinvest.pl |
| DREWPROJEKT | ul. Zgierska 17 | 95-050 | Konstantynów Łódzki | 887 520 440 | drewprojekt@o2.pl |
| MABUDO | ul. Ceramiczna 8 | 98-220 | Zduńska Wola | 43 823 41 41 | domy@mabudo.pl |
| WIĄZAR DACH | Nowa Wieś 54A | 98-275 | Brzeźno | 605 601 004 | wiazar.dach@gmail.com |
| TARTAK J.W. WITKOWSCY | Rychłowice 21B | 98-300 | Wieluń | 43 842 86 00 | kontakt@wiazar.pl |
| HANTVERKARPOOLEN | Kocierzew Południowy 104A | 99-414 | Kocierzew Płd. k/Łowicza | 46 837 20 12 | biuro@twojdachtwojdom.com |
| BIURA HANDLOWO-PROJEKTOWE | | | | | |
| Nazwa firmy | Ulica | Kod | Miasto | telefon | e-mail |
| INTER-LERS o/ Lublin | ul. Wojciechowska 7 | 20-704 | Lublin | 606 970 683 | wyceny@inter-lers.pl |
| SAWE | Al. Niepodległości 10 | 23-200 | Kraśnik Lubelski | 606 650 199 | krasnik@sawe.pl |
| N-DREWNO | Borów Kolonia 61A | 24-350 | Chodel | 783 542 565 | biuro@ndrewno.pl |
| WIĄZAR-SYSTEM o/Śląsk | ul. Strzelców Bytomskich 87B | 41-914 | Bytom | 530 308 513 | slask@wiazar-system.pl |
| DREW-INWEST o/Bielsko-Biała | ul. Ks. Londzina 57 | 43-382 | Bielsko-Biała | 33 443 28 55 | konstruktor@drew-inwest.pl |
| WIĄZAR-SYSTEM o/Wrocław | ul. Kobierzycka 10 3 piętro | 52-315 | Wrocław | 530 303 477 | m.waniak@wiazar-system.pl |
| WIĄZARY BURKIEWICZ | ul. Wincentego Pola 10 | 58-500 | Jelenia Góra | 609 408 408 | m.myrlak@burkiewicz.pl |
| WIĄZAR-SYSTEM o/Legnica | ul. Jaworzyńska 261 p. 18 | 59-220 | Legnica | 530 305 183 | k.lindmajer@wiazar-system.pl |
| INTER-LERS o/Poznań | ul. Kopanina 28/32 | 60-105 | Poznań | 72 888 83 53 | poznan@inter-lers.pl |
| ROMAR o/ Poznań | ul. Marcelesińska 100/87 | 60-324 | Poznań | 61 226 82 22 | poznan@pphu-romar.pl |
| WIĄZARY BURKIEWICZ | ul. 5 stycznia 2/2 | 64-200 | Wolsztyn | 68 384 27 20 | a.przadka@burkiewicz.pl |
| WIĄZARY SZUWAŁA o/ Pomorze | Ul. Gdańska 1A | 83-304 | Przodkowo | 666 377 388 | konstruktor@szuwalawiazary.pl |
| INTER-LERS o/Bydgoszcz | ul. Wojska Polskiego 8 | 85-171 | Bydgoszcz | 52 320 29 23 | bydgoszcz@inter-lers.pl |

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