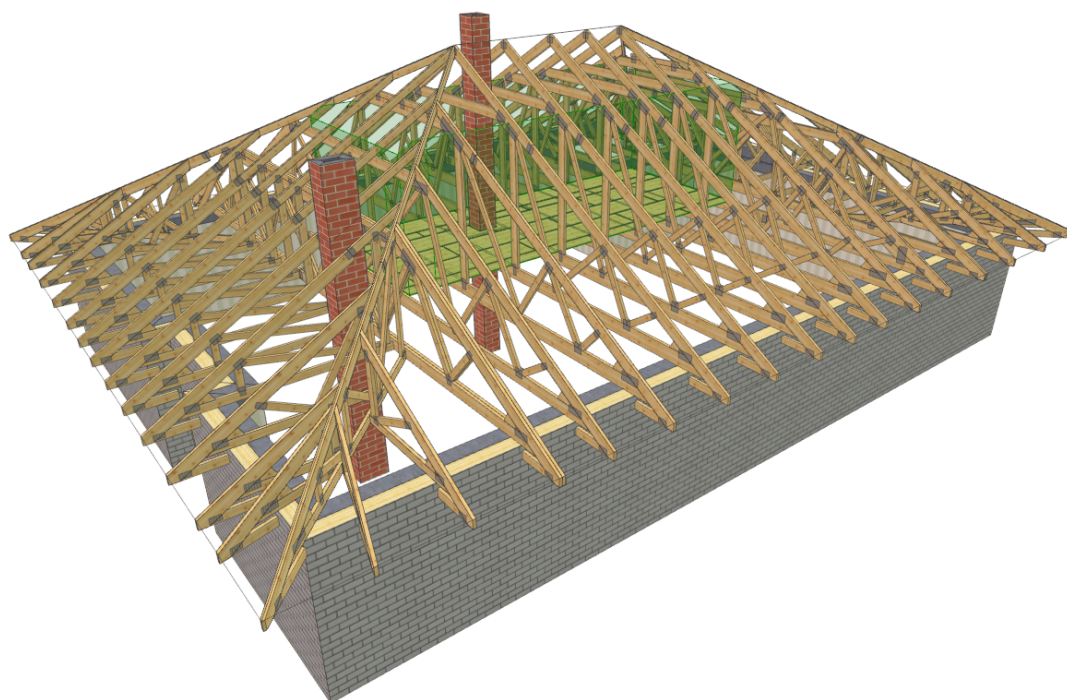


PROJEKT GOTOWEJ WIĘŻBY DACHOWEJ DOMU JEDNORODZINNEGO „Domena 133 C” WIĄZARY Z LITEGO DREWNA ŁĄCZONE PŁYTKAMI KOLCZASTYMI



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 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 zgodnie z obowiązującą normą, są oznakowane własnym znakiem identyfikacyjnym, stale wytłoczonym na płytkach.
5. Lista autoryzowanych zakładów produkcyjnych oraz ich punktów dystrybucji znajduje się na ostatniej stronie opracowania.
6. Montaż konstrukcji trwa od jednego do kilku dni.
7. Wieszary można zamówić w zakładzie prefabrykacji w dwóch wariantach:
 - a) z montażem wykonanym przez producenta,
 - b) z własnym montażem przez 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

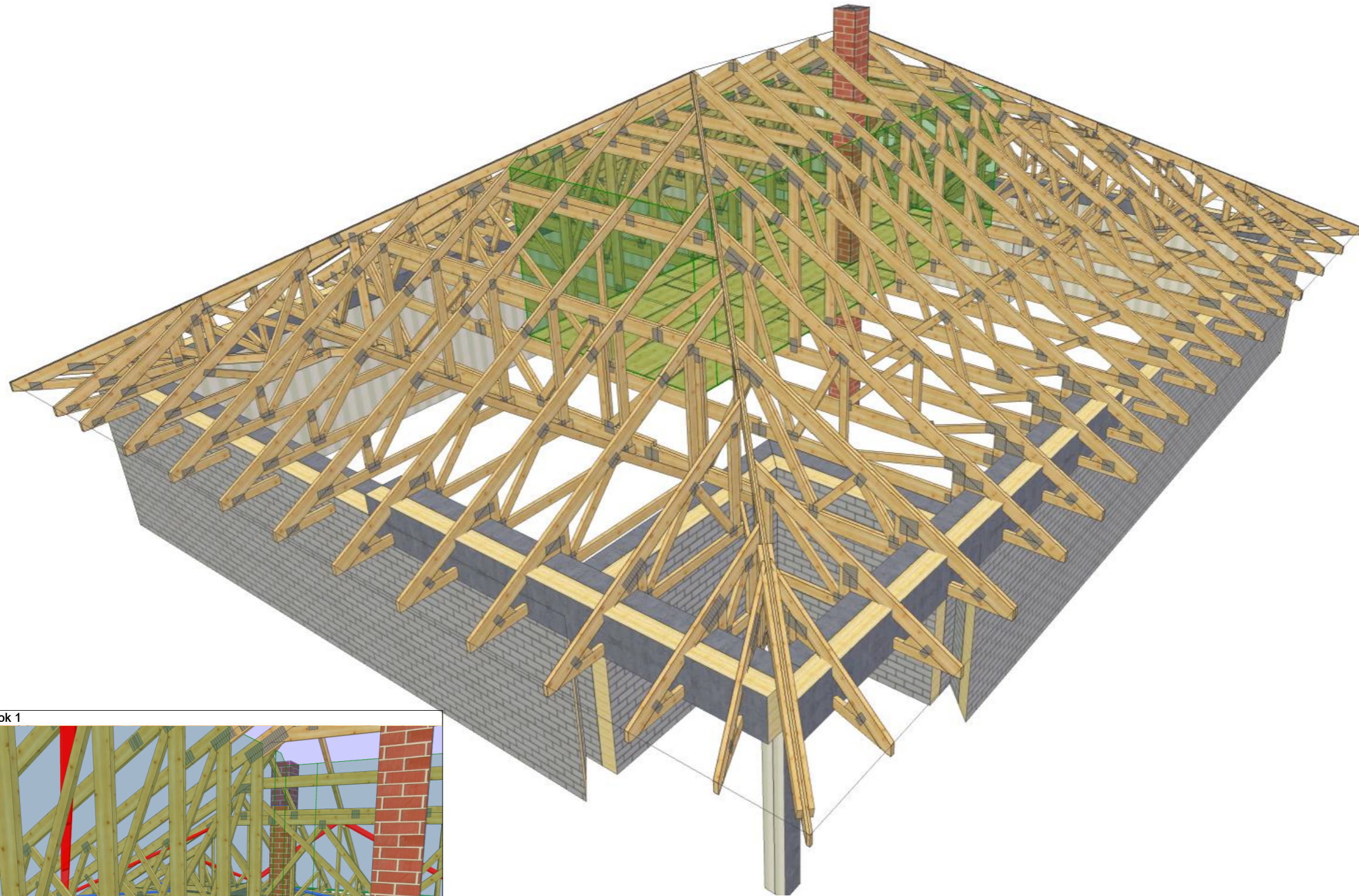
Prosimy wszystkich o kontakt z Mitek Industries Polska

Tel. 76-862 89 88, e-mail: kontakt@mitek.pl

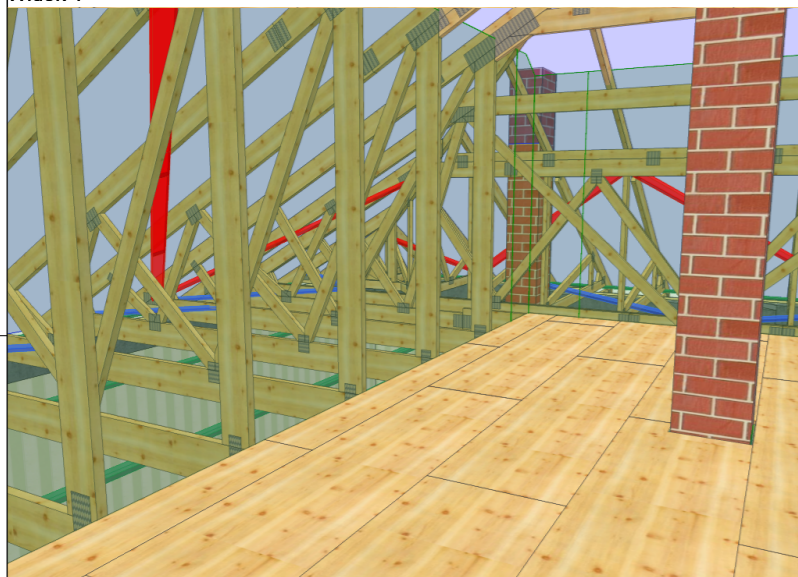
www.mitek.pl

www.dachymitek.pl

Informacje dotyczące wyników obliczeń, kopie projektów do pozwolenia na budowę, aktualne zaświadczenie z Izby Inżynierów Budownictwa itp.



Widok 1



NAZWA
OBIEKTU

Rzut konstrukcji dachu

ADRES
OBIEKTU

Obiekt powtarzalny - do adaptacji

TYTUŁ RYSUNKU

Widok 3D konstrukcji dachu

PROJEKTOWAŁ

mgr inż. Robert Marx

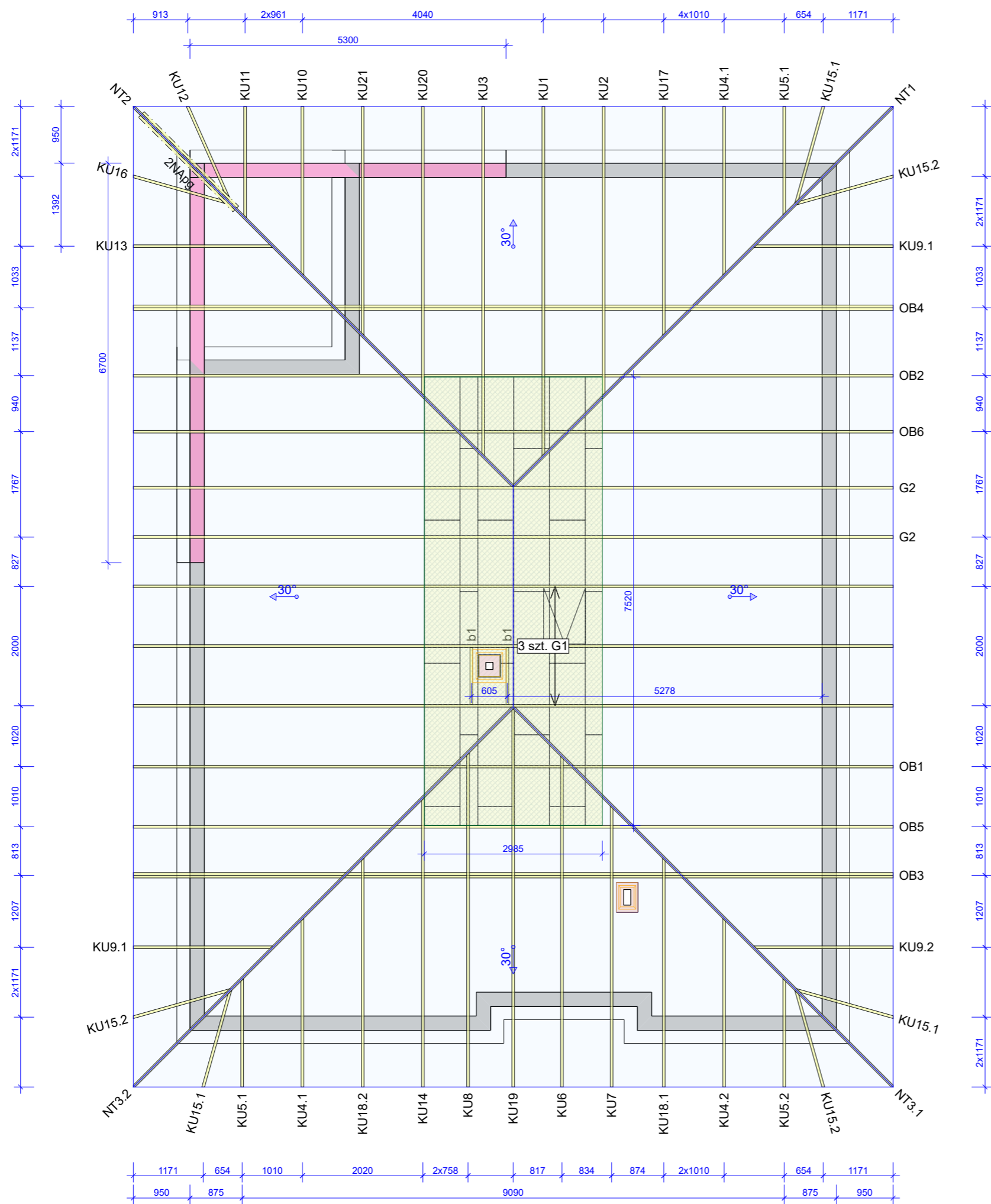
SKALA:

OPRACOWAŁ

DATA:
07.12.2020

SPRAWDZIŁ

NR RYS:




Uwagi:

1. Konstrukcję należy wykonać w autoryzowanym zakładzie produkcji wiązarów.
Lista dostępnych zakładów na stronie: www.dachymitek.pl
2. Opracowanie obejmuje konstrukcję więźby dachowej.
3. Należy zapewnić nośność, sztywność i stateczność elementów podporowych.
4. Łaty 4x6 są dodatkowym usztywnieniem konstrukcji.
5. Montować wszystkie stężenia konstrukcji!
6. Całkowitą sztywność konstrukcja uzyskuje po montażu pełnego układu stężeń wraz z ołączeniem.
7. Elementy drewniane izolować od betonu.

8. Powierzchnia dachu 241,5 m²

Materiały:

Tarcica konstrukcyjna C24.
Płytki kolczaste GNA20 i T150.

	NAZWA OBIEKTU	Rzut konstrukcji dachu	
	ADRES OBIEKTU	Obiekt powtarzalny - do adaptacji	
TYTUŁ RYSUNKU		Rzut konstrukcji dachu	
PROJEKTOWAŁ	mgr inż. Robert Marx		SKALA: 1:75
OPRACOWAŁ			DATA: 07.12.2020
SPRAWDZIŁ			NR RYS:

OPIS TECHNICZNY

1. Przedmiot opracowania

Przedmiotem opracowania jest projekt głównej konstrukcji dachu budynku jednorodzinnego „Domena 133 C”. Zgodnie z interpretacją ustawy projekt przeznaczony do wielokrotnego zastosowania (tzw. projekt typowy). Po przystosowaniu do warunków konkretnej inwestycji, może stanowić część projektu architektoniczno-budowlanego zatwierdzanego w decyzji o pozwoleniu na budowę, 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 wraz z późniejszymi zmianami.

2. Podstawa opracowania

Niniejszy projekt opracowano w oparciu o:

- obowiązujące przepisy i normy budowlane oraz oprogramowanie inżynierskie „Pamir”,
- podkłady rysunkowe.

3. Obowiązujące normy budowlane

- PN-EN 1990:2004 - Eurokod: Podstawy projektowania konstrukcji.
- PN-EN 1991-1-1:2004 - Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje. Oddziaływania ogólne. Ciężar objętościowy, ciężar własny, obciążenia użytkowe w budynkach.
- PN-EN 1991-1-3:2005 -Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje. Obciążenie śniegiem.
- PN-EN 1991-1-4:2008 - Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje. Oddziaływania wiatru.
- PN-EN 1995-1-1:2010 - Eurokod 5 - Projektowanie konstrukcji drewnianych. Postanowienia ogólne. Reguły ogólne i reguły dotyczące budynków.
- PN-EN 14250 - Konstrukcje drewniane. Wymagania produkcyjne dotyczące prefabrykowanych elementów konstrukcyjnych łączonych płytkami kolczastymi.
- PN-EN 14545 – Konstrukcje drewniane. Łączniki typu wkładek i pierścieni. Wymagania.

4. Ogólne dane o rozwiązaniach konstrukcyjnych i materiałowych

Konstrukcję dachu typu koperotwego dla obiektu zaprojektowano z prefabrykowanych wiązarów drewnianych. Kąt nachylenia dachu wynosi 30°. Tarcica konstrukcyjna o grubości 45 mm. Połączenia węzłów wiązarów zaprojektowano na płytki kolczaste Mitek typu GNA20 i T150. Wydzielono przestrzeń poddasza nieużytkowego w części mieszkalnej o wymiarach ~3,0m x 7,50m. Dopuszczalne obciążenie części strychowej wynosi 100kg/m². Połączenia montażowe konstrukcji dachu z konstrukcją nośną ścian projektuje się za pomocą stalowych łączników i okuć budowlanych dla więźb dachowych. Posadowienie wiązarów w obrębie budynku wykonać na poziomie wykonać na wysokości +2,96m. W obrębie podcienia (tarasu), oparcie wykonano na poziomie +3,22m. Wykonać poszycie pełne podłogi strychu z płyt np. MFP lub OSB/3, przy czym dopuszczalny maksymalny rozstaw łączenia płyt wynosi 25cm.

5. Odporność na korozję biologiczną

Projektowana konstrukcja zgodnie z EN 335:2013-07, powinna mieć trwałość naturalną oraz odpowiadać klasie drewna min. C24, suszonego do wilgotności 18%. Tarcicę należy zabezpieczyć środkami chroniącymi przed szkodliwym działaniem owadów, grzybów domowych i pleśniowych oraz ognia.

6. Wymagania dotyczące płytek kolczastych

Wiązary należy wyprodukować zgodnie z obowiązującą normą wykonawczą PN-EN 14250. Projektowane płytki kolczaste firmy Mitek Industries Polska, należy wprasować w tarcicę za pomocą pras hydraulicznych, z zastosowaniem stołów montażowych w przeznaczonym do tego zakładzie prefabrykacji. Lista zakładów prefabrykujących wiązary dachowe została dołączona do niniejszego opracowania.

7. Montaż wiązara na podporze

Połączenie wiązarów z wieńcem żelbetowym, wykonać z kątowników min 105x105 (2szt. na węzeł) z przetłoczeniem. Kotwienie kątowników do wieńca za pomocą kotew mechanicznych M10 lub chemicznych na wymagana długość. Na etapie projektu wykonawczego, należy zaprojektować odrębnie kątowniki podporowe, dla wiązarów których reakcja podnosząca (wrywanie), przekracza wartość 5,0kN.

8. Stężenia ukośne

Stężenia o przekroju 32x120mm mocować do wiązarów w pasie górnym i dolnym w węzłach pod kątem 45 stopni, gwoździami pierścieniowymi 3,2 x 80 w ilości min. 2szt. Układ stężeń wykonać na etapie projektu wykonawczego.

9. Stężenia wzdłużne

Stężenia wzdłużne zaprojektowano z elementów drewnianych o przekroju 32x120mm. Stężenia mocować wg rysunków do wiązarów pośrednich w węzłach, gwoździami pierścieniowymi 3,2 x 80 w ilości min 2szt. Rozstaw desek stężających w pasie dolnym co 2,5m. Detale wykonać na etapie projektu wykonawczego.

10. Wytyczne montażu konstrukcji

- Wiązary należy montować dźwigiem z wykorzystaniem trawersu lub zawiesia.
- 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 obowiązującymi przepisami BHP.

Uwagi końcowe

- Zmiana zaprojektowanych płytek kolczastych GNA20, T150 lub M14, na inne, wymaga uzgodnienia z autorem projektu (Ustawa z dnia 4 lutego 1994r. O prawie autorskim i prawach pokrewnych, Art. 49 ust.2),
- Wiązary należy zamawiać w autoryzowanym zakładzie produkcyjnym wiązarów dachowych,
- Wiązary dachowe z płytkami kolczastymi GNA20, T150 lub M14, należy zabezpieczyć przed bezpośrednim oddziaływaniem wilgotnej atmosfery, śniegu lub agresywnymi związkami chemicznymi, które mogą być przyczyną korozji stali. W przeciwnym razie zaleca się stosowanie płytek kolczastych ze stali nierdzewnej,
- Bezpośrednio po montażu prefabrykowanych wiązarów, należy ułożyć warstwy pokrycia dachowego,
- Obliczenia konstrukcji dachu dostosowane do warunków dla:
 - strefy śniegowej 2
 - strefy wiatrowej 1, kategoria terenu II

11. Zestawienie obciążeń. Obliczenia statyczno - wytrzymałościowe

ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ KONSTRUKCJI DACHU

A. Obciążenia stałe (dach nieocieplony)* (PN-EN 1991-1-1)

Pas górny w części nieużytkowej

1. Dachówka ceramiczna z ołaczeniem**		0,70 kN/m ²
2. Obciążenie solarami		0,30 kN/m ²
	Suma=	1,00 kN/m²

Okap

1. Łaczenie płytą OSB		0,130 kN/m ²
2. Styropian Termoorganica	h= 12 mm	0,005 kN/m ²
3. Tynk systemowy		0,095 kN/m ³
	Suma=	0,230 kN/m²

Pas dolny: strop

1. Płyta OSB/MDF	h= 25 mm	0,20 kN/m ²
------------------	----------	------------------------

Pas dolny: sufit

1. 2x folia		0,03 kN/m ²
2. Wełna mineralna	h= 330 mm	0,20 kN/m ²
3. Płyta g-k 1,25 na ruszcie		0,12 kN/m ²
	Suma=	0,35 kN/m²

B. Obciążenia użytkowe (PN-EN 1991-1-1)

1. Obciążenie pasa dolnego	0,50 kN/m ²
2. Obciążenie przestrzeni strychowej	1,00 kN/m ²

C. Obciążenie śniegiem (PN-EN 1991-1-3)

1. Strefa obciążenia śniegiem	2
2. Wysokość nad poziomem morza	300 m n.p.m.
3. Współczynnik ekspozycji Ce	1

Obciążenie charakterystyczne *** $S_k = 0,90 \text{ kN/m}^2$

Uwaga: obciążenie workiem śnieżnym, uwzględniono w programie

D. Obciążenie wiatrem (PN-EN 1991-1-4)

1. Strefa wiatrowa	1
2. Kategoria terenu	2
3. Wysokość nad poziomem morza	300 m n.p.m.
4. Wysokość budynku do kalenicy	z= 6,72 m
Obciążenie charakterystyczne***	q_k = 0,63 kN/m²

* Obciążenia stałe ujęte automatycznie w programie obliczeniowym

** Alternatywnie, obliczono także obciążenie blachodachówką

*** Całkowita wartość obciążenia przyjmowana w programie obliczeniowym

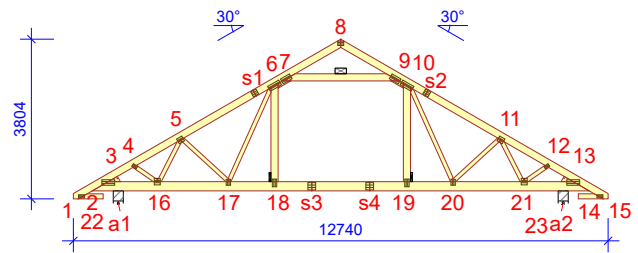
Obliczenia więzara wykonano na programie komputerowym Pamir

Wersja: 9.0 SR2 (42633297)

Program opracowany przez: MiTek Europe

ID projektu

Norma projektu : G1
 Klient : Rzut konstrukcji dachu
 : Obiekt powtarzalny - do adaptacji
 : mgr inż. Robert Marx
 Nr zlecenia : Domena 133C
 Code type number : G1
 Numer rysunku :



Ogólne parametry projektu

Podstawy projektowania konstrukcji PN-EN 1990:2004 + NA
 Projektowanie konstrukcji drewnianych PN-EN 1995-1-1:2010 + NA
 Obciążenie stałe i obciążenie zmienne PN-EN 1991-1-1:2004 + NA
 Obciążenie śniegiem PN-EN 1991-1-3:2005 + NA
 Obciążenie wiatrem PN-EN 1991-1-4:2008 + NA

Kontrola jakości Nie
 Klasa użytkowania 2 = 65% <= WW < 85%
 Klasa konsekwencji CC2
 Współczynnik redystrybucji obciążeń 1
 Rozstaw 1000 mm
 Ilość warstw 1

Parametry odbiegające zastosowane do tej części więzara zostały określone pod tabelą "Parametry tarcicy".

Kształt więzara został pokazany na towarzyszącym rysunku.

Siły zostały obliczone zgodnie z pierwszym prawym teorii odkształceń.

Wpływ deformacji od ścinania został wzięty pod uwagę.

Obciążenia standardowe

Obciążenie stałe

Dach 1000 N/m²
 Overhang underside 230 N/m²
 Sufit 350 N/m²
 Strop 200 N/m²
 Sufit poddasz 200 N/m²
 Słupek poddasza 340 N/m²
 Pas dolny wystawiony 200 N/m²
 Skosy poddasza 200 N/m²

Obciążenie stałe dla podrywania

Dach 400 N/m²
 Overhang underside 230 N/m²
 Sufit 350 N/m²
 Strop 200 N/m²
 Sufit poddasz 200 N/m²
 Słupek poddasza 340 N/m²
 Pas dolny wystawiony 200 N/m²
 Skosy poddasza 200 N/m²

Self-weight has been added

Obciążenie zmienne

ID	Typ	Wartość N/m ²	Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Dystrybucja mm
OZ2	Poza pomieszczeniem	500	14	-671	14	-4258	3586
OZ2	Poza pomieszczeniem	500	2	4258	2	671	3586
OZ3	Wewnątrz pomieszczenia	1000	14	-4428	2	4428	2985
OZ4	Jętka	500	9	-381	7	381	2002
OZ3	Ściany działowe	500	14	-4428	2	4428	2985

Obciążenie śniegiem

Strefa śniegowa: 2
 Sk 900 N/m²
 Współczynnik termiczny (Ct) 1
 Współczynnik ekspozycji (Ce) 1
 Wysokość nad poziomem morza 300 m
 Obciążenie nawisem śnieżnym - Lewy Tak

Obciążenie śniegiem

Obciążenie nawisem śnieżnym - Prawy	Tak
Barierka śnieżna - Lewy	Nie
Barierka śnieżna - Prawy	Nie

Obciążenie wiatrem

Kategoria terenu	2. Otwarty z pojedynczymi przeszkodami
qp(z)	629 N/m ²
Szerokość budynku	12740 mm
Wysokość budynku	6725 mm
Długość budynku	13960 mm
Wiatr wewnętrzny - automatycznie	Nie
Otwory w ścianach budynku:	Brak otworów

Obciążenie człowiekiem

Nominalne obciążenie człowieka na pasie górnym	1000 N
Nominalne obciążenie człowiekiem na pasie dolnym	1000 N

Obciążenia specjalne**Obciążenie skupione**

Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Grupa tarczy	Nazwa	Dół	Właściwości dodatkowe	POZ. N	PION. N	MOM. kNm	Typ przypadku obciążenia???
8	0	Pas górny Prawy	KU19	Nie	Tak		335		Stałe
							139		Stałe (Podnoszenie)
							-1		OZ1
							203		Śnieg równomiernie
							152		Śnieg lewy (μ1 lewo, 0,5μ1 prawo)
							102		Śnieg lewy (μ1 lewo, 0μ1 prawo)
							305		Wyjątkowy śnieg lewy
							203		Wyjątkowy śnieg lewy, 0 prawy
							152		Śnieg prawy (μ1 prawo, 0,5μ1 lewo)
							102		Śnieg prawy (μ1 prawo, 0μ1 lewo)
							305		Wyjątkowy śnieg prawy
							203		Wyjątkowy śnieg prawy, 0 lewy
							102		Wiatr na szczyt
							-180		
							102		Wiatr na szczyt prawy permutacja
							-180		
							102		Wiatr na szczyt lewy permutacja
							-180		
							102		Wind along front (pressure)
							-52		
							102		Wind along front (pressure, right permutation)
							-52		
							102		Wind along front (pressure, left permutation)
							-52		
							102		Wind along front (suction)
							-52		
							102		Wind along front (suction, left permutation)
							-52		
							102		Wind along front (suction, right permutation)
							-52		
							-180		Wind along rear (pressure)
							-180		Wind along rear (pressure, right permutation)
							-180		Wind along rear (pressure, left permutation)
							-180		Wind along rear (suction)
							-180		Wind along rear (suction, left permutation)
							-180		Wind along rear (suction, right permutation)
							-369		Wiatr lewy (parcie, permutacja 1)
							-369		Wiatr lewy (parcie, permutacja 2)
							-369		Wiatr lewy (parcie, permutacja 3)
							-369		Wiatr lewy (parcie, permutacja 4)
							-369		Wiatr lewy (podrywanie)
							-369		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 1)
							-369		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 2)
							-369		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 3)
							-369		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 4)
							-369		Wiatr prawy (parcie, permutacja 1)
							-369		Wiatr prawy (parcie, permutacja 2)
							-369		Wiatr prawy (parcie, permutacja 3)
							-369		Wiatr prawy (parcie, permutacja 4)
							-369		Wiatr prawy (podrywanie)
							-369		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 1)
							-369		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 2)
							-369		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 3)
							-369		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 4)
8	23	Pas górny Prawy	NT3.2a	Nie	Tak		530		Stałe
							215		Stałe (Podnoszenie)
							-8		OZ1

Obciążenie skupione

Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Grupa tarcicy	Nazwa	Dół	Właściwości dodatkowe	POZ. N	PION. N	MOM. kNm	Typ przypadku obciążenia???
8	23	Pas górny Prawy	NT3.2a	Nie	Tak		-1		OZ2
							353		Śnieg równomiernie
							255		Śnieg lewy (μ1 lewo, 0,5μ1 prawo)
							158		Śnieg lewy (μ1 lewo, 0μ1 prawo)
							511		Wyjątkowy śnieg lewy
							316		Wyjątkowy śnieg lewy, 0 prawo
							255		Śnieg prawy (μ1 prawo, 0,5μ1 lewo)
							158		Śnieg prawy (μ1 prawo, 0μ1 lewo)
							511		Wyjątkowy śnieg prawy
							316		Wyjątkowy śnieg prawy, 0 lewy
							56		Wiatr na szczyt
							-565		
							56		Wiatr na szczyt prawy permutacja
							-565		
							56		Wiatr na szczyt lewy permutacja
							-565		
							29		Wind along front (pressure)
							-565		
							29		Wind along front (pressure, right permutation)
							-565		
							29		Wind along front (pressure, left permutation)
							-565		
							29		Wind along front (suction)
							-565		
							29		Wind along front (suction, left permutation)
							-565		
							29		Wind along front (suction, right permutation)
							-565		
							56		Wind along rear (pressure)
							-521		
							56		Wind along rear (pressure, right permutation)
							-521		
							56		Wind along rear (pressure, left permutation)
							-521		
							56		Wind along rear (suction)
							-521		
							56		Wind along rear (suction, left permutation)
							-521		
							56		Wind along rear (suction, right permutation)
							-521		
							56		Wiatr lewy (parcie, permutacja 1)
							-565		
							56		Wiatr lewy (parcie, permutacja 2)
							-565		
							56		Wiatr lewy (parcie, permutacja 3)
							-565		
							56		Wiatr lewy (parcie, permutacja 4)
							-565		
							56		Wiatr lewy (podrywanie)
							-565		
							56		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 1)
							-565		
							56		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 2)
							-565		
							56		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 3)
							-565		
							56		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 4)
							-565		
							29		Wiatr prawy (parcie, permutacja 1)
							-564		
							29		Wiatr prawy (parcie, permutacja 2)
							-564		
							29		Wiatr prawy (parcie, permutacja 3)
							-564		
							29		Wiatr prawy (parcie, permutacja 4)
							-564		
							29		Wiatr prawy (podrywanie)
							-564		
							29		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 1)
							-564		
							29		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 2)
							-564		
							29		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 3)
							-564		
							29		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 4)
							-564		
8	-22	Pas górny Lewy	NT3.1b	Nie	Tak		549		Stałe
							225		Stałe (Podnoszenie)
							-4		OZ1
							-1		OZ2

Obciążenie skupione

Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Grupa tarcicy	Nazwa	Dół	Właściwości dodatkowe	POZ. N	PION. N	MOM. kNm	Typ przypadku obciążenia???
8	-22	Pas górny Lewy	NT3.1b	Nie	Tak		362		Śnieg równomiernie
							264		Śnieg lewy (μ1 lewo, 0,5μ1 prawo)
							166		Śnieg lewy (μ1 lewo, 0μ1 prawo)
							528		Wyjątkowy śnieg lewy
							332		Wyjątkowy śnieg lewy, 0 prawy
							264		Śnieg prawy (μ1 prawo, 0,5μ1 lewo)
							166		Śnieg prawy (μ1 prawo, 0μ1 lewo)
							528		Wyjątkowy śnieg prawy
							332		Wyjątkowy śnieg prawy, 0 lewy
							52		Wiatr na szczyt
							-576		
							52		Wiatr na szczyt prawy permutacja
							-576		
							52		Wiatr na szczyt lewy permutacja
							-576		
							33		Wind along front (pressure)
							-576		
							33		Wind along front (pressure, right permutation)
							-576		
							33		Wind along front (pressure, left permutation)
							-576		
							33		Wind along front (suction)
							-576		
							33		Wind along front (suction, left permutation)
							-576		
							33		Wind along front (suction, right permutation)
							-576		
							52		Wind along rear (pressure)
							-530		
							52		Wind along rear (pressure, right permutation)
							-530		
							52		Wind along rear (pressure, left permutation)
							-530		
							52		Wind along rear (suction)
							-530		
							52		Wind along rear (suction, left permutation)
							-530		
							52		Wind along rear (suction, right permutation)
							-530		
							33		Wiatr lewy (parcie, permutacja 1)
							-576		
							33		Wiatr lewy (parcie, permutacja 2)
							-576		
							33		Wiatr lewy (parcie, permutacja 3)
							-576		
							33		Wiatr lewy (parcie, permutacja 4)
							-576		
							33		Wiatr lewy (podrywanie)
							-576		
							33		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 1)
							-576		
							33		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 2)
							-576		
							33		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 3)
							-576		
							33		Wiatr lewy (ssanie, permutacja 4)
							-576		
							52		Wiatr prawy (parcie, permutacja 1)
							-576		
							52		Wiatr prawy (parcie, permutacja 2)
							-576		
							52		Wiatr prawy (parcie, permutacja 3)
							-576		
							52		Wiatr prawy (parcie, permutacja 4)
							-576		
							52		Wiatr prawy (podrywanie)
							-576		
							52		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 1)
							-576		
							52		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 2)
							-576		
							52		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 3)
							-576		
							52		Wiatr prawy (ssanie, permutacja 4)
							-576		

Łącznik

Łącznik Typ	Wykonany w	Deklaracja Właściwości Użytkowych
GNA20	MiTek Czech Republic	1020-CPD-070038938, DoPGNA20-MIT
T150	MiTek Czech Republic	1020-CPD-070038938, DoPMIT-T150

Max tolerancja położenia łącznika: 5 mm
Max effective handling length: 11840 mm

Węzeł Numer	Łącznik Typ	Rozmiar Szerokość	Długość	CSI %
1	GNA20	76	143	68
2	GNA20	132	307	81
4	GNA20	76	122	91
5	GNA20	132	143	94
6	GNA20	132	307	71
7	GNA20	132	246	81
8	GNA20	105	143	34
9	GNA20	132	246	81
10	GNA20	132	307	71
11	GNA20	132	143	94
12	GNA20	76	122	91
14	GNA20	132	307	81
15	GNA20	76	143	68
16	GNA20	154	143	81
17	GNA20	105	143	66
18	GNA20	105	184	85
19	GNA20	105	184	85
20	GNA20	105	143	66
21	GNA20	154	143	81
s1	GNA20	132	143	89
s2	GNA20	132	143	89
s3	T150	176	185	73
s4	T150	176	185	69

Obciążenie skupione w każdej kombinacji obciążeń (SGN)

Węzeł Numer	KO Nr	Grupa tarcicy	Odsunięcie mm	Pion. N	Poz. N	Moment kNm	Typ obciążenia
8	1	Pas górny Prawy	0	452			Obciążenie stałe
	4			687			Złożony
	5			291			Złożony
	5:-1			-130			Złożony
	8			534			Złożony
	14			535			Złożony
	17			535			Złożony
	20			384			Obciążenie stałe
	21			384			Obciążenie stałe
	22			383			Złożony
	61:1			290			Złożony
	61:1:-1			-132			Złożony
	501:1			611			Złożony
	501:2			611			Złożony
	506:1			458			Złożony
	506:2			458			Złożony
	514:1			459			Złożony
	514:2			459			Złożony
	672:1			203			Złożony
	672:2			203			Złożony
	672:3			203			Złożony
	672:4			203			Złożony
	672:5			203			Złożony
	672:6			203			Złożony
	672:7			203			Złożony
	672:8			203			Złożony
	672:17			203			Złożony
	672:18			203			Złożony
	672:19			203			Złożony
	672:20			203			Złożony
	672:21			203			Złożony
	672:22			203			Złożony
	672:23			203			Złożony
	672:24			203			Złożony
	673:1			355			Złożony

Obciążenie skupione w każdej kombinacji obciążeń (SGN)

Węzeł Numer	KO Nr	Grupa tarcicy	Odsunięcie mm	Pion. N	Poz. N	Moment kNm	Typ obciążenia
8	673:2	Pas górny Prawy	0	355			Złożony
	673:3			355			Złożony
	673:4			355			Złożony
	673:5			355			Złożony
	673:6			355			Złożony
	673:7			355			Złożony
	673:8			355			Złożony
	674:1			-95			Złożony
	674:1:-1			-95			Złożony
	674:2			-95			Złożony
	674:2:-1			-95			Złożony
	674:3			-95			Złożony
	674:3:-1			-95			Złożony
	674:4			-95			Złożony
	674:4:-1			-95			Złożony
	674:5			-95			Złożony
	674:5:-1			-95			Złożony
	674:6			-95			Złożony
	674:6:-1			-95			Złożony
	674:7			-95			Złożony
	674:7:-1			-95			Złożony
	674:8			-95			Złożony
	674:8:-1			-95			Złożony
	674:17			-95			Złożony
	674:17:-1			-95			Złożony
	674:18			-95			Złożony
	674:18:-1			-95			Złożony
	674:19			-95			Złożony
	674:19:-1			-95			Złożony
	674:20			-95			Złożony
	674:20:-1			-95			Złożony
	674:21			-95			Złożony
	674:21:-1			-95			Złożony
	674:22			-95			Złożony
	674:22:-1			-95			Złożony
	674:23			-95			Złożony
	674:23:-1			-95			Złożony
	674:24			-95			Złożony
	674:24:-1			-95			Złożony
8	1	Pas górny Prawy	23	716			Obciążenie stałe
	4			1128			Złożony
	5			299			Złożony
	5:-1			-632			Złożony
	8			849			Złożony
	14			864			Złożony
	17			864			Złożony
	20			609			Obciążenie stałe
	21			609			Obciążenie stałe
	22			599			Złożony
	61:1			289			Złożony
	61:1:-1			-649			Złożony
	501:1			982			Złożony
	501:2			975			Złożony
	506:1			703			Złożony
	506:2			714			Złożony
	514:1			718			Złożony
	514:2			710			Złożony
	672:1			887			Złożony
	672:2			879			Złożony
	672:3			887			Złożony
	672:4			879			Złożony
	672:5			863			Złożony
	672:6			863			Złożony
	672:7			855			Złożony
	672:8			863			Złożony
	672:17			887			Złożony
	672:18			887			Złożony
	672:19			887			Złożony
	672:20			879			Złożony
	672:21			863			Złożony
	672:22			855			Złożony
	672:23			863			Złożony

Obciążenie skupione w każdej kombinacji obciążeń (SGN)

Węzeł Numer	KO Nr	Grupa tarcicy	Odsunięcie mm	Pion. N	Poz. N	Moment kNm	Typ obciążenia
8	672:24	Pas górny Prawy	23	863			Złożony
	673:1			1178			Złożony
	673:2			1171			Złożony
	673:3			1178			Złożony
	673:4			1178			Złożony
	673:5			1154			Złożony
	673:6			1147			Złożony
	673:7			1154			Złożony
	673:8			1154			Złożony
	674:1			794			Złożony
	674:1:-1			-130			Złożony
	674:2			801			Złożony
	674:2:-1			-137			Złożony
	674:3			801			Złożony
	674:3:-1			-137			Złożony
	674:4			801			Złożony
	674:4:-1			-137			Złożony
	674:5			754			Złożony
	674:5:-1			-137			Złożony
	674:6			761			Złożony
	674:6:-1			-137			Złożony
	674:7			761			Złożony
	674:7:-1			-129			Złożony
	674:8			761			Złożony
	674:8:-1			-129			Złożony
	674:17			801			Złożony
	674:17:-1			-130			Złożony
	674:18			794			Złożony
	674:18:-1			-130			Złożony
	674:19			794			Złożony
	674:19:-1			-130			Złożony
	674:20			801			Złożony
	674:20:-1			-137			Złożony
	674:21			761			Złożony
	674:21:-1			-129			Złożony
	674:22			761			Złożony
	674:22:-1			-129			Złożony
	674:23			761			Złożony
	674:23:-1			-137			Złożony
	674:24			761			Złożony
	674:24:-1			-137			Złożony
8	1	Pas górny Lewy	-22	741			Obciążenie stałe
	4			1168			Złożony
	5			302			Złożony
	5:-1			-640			Złożony
	8			889			Złożony
	14			896			Złożony
	17			896			Złożony
	20			630			Obciążenie stałe
	21			630			Obciążenie stałe
	22			625			Złożony
	61:1			297			Złożony
	61:1:-1			-649			Złożony
	501:1			1021			Złożony
	501:2			1017			Złożony
	506:1			742			Złożony
	506:2			747			Złożony
	514:1			749			Złożony
	514:2			746			Złożony
	672:1			904			Złożony
	672:2			900			Złożony
	672:3			904			Złożony
	672:4			900			Złożony
	672:5			920			Złożony
	672:6			920			Złożony
	672:7			917			Złożony
	672:8			920			Złożony
	672:17			904			Złożony
	672:18			904			Złożony
	672:19			904			Złożony
	672:20			900			Złożony
	672:21			920			Złożony

Obciążenie skupione w każdej kombinacji obciążeń (SGN)

Węzeł Numer	KO Nr	Grupa tarcicy	Odsunięcie mm	Pion. N	Poz. N	Moment kNm	Typ obciążenia
8	672:22	Pas górny Lewy	-22	917			Złożony
	672:23			920			Złożony
	672:24			920			Złożony
	673:1			1198			Złożony
	673:2			1194			Złożony
	673:3			1198			Złożony
	673:4			1198			Złożony
	673:5			1214			Złożony
	673:6			1211			Złożony
	673:7			1214			Złożony
	673:8			1214			Złożony
	674:1			795			Złożony
	674:1:-1			-115			Złożony
	674:2			799			Złożony
	674:2:-1			-118			Złożony
	674:3			799			Złożony
	674:3:-1			-118			Złożony
	674:4			799			Złożony
	674:4:-1			-118			Złożony
	674:5			823			Złożony
	674:5:-1			-119			Złożony
	674:6			827			Złożony
	674:6:-1			-119			Złożony
	674:7			827			Złożony
	674:7:-1			-115			Złożony
	674:8			827			Złożony
	674:8:-1			-115			Złożony
	674:17			799			Złożony
	674:17:-1			-115			Złożony
	674:18			795			Złożony
	674:18:-1			-115			Złożony
	674:19			795			Złożony
	674:19:-1			-115			Złożony
	674:20			799			Złożony
	674:20:-1			-118			Złożony
	674:21			827			Złożony
	674:21:-1			-115			Złożony
	674:22			827			Złożony
	674:22:-1			-115			Złożony
	674:23			827			Złożony
	674:23:-1			-119			Złożony
	674:24			827			Złożony
	674:24:-1			-119			Złożony
3	20	Klin	-178	1500			Obciążenie człowiekiem
13	21	Klin	178	1500			Obciążenie człowiekiem
2	22	Pas dolny	500	1500			Obciążenie człowiekiem
14	2000	Pas dolny	-5920	1000			Drgania

Maks/Min reakcje podporowe (SGN)

Węzeł Numer	Kier.	Stałe N	KO	Dług. N	KO	Śred. N	KO	Krót. N	KO	Chwi. N	KO	
a1	POZ.	Max	0	-	0	-	0	-	2849	674:7	0	-
		Min	0	-	0	-	0	-	-2849	674:3	0	-
a1	PION.	Max	15598	1	0	-	25087	4	25856	673:1	19527	22
		Min	15598	1	0	-	18741	506:2	2119	5:-1	13230	21
a2	PION.	Max	15598	1	0	-	25086	4	25852	673:5	17993	22
		Min	15598	1	0	-	18741	506:1	2119	5:-1	13230	20

Wiązar

Węzeł Numer	Aktualnie mm	Wymag. szerokość mm	KO	Wymag. pow. efektywna mm ²	kc90	fc,k N/mm ²	Timber resistance N	CSI %
a1	240	195	4	11475	1,50	2,5	31154	80,6
a2	240	195	4	11475	1,50	2,5	31154	80,6

Max ugięcie (SGU)

Typ przypadku obciążenia???: Złożony

Sytuacja	Element Węzły	Kombinacja obciążeń	Deformacja Pionowo mm	Deformacja Poziomo mm
Winst	s1-5	1113:3:1	9,5	4,5
Winst	s1	1113:3:1	9,5	4,4
Winst	s1-6	1113:3:1	9,5	4,2
Winst	s2	1113:23:1	9,4	-2,7
Winst	s2-11	1113:23:1	9,3	-2,9
Winst	s3	1113:3:1	9,7	0,8
Wfin	s1-5	1113:3:2	13,2	5,8
Wfin	s1	1113:3:2	13,2	5,7
Wfin	s3	1113:3:2	14,3	1,2
Wfin	s4-s3	1113:3:2	14,2	1,2
Wfin	s1-6	1113:3:2	13,2	5,4
Wfin	s3-18	1113:3:2	14,2	1

Sprawdzenie drgań

Współpraca słupka poddasza	Tak
Współpraca poszycia stropu	Tak
Współpraca sufitu	Tak
Długość stropu	5000 mm

Materiały

Typ	Materiał	Ciężar kg/m ²	Grubość mm	Moduł E N/mm ²
Poszycie stropu	P5 Flooring Grade Chipboard 18 mm	13	18	3000
Sufit	Gyproc Fireline 12,5 mm	10	13	2000

Rozpiętość

Rozpiętość swobodna mm	Strop ciągly	Rodzaj rozpiętości	Wysokość belki stropowej mm	Klasa	Rozmiar mm	Rozstaw mm	Wysokość stropu mm	Dodatkowy ciężar kg/m ²	Całkowity ciężar kg/m ²	Modalny współczynnik tłumienia
3155	Tak	Wewnętrzna	220	C24	45 x 220	1000	251	0	27,16	0,01

Częstotliwość podstawowa Hz	Dozwolona Minimalna Częstotliwość podstawowa Hz	Ugięcie pod wpływ. 1kN siły skupionej mm	Dozwolone Maksymalne Ugięcie mm	Odpowiedź prędkości na impuls jednostkowy mm/Ns ²	Dozwolona odpowiedź prędkości na impuls jednostkowy mm/Ns ²	Rezultat drgania
20,11	8	1,21	3	34,02	35,62	Spełniono

Maks/Min reakcje podporowe (SGU)

Węzeł Numer	KO	Kier.	Reakcja podporowa N
a1	1113:7:1	POZ.	Max 1899
	1113:3:1		Min -1899
a1	1002:1	PION.	Max 19440
	1000:1		Min 11554
a2	1002:1	PION.	Max 19439
	1000:1		Min 11554

mgr inż. Robert Marx
(Imię i nazwisko)

Legnica, 26.11.2020 r.

OPL / 0944 / POOK / 13
(Nr uprawnień)

DOŚ/BO/0011/18
(Nr członkowski izby zawodowej)

Oświadczenie projektanta lub osoby sprawdzającej projekt budowlany

Oświadczam, że projekt konstrukcji dachu z wiązarów kratowych
w technologii płytek kolczastych MiTek, dla

jednorodzinnego budynku mieszkalnego „Domena 133 C”,

został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami
oraz zasadami wiedzy technicznej.


mgr inż. Robert Marx
Uprawnienia budowlane
do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
Nr uprawnień (DOMENA 133C)
(polecenie wraz z podpisem)



OPOLSKA
OKRĘGOWA
IZBA
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

Opole, dnia 30 listopada 2013 rok

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna
Opolska Okręgowa Izba Inżynierów Budownictwa
Syg. akt OPL.OKK.0054-1035/13

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust.1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (Dz.U. z 2001 r., Nr 5, poz. 42 z późn. zm.) i art. 12 ust. 1 pkt 1, art.12 ust.3, art.13 ust.1 pkt 1, art. 13 ust. 4, art.14 ust.1 pkt 2 oraz art. 14 ust. 3 pkt 1 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. - Prawo budowlane (tekst jednolity Dz.U. z 2006 r., Nr 156, poz.1118) oraz § 6 pkt 1 i 2, § 11 ust. 1 pkt 1, § 15 i § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U. z 2006 r., Nr 83, poz. 578), w związku z art. 104 § 1 i 2 Kodeksu postępowania administracyjnego (Dz.U. z 2000 r., Nr 98, poz. 1071 z późn. zm.)

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna OOIB

nadaje uprawnienia i stwierdza, że

Pan mgr inż. budownictwa Robert Marx

urodzony w dniu 14 września 1981 roku w Kędzierzynie-Koźle

otrzymał

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

numer ewidencyjny OPL/0944/POOK/13

**do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno - budowlanej**

UZASADNIENIE

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Opolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa, na podstawie wyników z postępowania kwalifikacyjnego oraz przeprowadzonego egzaminu, stwierdziła, że Pan mgr inż Robert Marx posiada wymagane prawem wykształcenie i praktykę zawodową oraz uzyskał pozytywny wynik egzaminu – konieczne do uzyskania uprawnień budowlanych do projektowania bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej.

Szczegółowy zakres uprawnień jest określony na odwrocie niniejszej decyzji.

POUCZENIE




1. Zgodnie z art. 12 ust. 7 w/w ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. - Prawo budowlane – podstawę do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie stanowi wpis do Centralnego Rejestru Osób Posiadających Uprawnienia Budowlane prowadzonego przez Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego oraz wpis na listę członków właściwej izby samorządu zawodowego.
2. Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Opolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w terminie 14 dni od daty jej doręczenia.

Na podstawie art. 12 ust. 1 pkt 1 i 5 oraz art. 13 ust. 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane, w związku z § 15 i § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 roku w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie Pan mgr inż. Robert Marx jest uprawniony w specjalności konstrukcyjno-budowlanej do:

1. sporządzania projektu architektoniczno – budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu,
2. sprawdzania projektów architektoniczno – budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego,
3. sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych,
4. sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, w zakresie specjalności objętej niniejszymi uprawnieniami, bez ograniczeń.



Skład Orzekający OKK

1. dr hab. inż. Adam Rak 
2. mgr inż. Elżbieta Daszkiewicz 
3. mgr inż. Leon Musioł 

Otrzymują:

1. Pan Robert Marx
Łęczce, ul. Nowa nr 32
47-208 Reńska Wieś
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor Nadzoru
Budowlanego
4. a/a



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

DOŚ-R1Z-A6I-1GB *

Pan Robert Piotr Marx o numerze ewidencyjnym DOŚ/BO/0011/18
adres zamieszkania ul. Głogowska 26/2, 59-305 Rudna
jest członkiem Dolnośląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2020-02-01 do 2021-01-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2020-01-23 roku przez:

Marek Kalinski, Zastępca Przewodniczącego Rady Dolnośląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

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

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

Gdzie zamówić wiązary?

Autoryzowane zakłady prefabrykacji i punkty sprzedaży

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	Chmielę 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	lsieracki@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	Krzywiczyn	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	Klecko 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
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	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. Zgieńska 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	Brzeźnio	605 601 004	wiazar_dach@gmail.com
TARTAK J.W. WITKOWSCY	Rychłowie 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	48 606 970 683	wcceny@inter-lers.pl
SAWE	Al. Niepodległości 10	23-200	Kraśnik Lubelski	606 650 199	krasnik@sawe.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.iwaniak@wiazar-system.pl
WIĄZARY BURKIETOWICZ	ul. Wincentego Pola 10	58-500	Jelenia Góra	609 408 408	m.myrlak@burkietowicz.pl
WIĄZAR-SYSTEM o/Legnica	ul. Jaworzyńska 261 p. 18	59-220	Legnica	530 305 183	k.lindmaier@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 BURKIETOWICZ	ul. 5 stycznia 2/2	64-200	Wolsztyn	68 384 27 20	a.przadka@burkietowicz.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/producceni_mapa.htm