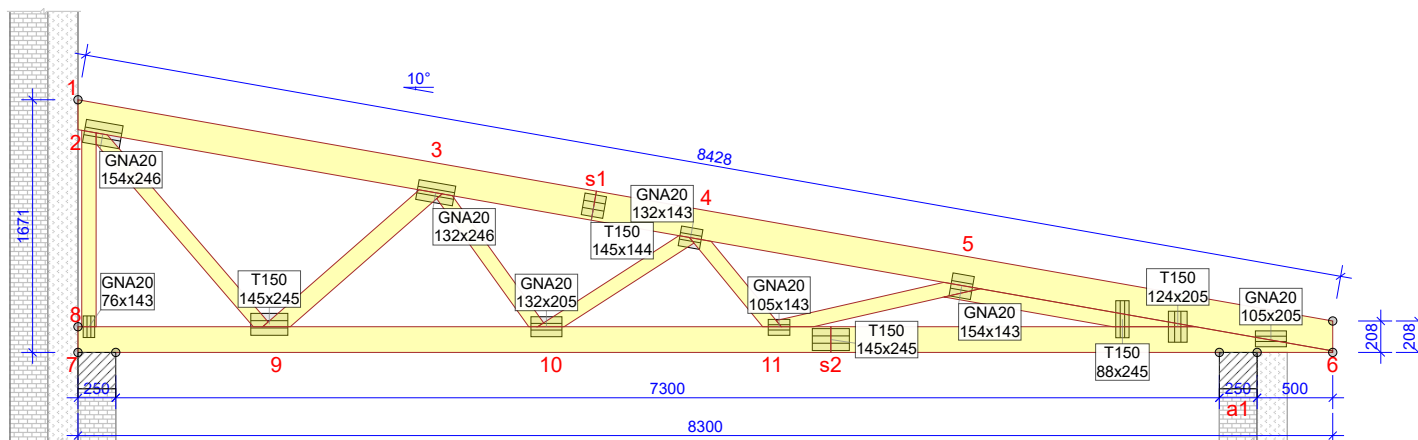


## G1a - 2szt.

STĘŻENIA ZGODNIE Z TABELĄ TARCICY A STABILNOŚĆ CAŁEJ KONSTRUKCJI POWINNA BYĆ ZAPROJEKTOWANA OSOBNO

☒ OZNACZA STĘŻENIE



## WYTYCZNE OGÓLNE

KONSTRUKCJA ZOSTAŁA OBLICZONA PRZY UŻYCIU PROGRAMU KOMPUTEROWEGO "MITEK PAMIR",  
Wiazar-Dach lic. 1 - LICENSE: 3868  
NORMA DO PROJEKT.: PN-EN 1995-1-1:2010 + NA  
PEŁNE REZULTATY OBLICZEŃ DOSTĘPNE NA WYDR.  
OBLICZEŃ

## USTAWIENIA OGÓLNE

GRUBOŚĆ TARCICY (mm):	45
CIĘŻAR WIĄZARA (kg/warstwę):	92
ROZSTAW WIĄZARÓW (mm):	904
WSPÓŁCZYNNIK REDYSTRYBUCJI OBCIĄŻEŃ:	1
KLASA KONSEKWENCJI:	CC2
KLASA UŻYTKOWANIA:	2 = 65% <= WW < 85%
STĘŻENIA: ZOBACZ TABELĘ TARCICY	

## OBCIĄŻENIA (N/m²)

STREFA ŚNIEGOWA:	2
OBC. ŚNIEGIEM (Sk, 300 m n.p.m.):	900 N/m²
OBC. WIATREM (qp(z)):	785 N/m²
OBC. ZMIENNE NA PASIE DOLNYM:	300
OBC. STAŁE NA DACHU:	500
OBC. STAŁE NA ŚCIANIE:	300
OBC. STAŁE NA SUFICIE:	500
OBC. STAŁE NA SUFICIE WYSTAWIONYM:	300
DODANO CIĘŻAR WŁASNY	

## REAKCJE PODPOROWE (N) (SGN)

WĘZŁ nr	KIER.	KO S/D MAX	KO Ś MAX	KO K MAX	KO K MIN	KO CH MAX	P-SZER mm
7	POZ.	0	0	-2523	-	0	
7	PION.	5624	16012	16308	1245	6168	95
a1	PION.	5634	12523	12497	1338	6735	62

## MAX UGIĘCIE (mm) (SGU)


WĘZŁ nr	PION.	POZ.	KO NR
4-5	12,3	0,6	1002:2 (Wfin)
s2	12	1,4	1002:2 (Wfin)
1	0,2	4,1	1002:2 (Wfin)
UGIĘCIA W INNYCH PUNKTACH - ZOBACZ WYDRUKI OBLICZEŃ			

TARCICA GRUBOŚĆ 45 mm					ŁĄCZNIKI - BEZ ZŁ. NA DŁUG.				
WIĄZAR-OD - DO	WYSOKOŚĆ mm	KLASA	STĘŻENIE mm/szt.	CSI %	WĘZŁ nr	PŁYTKA TYP	SZER. mm	DŁUG. mm	CSI %
1-6	195	C24	345	85	2	GNA20	154	246	85
5-6	95	C24		22	3	GNA20	132	246	80
6-7	170	C24	3000	68	4	GNA20	132	143	66
2-8	95	C24	1299	93	5	GNA20	154	143	73
2-9	95	C24	Brak	51	6:1	GNA20	105	205	90
3-9	120	C24	Brak	88	6:2	T150	124	205	92
3-10	95	C24	Brak	20	6:3	T150	88	245	71
4-10	95	C24	Brak	39	8	GNA20	76	143	87
4-11	95	C24	Brak	11	9	T150	145	245	83
5-11	95	C24	Brak	11	10	GNA20	132	205	74
					11	GNA20	105	143	39

TOLERANCJA POŁOŻENIA ŁĄCZNIKA: 5 mm

ŁĄCZNIKI - ZŁ. NA DŁUG.				
WĘZŁ nr	PŁYTKA TYP	SZER. mm	DŁUG. mm	CSI %
s1	T150	145	144	44
s2	T150	145	245	80

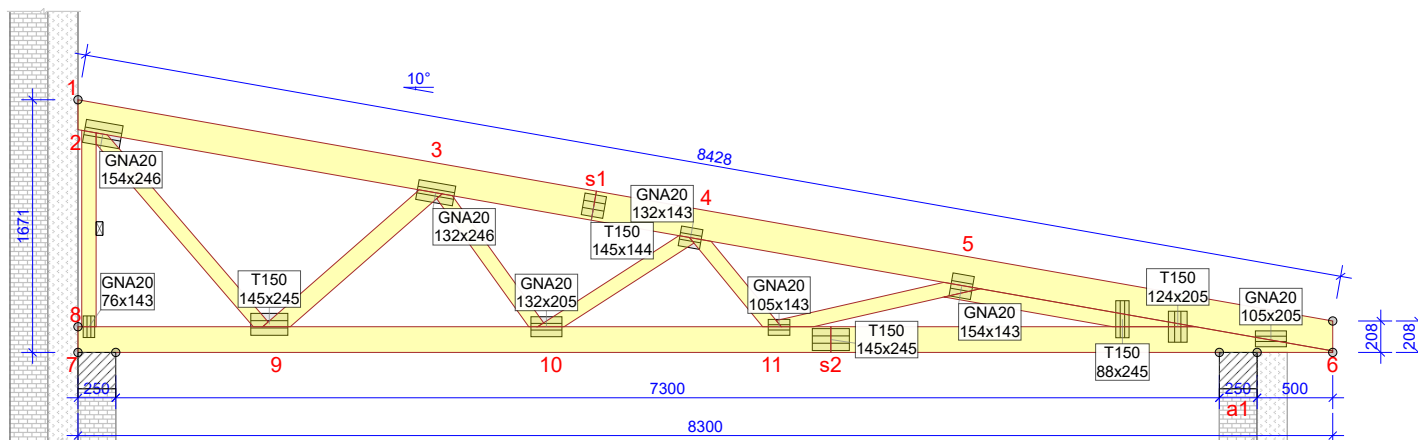
© Rysunek jest chroniony prawem autorskim i nie może być kopiowany, rozprowadzany lub wykorzystywany w inny sposób bez zgody autora.

	NAZWA OBIEKTU	Siłownia Paradyż	
	ADRES OBIEKTU		
TYTUŁ RYSUNKU		Wiazar prefabrykowany G1	
PROJEKTOWAŁ			SKALA: 1:50
OPRACOWAŁ			DATA: 25.04.2023
SPRAWDZIŁ			NR RYS:

## G1b - 13szt.

STĘŻENIA ZGODNIE Z TABELĄ TARCICY A STABILNOŚĆ CAŁEJ KONSTRUKCJI POWINNA BYĆ ZAPROJEKTOWANA OSOBNO

☒ OZNACZA STĘŻENIE



## WYTYCZNE OGÓLNE

KONSTRUKCJA ZOSTAŁA OBLICZONA PRZY UŻYCIU PROGRAMU KOMPUTEROWEGO "MITEK PAMIR",  
Wiazar-Dach lic. 1 - LICENSE: 3868  
NORMA DO PROJEKT.: PN-EN 1995-1-1:2010 + NA  
PEŁNE REZULTATY OBLICZEŃ DOSTĘPNE NA WYDR.  
OBLICZEŃ

## USTAWIENIA OGÓLNE

GRUBOŚĆ TARCICY (mm):	45
CIĘŻAR WIĄZARA (kg/warstwę):	92
ROZSTAW WIĄZARÓW (mm):	904
WSPÓŁCZYNNIK REDYSTRYBUCJI OBCIĄŻEŃ:	1
KLASA KONSEKWENCJI:	CC2
KLASA UŻYTKOWANIA:	2 = 65% <= WW < 85%
STĘŻENIA: ZOBACZ TABELĘ TARCICY	

## OBCIĄŻENIA (N/m²)

STREFA ŚNIEGOWA:	2
OBC. ŚNIEGIEM (Sk, 300 m n.p.m.):	900 N/m²
OBC. WIATREM (qp(z)):	785 N/m²
OBC. ZMIENNE NA PASIE DOLNYM:	300
OBC. STAŁE NA DACHU:	500
OBC. STAŁE NA ŚCIANIE:	300
OBC. STAŁE NA SUFICIE:	500
OBC. STAŁE NA SUFICIE WYSTAWIONYM:	300
DODANO CIĘŻAR WŁASNY	

## REAKCJE PODPOROWE (N) (SGN)

WĘZŁ nr	KIER.	KO S/D MAX	KO Ś MAX	KO K MAX	KO K MIN	KO CH MAX	P-SZER mm
7	POZ.	0	0	-2523	-	0	
7	PION.	5624	18180	18475	1245	6168	116
a1	PION.	5634	13419	13393	1338	6735	70

## MAX UGIĘCIE (mm) (SGU)


WĘZŁ nr	PION.	POZ.	KO NR
4-5	13,2	0,7	1002:2 (Wfin)
s2	12,7	1,5	1002:2 (Wfin)
1	0,2	4,4	1002:2 (Wfin)
UGIĘCIA W INNYCH PUNKTACH - ZOBACZ WYDRUKI OBLICZEŃ			

TARCICA GRUBOŚĆ 45 mm					ŁĄCZNIKI - BEZ ZŁ. NA DŁUG.				
WIĄZAR-OD - DO	WYSOKOŚĆ mm	KLASA	STĘŻENIE mm/szt.	CSI %	WĘZŁ nr	PŁYTKA TYP	SZER. mm	DŁUG. mm	CSI %
1-6	195	C24	345	93	2	GNA20	154	246	97
5-6	95	C24		24	3	GNA20	132	246	89
6-7	170	C24	3000	74	4	GNA20	132	143	71
2-8	95	C24	1247	100	5	GNA20	154	143	82
2-9	95	C24	Brak	59	6:1	GNA20	105	205	98
3-9	120	C24	Brak	99	6:2	T150	124	205	100
3-10	95	C24	Brak	22	6:3	T150	88	245	78
4-10	95	C24	Brak	43	8	GNA20	76	143	98
4-11	95	C24	Brak	11	9	T150	145	245	93
5-11	95	C24	Brak	12	10	GNA20	132	205	79
					11	GNA20	105	143	39

TOLERANCJA POŁOŻENIA ŁĄCZNIKA: 5 mm

ŁĄCZNIKI - ZŁ. NA DŁUG.				
WĘZŁ nr	PŁYTKA TYP	SZER. mm	DŁUG. mm	CSI %
s1	T150	145	144	49
s2	T150	145	245	88

© Rysunek jest chroniony prawem autorskim i nie może być kopiowany, rozprowadzany lub wykorzystywany w inny sposób bez zgody autora.

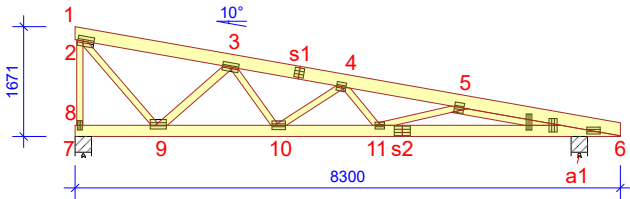
	NAZWA OBIEKTU	Siłownia Paradyż	
	ADRES OBIEKTU		
TYTUŁ RYSUNKU	Wiązar prefabrykowany G1		
PROJEKTOWAŁ			SKALA: 1:50
OPRACOWAŁ			DATA: 25.04.2023
SPRAWDZIŁ			NR RYS:

Obliczenia więzara wykonano na programie komputerowym MiTek Pamir

Wersja: 2022.4c (110725)  
Program opracowany przez: MiTek Europa

ID projektu

Norma projektu : G1  
Klient : Siłownia Paradyż  
Nr zlecenia : p-179-2023ParadyzSiłownia  
NUMER KODU : 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 904 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 prawem teorii odkształceń.  
Wpływ deformacji od ścinania został wzięty pod uwagę.

Obciążenia standardowe

Obciążenie stałe

Dach 500 N/m²  
Ściana 300 N/m²  
Sufit 500 N/m²  
Pas dolny wystawiony 300 N/m²

Dodany został ciężar własny

Obciążenie zmienne

ID	Typ	Wartość N/m²	Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Dystrybucja mm
OZ1	Pas dolny	300	6	-1739	7	120	6441

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

Obciążenie wiatrem

Kategoria terenu 1. Otwarty bez przeszkód  
qp(z) 785 N/m²  
Szerokość budynku 8300 mm  
Wysokość budynku 7000 mm  
Długość budynku 16000 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

Dodatkowe obciążenie liniowe

Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Wartość N/m	Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Wartość N/m	Metoda	Kierunek	Przypadek obciążenia	Pas
1	0	1715	6	-1300	0	Obciążenie dodatkowe	Pionowo (Rzutowany)	Obciążenie śniegiem	Pas górny
1	0	1715	6	-1300	0	Obciążenie dodatkowe	Pionowo (Rzutowany)	Obciążenie śniegiem	Pas górny
1	0	1715	6	-1300	0	Obciążenie dodatkowe	Pionowo (Rzutowany)	Obciążenie śniegiem	Pas górny
1	0	1715	6	-1300	0	Obciążenie dodatkowe	Pionowo (Rzutowany)	Obciążenie śniegiem	Pas górny
1	0	1715	6	-1300	0	Obciążenie dodatkowe	Pionowo (Rzutowany)	Obciążenie śniegiem	Pas górny

Limity sprawdzenia ugięcia

Przypadek obciążenia: Złożony

Sytuacja	Sprawdzenie	Globalny	Lokalny	Jednostka
Winst	Podpora - poziomy przes.	-	-	mm
Winst	Pas górny nie poddasze	300	300	L/x
Winst	Pas dolny nie poddasze	300	300	L/x
Winst	Wspornik	150	150	L/x
Winst	Pionowe przem. okapu	150	150	L/x
Winst	Absolute global	350	-	L/x
Wfin	Podpora - poziomy przes.	-	-	mm
Wfin	Pas górny nie poddasze	300	300	L/x
Wfin	Pas dolny nie poddasze	300	300	L/x
Wfin	Wspornik	150	150	L/x
Wfin	Pionowe przem. okapu	150	150	L/x

Max ugięcie

Przypadek obciążenia: Złożony

Sytuacja	KO	Długość mm	Dozwolone L/X	Aktualnie mm	L/X	mm
Winst	1002:1	8428	300	28,1	815	10,3
Winst	1002:1	-	-	7	-	2,2
Wfin	1002:2	8428	300	28,1	601	14
Wfin	1002:2	-	-	7	-	3

Parametry tarcicy

Grupa tarcicy	Węzły	Przekrój poprzeczny mm	Klasa	Stężenie mm/szt.	SSI %	KO Nr	CSI %	KO Nr	Typ CSI
Krzyżulec	4-11	45x95	C24	Brak	3	22	11	22	Maks. złożony CSI
Pas górny Prawy	1-6	45x195	C24	345	40	4	85	4	Maks. złożony CSI
Pas dolny	6-7	45x170	C24	3000	59	4	68	4	Maks. złożony CSI
Słupek końcowy Prawy	2-8	45x95	C24	1299	11	674:17	93	4	Maks. złożony CSI
Krzyżulec	2-9	45x95	C24	Brak	5	4	51	4	Maks. złożony CSI
Krzyżulec	5-11	45x95	C24	Brak	2	4	11	4	Maks. złożony CSI
Krzyżulec	3-9	45x120	C24	Brak	2	1	88	4	Maks. złożony CSI
Krzyżulec	4-10	45x95	C24	Brak	2	4	39	4	Maks. złożony CSI
Krzyżulec	3-10	45x95	C24	Brak	1	1	20	4	Maks. złożony CSI
Pas górny Prawy	5-6	45x95	C24		11	4	22	4	Maks. złożony CSI

Łącznik

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

Max tolerancja położenia łącznika: 5 mm  
Max efektywna rozpiętość przy podnoszeniu: 8275 mm

Węzeł Numer	Łącznik Typ	Rozmiar Szerokość	Długość	CSI %
2	GNA20	154	246	85
3	GNA20	132	246	80
4	GNA20	132	143	66
5	GNA20	154	143	73
6:1	GNA20	105	205	90
6:2	T150	124	205	92
6:3	T150	88	245	71
8	GNA20	76	143	87
9	T150	145	245	83

Węzeł Numer	Łącznik Typ	Rozmiar Szerokość	CSI Długość	%
10	GNA20	132	205	74
11	GNA20	105	143	39
s1	T150	145	144	44
s2	T150	145	245	80

Obciążenie skupione w każdej kombinacji obciążeń (SGN)

Węzeł Numer	KO Nr	Grupa tarcicy	Odsunięcie mm	Pion. N	Poz. N	Moment kNm	Typ obciążenia
6	21	Pas górny Prawy	-3284	1500			Obciążenie człowiekiem
6	22	Pas dolny	-2309	1500			Obciążenie człowiekiem

Maks/Min reakcje podporowe (SGN)

Węzeł Numer	Kier.	Stale N	KO	Dług. N	KO	Śred. N	KO	Krót. N	KO	Chwi. N	KO
7	POZ.	Max	0 -	0 -	0 -	791	674:5	0	-		
		Min	0 -	0 -	0 -	-2523	674:1	0	-		
7	PION.	Max	5624 1	0 -	16012 4	16308	672:21	6168	22		
		Min	5624 1	0 -	9482 506:1	1245 5	5308 21				
a1	PION.	Max	5634 1	0 -	12523 4	12497	672:21	6735	22		
		Min	5634 1	0 -	7221 506:1	1338 5	5760 21				

Wiązar

Węzeł Numer	Aktualnie mm	Wymag. szerokość mm	KO	Wymag. pow. efektywna mm²	kc90	fc,k N/mm²	Wytrzymałość drewna N	CSI %
7	250	95 4		6953	1,50	2,5	29077	55,1
a1	250	62 4		5468	1,50	2,5	32192	39,0

Max ugięcie (SGU)

Przypadek obciążenia: Złożony

Sytuacja	Element Węzły	Kombinacja obciążeń	Deformacja Pionowo mm	Deformacja Poziomo mm
Winst	4-5	1002:1	9,1	0,5
Winst	s2	1002:1	8,7	1
Winst	s2-11	1002:1	8,7	0,9
Winst	a1-s2	1002:1	8,6	1
Winst	11	1002:1	8,6	0,8
Winst	10-11	1002:1	8,6	0,8
Wfin	4-5	1002:2	12,3	0,6
Wfin	s2	1002:2	12	1,4
Wfin	s2-11	1002:2	11,9	1,2
Wfin	a1-s2	1002:2	11,9	1,4
Wfin	11	1002:2	11,8	1,1
Wfin	5-11	1002:2	11,8	1,1

Maks/Min reakcje podporowe (SGU)

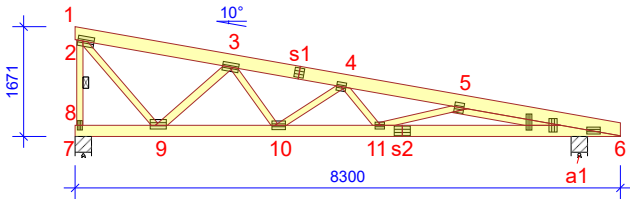
Węzeł Numer	KO	Kier.	Reakcja podporowa N
7	1113:5:1	POZ. Max	528
	1113:1:1	Min	-1682
7	1002:1	PION. Max	11654
	1113:1:1	Min	4020
a1	1002:1	PION. Max	9329
	1113:1:1	Min	3226

Obliczenia więzara wykonano na programie komputerowym MiTek Pamir

Wersja: 2022.4c (110725)  
Program opracowany przez: MiTek Europa

ID projektu

Norma projektu : G1  
Klient : Siłownia Paradyż  
Nr zlecenia : p-179-2023ParadyzSiłownia  
NUMER KODU : 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 904 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 prawem teorii odkształceń.  
Wpływ deformacji od ścinania został wzięty pod uwagę.

Obciążenia standardowe

Obciążenie stałe

Dach 500 N/m²  
Ściana 300 N/m²  
Sufit 500 N/m²  
Pas dolny wystawiony 300 N/m²

Dodany został ciężar własny

Obciążenie zmienne

ID	Typ	Wartość N/m²	Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Dystrybucja mm
OZ1	Pas dolny	300	6	-1739	7	120	6441

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

Obciążenie wiatrem

Kategoria terenu 1. Otwarty bez przeszkód  
qp(z) 785 N/m²  
Szerokość budynku 8300 mm  
Wysokość budynku 7000 mm  
Długość budynku 16000 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

Dodatkowe obciążenie liniowe

Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Wartość N/m	Węzeł Numer	Odsunięcie mm	Wartość N/m	Metoda	Kierunek	Przypadek obciążenia	Pas
1	0	2299	6	-1300	0	Obciążenie dodatkowe	Pionowo (Rzutowany)	Obciążenie śniegiem	Pas górny
1	0	2299	6	-1300	0	Obciążenie dodatkowe	Pionowo (Rzutowany)	Obciążenie śniegiem	Pas górny
1	0	2299	6	-1300	0	Obciążenie dodatkowe	Pionowo (Rzutowany)	Obciążenie śniegiem	Pas górny
1	0	2299	6	-1300	0	Obciążenie dodatkowe	Pionowo (Rzutowany)	Obciążenie śniegiem	Pas górny
1	0	2299	6	-1300	0	Obciążenie dodatkowe	Pionowo (Rzutowany)	Obciążenie śniegiem	Pas górny

Limity sprawdzenia ugięcia

Przypadek obciążenia: Złożony

Sytuacja	Sprawdzenie	Globalny	Lokalny	Jednostka
Winst	Podpora - poziomy przes.	-	-	mm
Winst	Pas górny nie poddasze	300	300	L/x
Winst	Pas dolny nie poddasze	300	300	L/x
Winst	Wspornik	150	150	L/x
Winst	Pionowe przem. okapu	150	150	L/x
Winst	Absolute global	350	-	L/x
Wfin	Podpora - poziomy przes.	-	-	mm
Wfin	Pas górny nie poddasze	300	300	L/x
Wfin	Pas dolny nie poddasze	300	300	L/x
Wfin	Wspornik	150	150	L/x
Wfin	Pionowe przem. okapu	150	150	L/x

Max ugięcie

Przypadek obciążenia: Złożony

Sytuacja	KO	Długość mm	Dozwolone L/X	Aktualnie mm	L/X	mm
Winst	1002:1	8428	300	28,1	747	11,3
Winst	1002:1	-	-	7	-	2,3
Wfin	1002:2	8428	300	28,1	563	15
Wfin	1002:2	-	-	7	-	3,2

Parametry tarcicy

Grupa tarcicy	Węzły	Przekrój poprzeczny mm	Klasa	Stężenie mm/szt.	SSI %	KO Nr	CSI %	KO Nr	Typ CSI
Krzyżulec	4-11	45x95	C24	Brak	3	22	11	22	Maks. złożony CSI
Pas górny Prawy	1-6	45x195	C24	345	47	4	93	4	Maks. złożony CSI
Pas dolny	6-7	45x170	C24	3000	64	4	74	4	Maks. złożony CSI
Słupek końcowy Prawy	2-8	45x95	C24	1247	12	674:17	100	4	Maks. złożony CSI
Krzyżulec	2-9	45x95	C24	Brak	5	4	59	4	Maks. złożony CSI
Krzyżulec	5-11	45x95	C24	Brak	3	4	12	4	Maks. złożony CSI
Krzyżulec	3-9	45x120	C24	Brak	2	1	99	4	Maks. złożony CSI
Krzyżulec	4-10	45x95	C24	Brak	2	4	43	4	Maks. złożony CSI
Krzyżulec	3-10	45x95	C24	Brak	1	1	22	4	Maks. złożony CSI
Pas górny Prawy	5-6	45x95	C24		12	4	24	4	Maks. złożony CSI

Łącznik

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

Max tolerancja położenia łącznika: 5 mm  
Max efektywna rozpiętość przy podnoszeniu: 8275 mm

Węzeł Numer	Łącznik Typ	Rozmiar Szerokość	Długość	CSI %
2	GNA20	154	246	97
3	GNA20	132	246	89
4	GNA20	132	143	71
5	GNA20	154	143	82
6:1	GNA20	105	205	98
6:2	T150	124	205	100
6:3	T150	88	245	78
8	GNA20	76	143	98
9	T150	145	245	93

Węzeł	Łącznik	Rozmiar	CSI	
Numer	Typ	Szerokość	Długość	%
10	GNA20	132	205	79
11	GNA20	105	143	39
s1	T150	145	144	49
s2	T150	145	245	88

Obciążenie skupione w każdej kombinacji obciążeń (SGN)

Węzeł	KO	Grupa tarcicy	Odsunięcie	Pion.	Poz.	Moment	Typ obciążenia
Numer	Nr		mm	N	N	kNm	
6	21	Pas górny Prawy	-3284	1500			Obciążenie człowiekiem
6	22	Pas dolny	-2309	1500			Obciążenie człowiekiem

Maks/Min reakcje podporowe (SGN)

Węzeł	Kier.	Stale	KO	Dług.	KO	Śred.	KO	Krót.	KO	Chwi.	KO
Numer		N		N		N		N		N	
7	POZ.	Max	0 -	0 -	0 -	791	674:5	0	-		
		Min	0 -	0 -	0 -	-2523	674:1	0	-		
7	PION.	Max	5624 1	0 -	18180 4	18475	672:21	6168	22		
		Min	5624 1	0 -	10566 506:1	1245 5		5308	21		
a1	PION.	Max	5634 1	0 -	13419 4	13393	672:21	6735	22		
		Min	5634 1	0 -	7669 506:1	1338 5		5760	21		

Wiązar

Węzeł	Aktualnie	Wymag.	szerokość	KO	Wymag.	pow. efektywna	kc90	fc,k	Wytrzymałość drewna	CSI
Numer	mm		mm			mm²		N/mm²	N	%
7	250		116 4			7898	1,50	2,5	29077	62,6
a1	250		70 4			5828	1,50	2,5	32192	41,7

Max ugięcie (SGU)

Przypadek obciążenia: Złożony

Sytuacja	Element	Kombinacja obciążeń	Deformacja	Deformacja
	Węzły		Pionowo	Poziomo
			mm	mm
Winst	4-5	1002:1	10	0,5
Winst	s2	1002:1	9,5	1,1
Winst	s2-11	1002:1	9,5	1
Winst	11	1002:1	9,4	0,9
Winst	10-11	1002:1	9,4	0,9
Winst	5-11	1002:1	9,4	0,9
Wfin	4-5	1002:2	13,2	0,7
Wfin	s2	1002:2	12,7	1,5
Wfin	s2-11	1002:2	12,7	1,3
Wfin	a1-s2	1002:2	12,7	1,5
Wfin	11	1002:2	12,6	1,2
Wfin	5-11	1002:2	12,6	1,2

Maks/Min reakcje podporowe (SGU)

Węzeł	KO	Kier.	Reakcja podporowa
Numer			N
7	1113:5:1	POZ. Max	528
	1113:1:1	Min	-1682
7	1002:1	PION. Max	13099
	1000:1	Min	4166
a1	1002:1	PION. Max	9927
	1113:1:1	Min	3524