PROJEKT TECHNICZNY

NAZWA ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO	Budynek mieszkalny jednorodzinny wolnostojący -Wariant 3: Trudniejsze warunki gruntowe-
ADRES I KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO	……... ……... Kategoria obiektu budowlanego: I
IDENTYFIKATOR DZIAŁEK EWIDENCYJNYCH	……
INWESTOR	……... ……...

ZAKRES OPRACOWANIA	IMIĘ I NAZWISKO PROJEKTANTA/ SPECJALNOŚĆ	DATA	PODPIS
KONSTRUKCJA	mgr inż. **Mariusz Boks** Specjalność: konstrukcyjno-budowlana NR UPRAWNIEŃ: **WKP/0258/POOK/11**	03.2022 r.	PODPIS ZAUFANY MARIUSZ **BOKS** 28.04.2022 13:18:17 [GMT+2] Dokument podpisany elektronicznie podpisem zaufanym

SPIS TREŚCI
DO PROJEKTU TECHNICZNEGO

NR RYS.	NAZWA	NR STR.
	CZĘŚĆ OPISOWA	3-6
	WYNIKI OBLICZEŃ	7-17
	CZĘŚĆ RYSUNKOWA	
K.1	RZUT FUNDAMENTÓW 1:50	18
K.2	RZUT KONSTRUKCJI PRZYZIEMIA 1:50	19
K.3	RZUT KONSTRUKCJI DACHU	20
K.4	WIĄZARY DREWNIANE	21
K.5	POZ.PF1 – ZBROJNE DOLNE PŁYTY FUND. 1:50	22
K.6	POZ.PF2 – ZBROJNE GÓRNE PŁYTY FUND. 1:50	23
	DOKUMENTY DOŁĄCZONE DO PROJEKTU	
	Kopia decyzji o nadaniu projektantowi uprawnień budowlanych	24-25
	Kopia zaświadczenia o przynależności projektanta do właściwej izby samorządu zawodowego	26
	Oświadczenie projektanta podstawie art. 34 ust. 3d pkt. 3 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. – Prawo Budowlane	27

CZĘŚĆ OPISOWA DO PROJEKTU TECHNICZNEGO

1. PODSTAWA OPRACOWANIA

- Wytyczne inwestora;
- Eurokody;
- Podkłady architektoniczo-budowlane;

2. PRZEDMIOT OPRACOWANIA

Przedmiotem opracowania jest projekt techniczny konstrukcji budynku mieszkalnego jednorodzinnego wolnostojącego.

3. OPIS KONSTRUKCJI PROJEKTOWANEGO BUDYNKU

Projektuje się prosty budynek parterowy o tradycyjnej konstrukcji murowanej, z dwuspadowym dachem o konstrukcji drewnianej wykonanej z prefabrykowanych wiązarów dachowych w systemie płytek kolczastych. Posadowienie budynku za pośrednictwem żelbetowej płyty fundamentowej.

4. ZAŁOŻENIA PRZYJĘTE DO OBLICZEŃ

- Warunki gruntowe – proste
- Kategoria geotechniczna – I
- Strefa obciążenia śniegiem – III
- Strefa obciążenia wiatrem - I

5. NORMY PRZYJĘTE DO OBLICZEŃ

- Eurokod 1 – Oddziaływania na konstrukcje (PN-EN 1991);
- Eurokod 2 – Projektowanie konstrukcji z betonu (PN-EN 1992);
- Eurokod 5 – Projektowanie konstrukcji drewnianych (PN-EN 1995);
- Eurokod 6 – Projektowanie konstrukcji murowych (PN-EN 1996);
- Eurokod 7 – Projektowanie geotechniczne (PN-EN 1997);

NORMY PRZYJĘTE DO OBLICZEŃ

- Eurokod 1 – Oddziaływania na konstrukcje (PN-EN 1991);
- Eurokod 2 – Projektowanie konstrukcji z betonu (PN-EN 1992);
- Eurokod 5 – Projektowanie konstrukcji drewnianych (PN-EN 1995);
- Eurokod 6 – Projektowanie konstrukcji murowych (PN-EN 1996);

6. GEOTECHNICZNE WARUNKI POSADOWIENIA

WARUNKI GRUNTOWE

Do obliczeń fundamentów przyjęto posadowienie na gruntach o małej nośności. Z uwagi na brak informacji o przyszłej lokalizacji obiektu, w obliczeniach wprowadzono limit naprężeń pod fundamentem o wartości 150 kPa.

WARUNKI WODNE

Przyjęto, że woda gruntowa znajduje się poniżej poziomu posadowienia budynku.

KATEGORIA GEOTECHNICZNA

Budowę budynku mieszkalnego jednorodzinnego zaliczono do I kategorii geotechnicznej

SPOSÓB POSADOWIENIA BUDYNKU

Przyjęto posadowienie bezpośrednie za pośrednictwem płyty fundamentowej.

UWAGA:
JEŻELI WARUNKI GEOTECHNICZNE W PLANOWANEJ LOKALIZACJI INWESTYCJI BĘDĄ MNIEJ KORZYSTNE NIŻ ZAŁOŻONE W NINIEJSZYM PROJEKCIE WYMAGANA JEST WERYFIKACJA POSADOWIENIA PRZEZ OSOBĘ Z ODPOWIEDNIMI UPRAWNIENIAMI;

7. ROZWIĄZANIA MATERIAŁOWE

KONSTRUKCJE ŻELBETOWE
- klasa betonu: C20/25;
- klasa stali: A-IIIN (RB500W);

KONSTRUKCJE DREWNIANE
- klasa drewna: C24;

KONSTRUKCJE MUROWE
- ściany fundamentowe: bloczki betonowe klasy 15 MPa;
- ściany konstrukcyjne: bloczki silikatowe drążone klasy 15 MPa;

8. OPIS ELEMENTÓW KONSTRUKCJI

POZ.PF1 – PŁYTA FUNDAMENTOWA
Zaprojektowano płytę fundamentową z betonu klasy C20/25. Grubość płyty wynosi 25cm. Płytę należy zbroić dołem i górą siatką z prętów Ø10 A-IIIN. Szczegóły zbrojenia według rysunków wykonawczych. Grubość otulenia betonem prętów dolnych wynosi 5 cm, grubość otulenia betonem prętów górnych wynosi 3 cm. Płytę fundamentową należy wykonać na warstwie podbetonu klasy C8/10 gr. minimum 10 cm.

ŚCIANY FUNDAMENTOWE
Ściany fundamentowe należy murować z bloczków betonowych klasy 15 MPa na zaprawie cem. klasy M10. Izolacja przeciwwilgociowa ścian wg projektu architektury.

ŚCIANY KONSTRUKCYJNE
Ściany konstrukcyjne grubości 24 cm oraz 18 cm należy murować z bloczków silikatowych klasy 15 MPa (I kategoria elementów murowych, 1 grupa elementów murowych) na cienkowarstwowej zaprawie klejowej.

NADPROŻA PREFABRYKOWANE
Nad otworami drzwiowymi i okiennymi zaprojektowano nadproża prefabrykowane strunobetonowe typu SBN120/120.

WIENIEC W1.1
Zaprojektowano wieniec żelbetowy szerokości 24 cm i wysokości 24cm. Wieniec należy wykonać z betonu klasy C20/25 i zbroić podłużnie sześcioma prętami (po 3 pręty po bokach wieńca) Ø12 A-IIIN (RB500W) oraz poprzecznie strzemionami Ø6 A-IIIN (RB500W) w rozstawie 25cm. Otulina zbrojenia podłużnego 3 cm.

WIENIEC W1.2
Zaprojektowano wieniec żelbetowy szerokości 18 cm i wysokości 24cm. Wieniec należy wykonać z betonu klasy C20/25 i zbroić podłużnie czterema prętami Ø12 A-IIIN (RB500W) oraz poprzecznie strzemionami Ø6 A-IIIN (RB500W) w rozstawie 25cm. Otulina zbrojenia podłużnego 3 cm.

WIENIEC W2.1

Zaprojektowano wieniec żelbetowy na ścianach szczytowych. Szerokość wieńca wynosi 24 cm, wysokość 24cm. Wieniec należy wykonać z betonu klasy C20/25 i zbroić podłużnie czterema prętami Ø12 A-IIIN (RB500W) oraz poprzecznie strzemionami Ø6 A-IIIN (RB500W) w rozstawie 25cm. Otulina zbrojenia podłużnego 3 cm.

POZ.BW1 – BELKO-WIENIEC

Zaprojektowano belko-wieniec żelbetowy szerokości 18 cm i wysokości 24cm. Wieniec należy wykonać z betonu klasy C20/25 i zbroić podłużnie dołem dwoma prętami Ø12 A-IIIN (RB500W), podłużnie górą dwoma prętami Ø12 A-IIIN (RB500W) oraz poprzecznie strzemionami Ø6 A-IIIN (RB500W) w rozstawie 15cm. Otulina zbrojenia podłużnego 3 cm. Pręty podłużne należy łączyć z prętami wieńca W1.2.

9. KONSTRUKCJA DACHU

Zaprojektowano dach dwuspadowy o konstrukcji z drewnianych wiązarów kratowych. Wiązary należy wykonać z drewna sosnowego klasy C24. Projekt wykonawczy konstrukcji dachu oraz wykonanie wiązarów drewnianych należy zlecić w specjalistycznym zakładzie prefabrykacji. Połączenia w węzłach wiązarów kratowych projektuje się na płytki kolczaste. Elementy drewniane zabezpieczyć ogniowo oraz biologicznie środkami chemicznymi.

10. OBCIĄŻENIA PRZYJĘTE DO OBLICZEŃ

A. OBCIĄŻENIA STAŁE

OBCIĄŻENIE STAŁE NA PAS GÓRNY KRATOWNICY

Warstwa obciążenia	Obciążenie char. [kN/m2]
- dachówka ceram. + łaty + kontrłaty + membrana	0,70
- wełna mineralna gr. 30 cm	0,18
- stężenia	0,04
- panele fotowoltaiczne	0,20
RAZEM:	1,12

OBCIĄŻENIE STAŁE NA PAS DOLNY KRATOWNICY

Warstwa obciążenia	Obciążenie char. [kN/m2]
- wełna mineralna gr. 30 cm	0,18
- płyta g-k na ruszcie	0,15
- instalacyjne	0,10
RAZEM:	0,43

DODATKOWE NA PAS DOLNY NA SZEROKOŚCI STRYCHU

Warstwa obciążenia	Obciążenie char. [kN/m2]
- podłoga np. z płyt osb na legarach:	0,40
RAZEM:	0,40

ŚCIANA KONSTRUKCYJNA gr. 24 cm

Warstwa obciążenia	Obciążenie char. [kN/m2]
- wykończenie zewnętrzne	0,30
- ściana z bloczków silikatowych gr. 24 cm	4,32
- wykończenie wewnętrzne	0,30
RAZEM:	4,92

ŚCIANA KONSTRUKCYJNA gr. 18 cm

Warstwa obciążenia	Obciążenie char. [kN/m2]
- wykończenie zewnętrzne	0,30
- ściana z bloczków silikatowych gr. 18 cm	3,24
- wykończenie wewnętrzne	0,30
RAZEM:	3,84

B. UŻYTKOWE

- Przyjęto obciążenie użytkowe strychu: 1,5 kN/m2

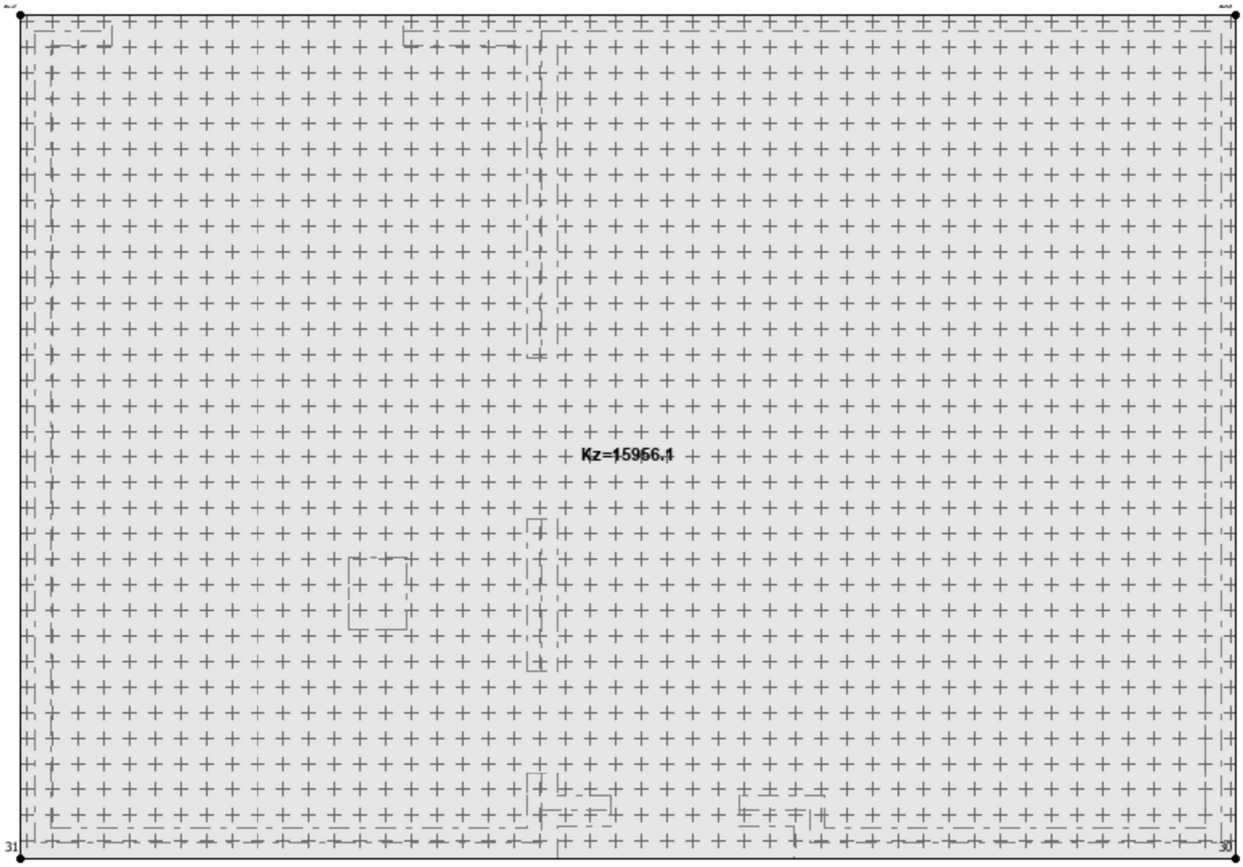
11. UWAGI KOŃCOWE

- Prace budowlane prowadzić pod kierunkiem osób uprawnionych, zgodnie z „Warunkami technicznymi wykonywania i odbioru robót budowlanych” oraz zgodnie ze sztuką budowlaną;
- Wszystkie roboty budowlano – montażowe, a także odbiór robót należy wykonać zgodnie z obowiązującymi normami, instrukcjami, przepisami BHP i Prawem Budowlanym;

WYNIKI OBLICZEŃ

POZ.PF1 – PŁYTA FUND.

Model:



Przekroje:

Nazwa	Grubość	Mimośród
25cm	0.25 [m]	0.0 [m]

Materiał:

C20/25

Właściwość	Wartość	Jednostka
E_cm	30.0	[GPa]
G_cm	12.5	[GPa]
ν	0.2	[-]
ρ	2.5	[t/m³]
αT	1e-05	[1/K]
f_ck	20.0	[MPa]
f_ck_cube	25.0	[MPa]
f_cm	28.0	[MPa]
f_ctm	2.2	[MPa]
f_ctk_0_05	1.5	[MPa]
f_ctk_0_95	2.9	[MPa]
ε_c1	0.002	[-]
ε_cu1	0.0035	[-]
ε_c2	0.002	[-]
ε_cu2	0.0035	[-]
n	2.000	[-]
ε_c3	0.00175	[-]
ε_cu3	0.0035	[-]

Podpory:

Podłoże-1

Właściwość	Wartość	Jednostka
Obiekt	Powierzchnia 1	
Kz	15956.09	[kN/m³]
Układ	(0.0, 0.0) ∠0.0°	

Stal zbrojeniowa:

RB500W (A)

Właściwość	Wartość	Jednostka
E	200.0	[GPa]
ρ	7.85	[t/m³]
αT	1.2e-05	[1/K]
f_yk	500.0	[MPa]
f_yd	434.78	[MPa]
f_tk	550.0	[MPa]
e_uk	0.025	[-]

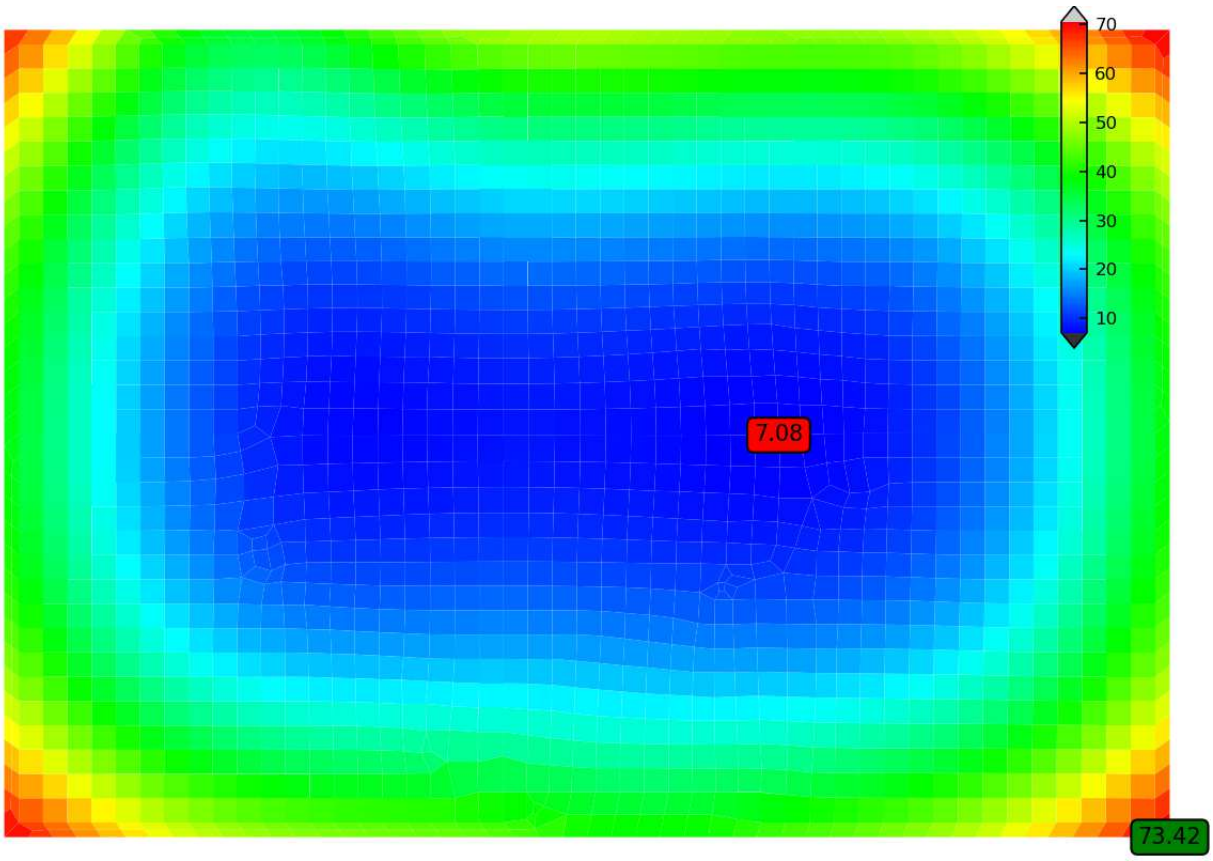
Parametry wymiarowania dla powierzchni:

Domyśle parametry

Właściwość	Wartość	Jednostka
Klasa zbrojenia	RB500W (A)	
Kierunek uprzywilejowany	X	
ϕtop,x	10	[mm]
ϕgóra,y	10	[mm]
ϕbottom,x	10	[mm]
ϕdół,y	10	[mm]
Symetryczne	Nie	
Zbrojenie górne	-	
Zbrojenie dolne	-	
Otulina górą	30.0	[mm]
Otulina dołem	50.0	[mm]
Charakter obciążenia	Długotrwałe	
Maksymalne rozwarcie rys	0.2	[mm]
Współczynnik pełzania	2.000	[-]

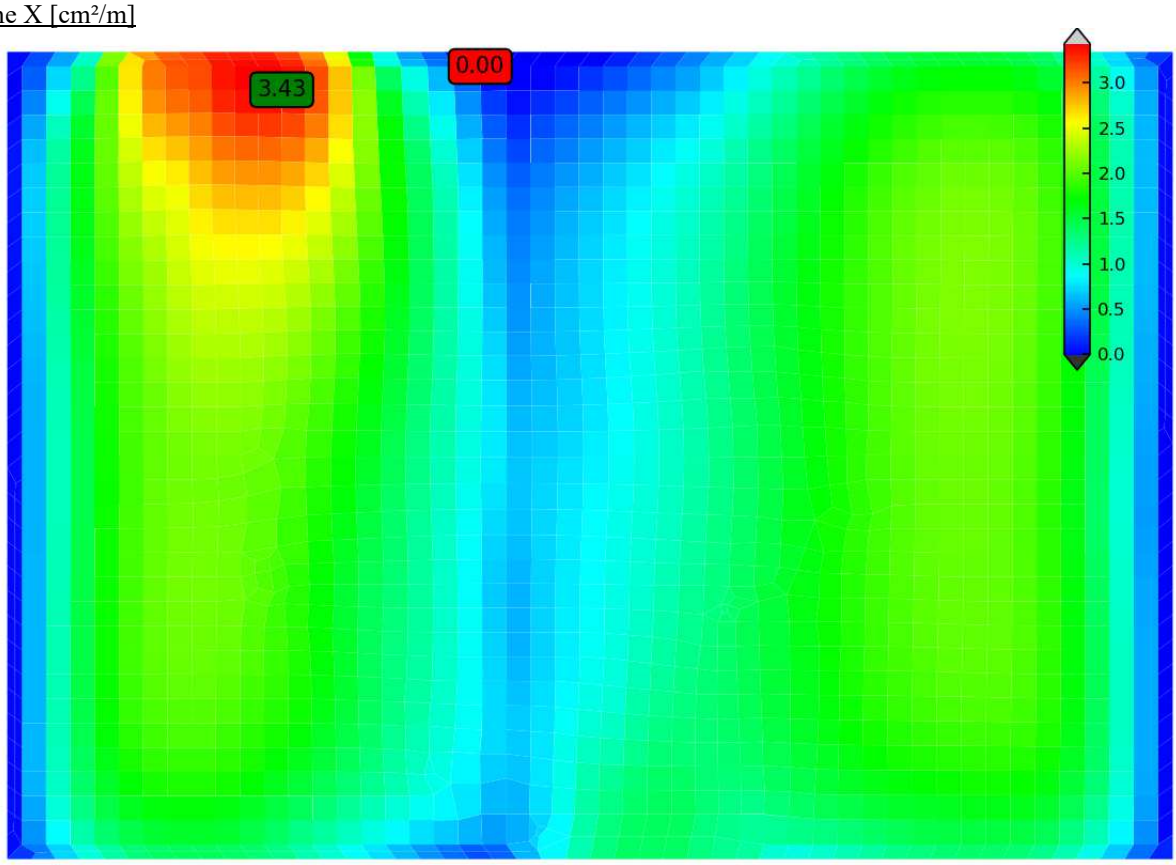
Mapy odporu gruntu

Rz [kN/m²]

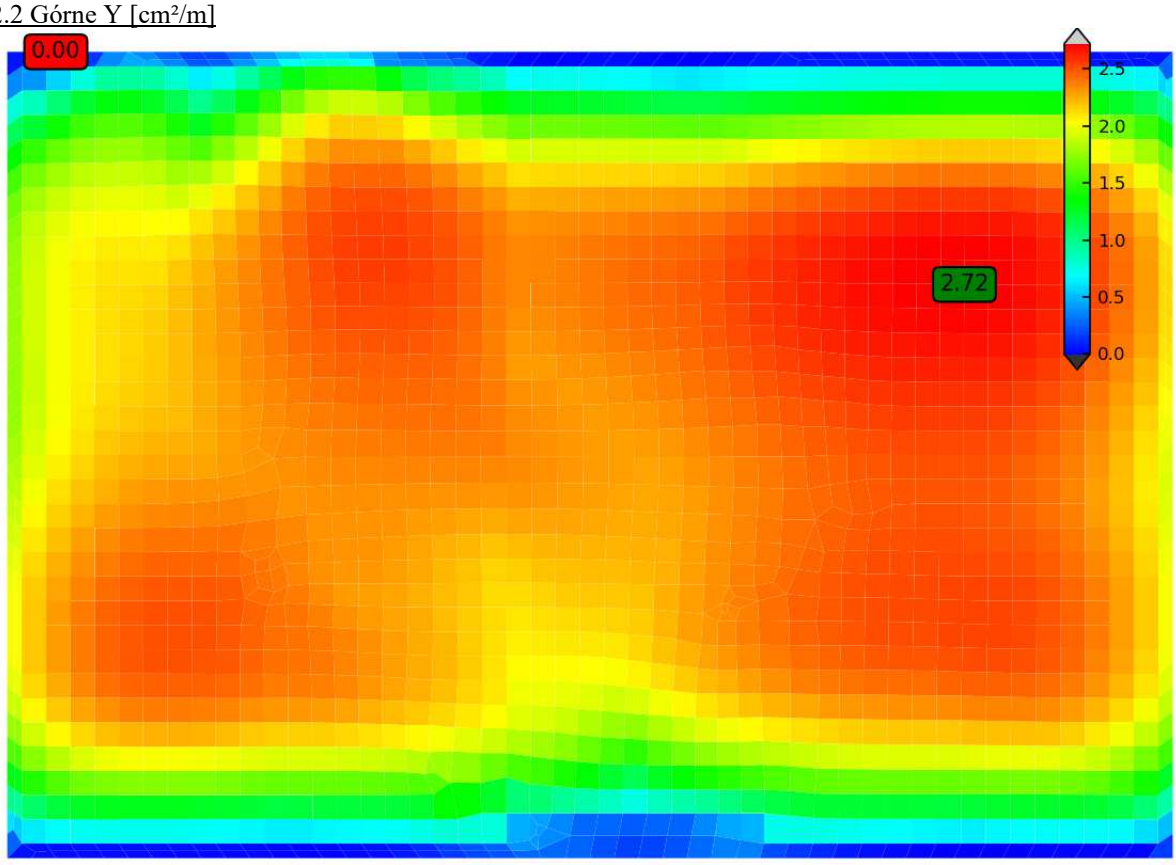


Zbrojenie obliczeniowe

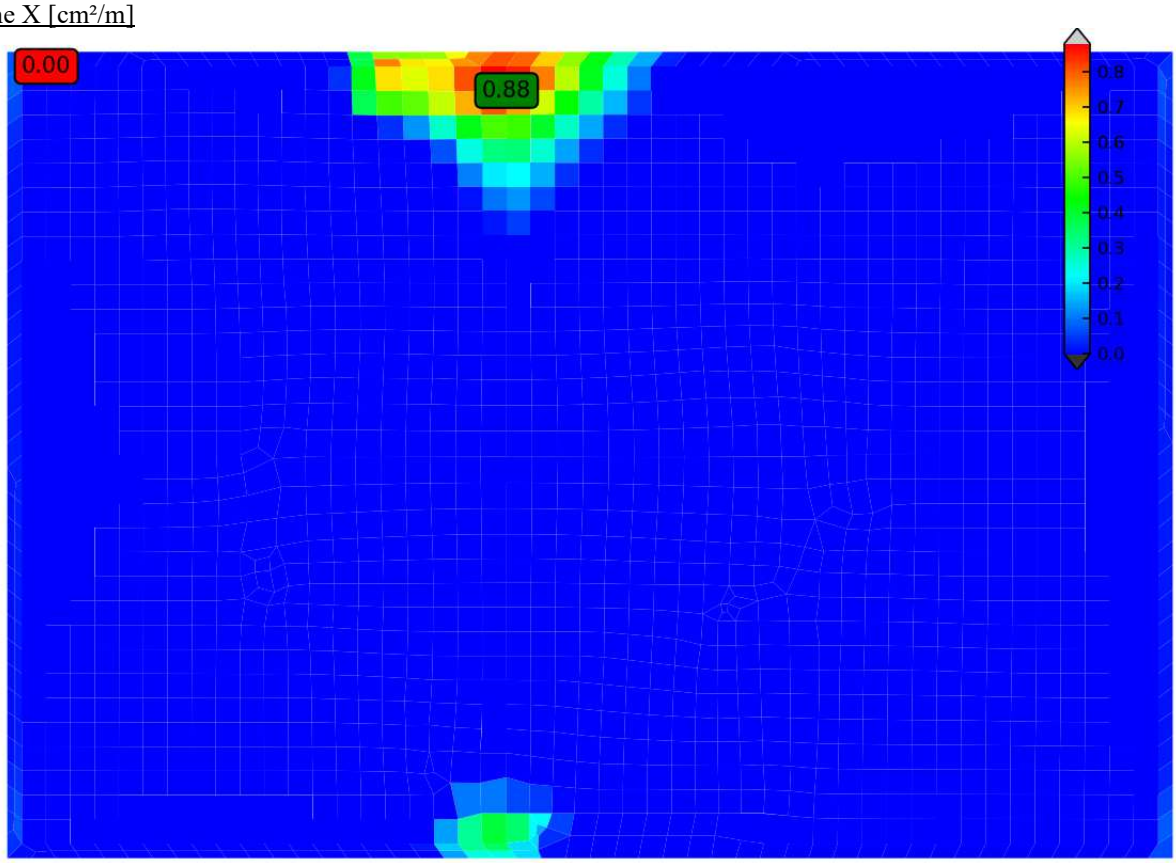
Górne X [cm²/m]



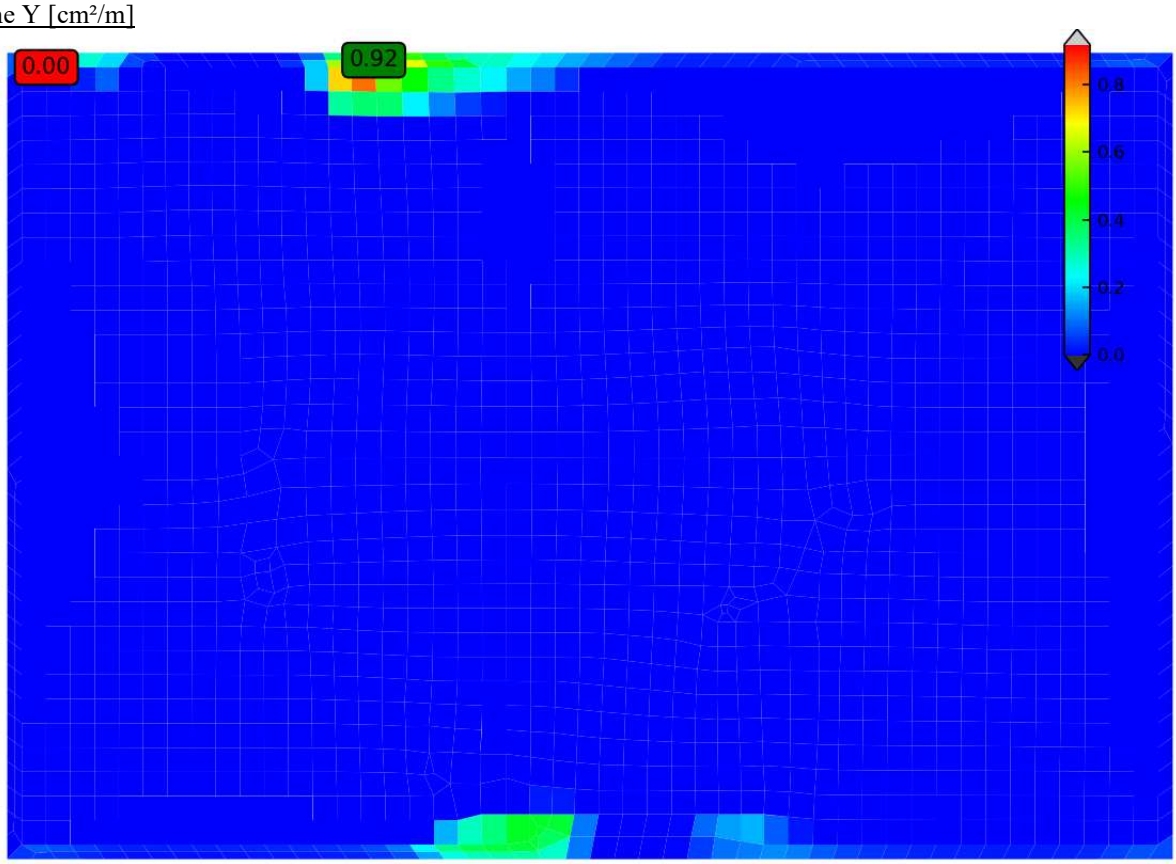
2.1.2.2 Górne Y [cm²/m]



Dolne X [cm²/m]

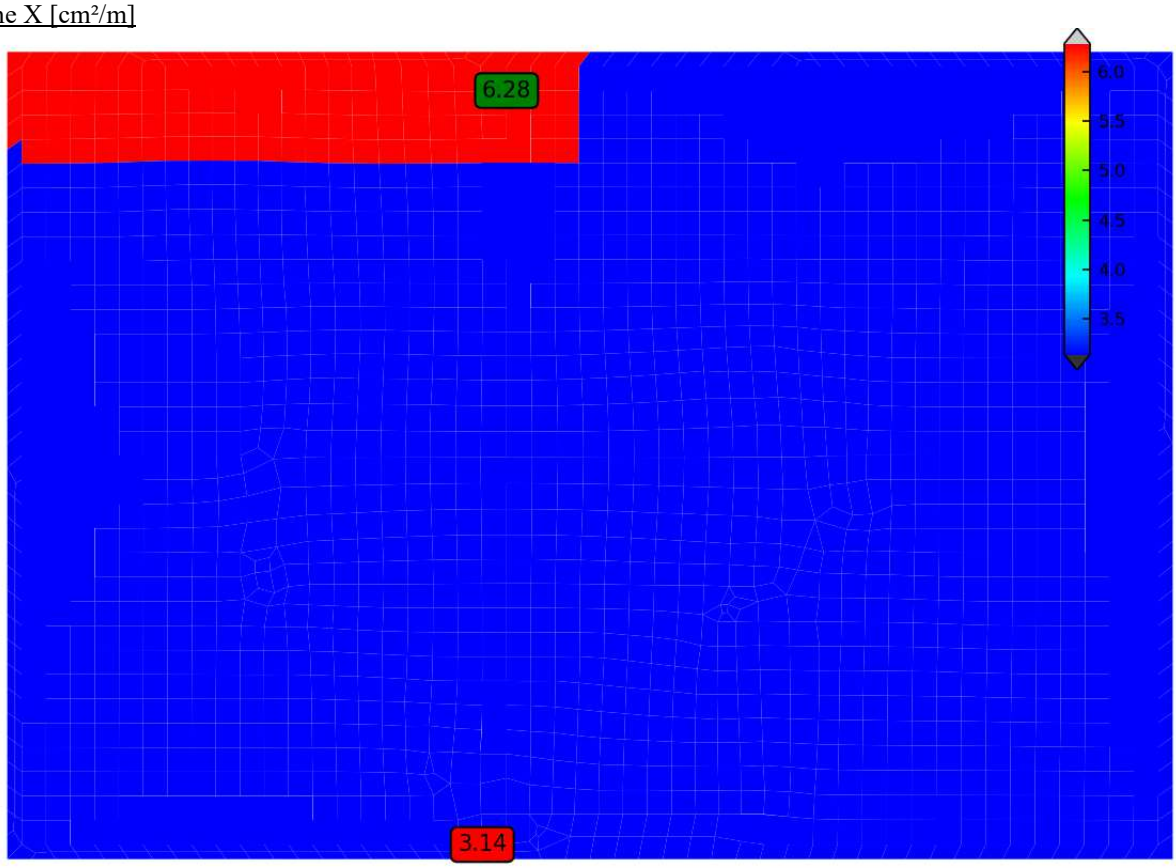


Dolne Y [cm²/m]

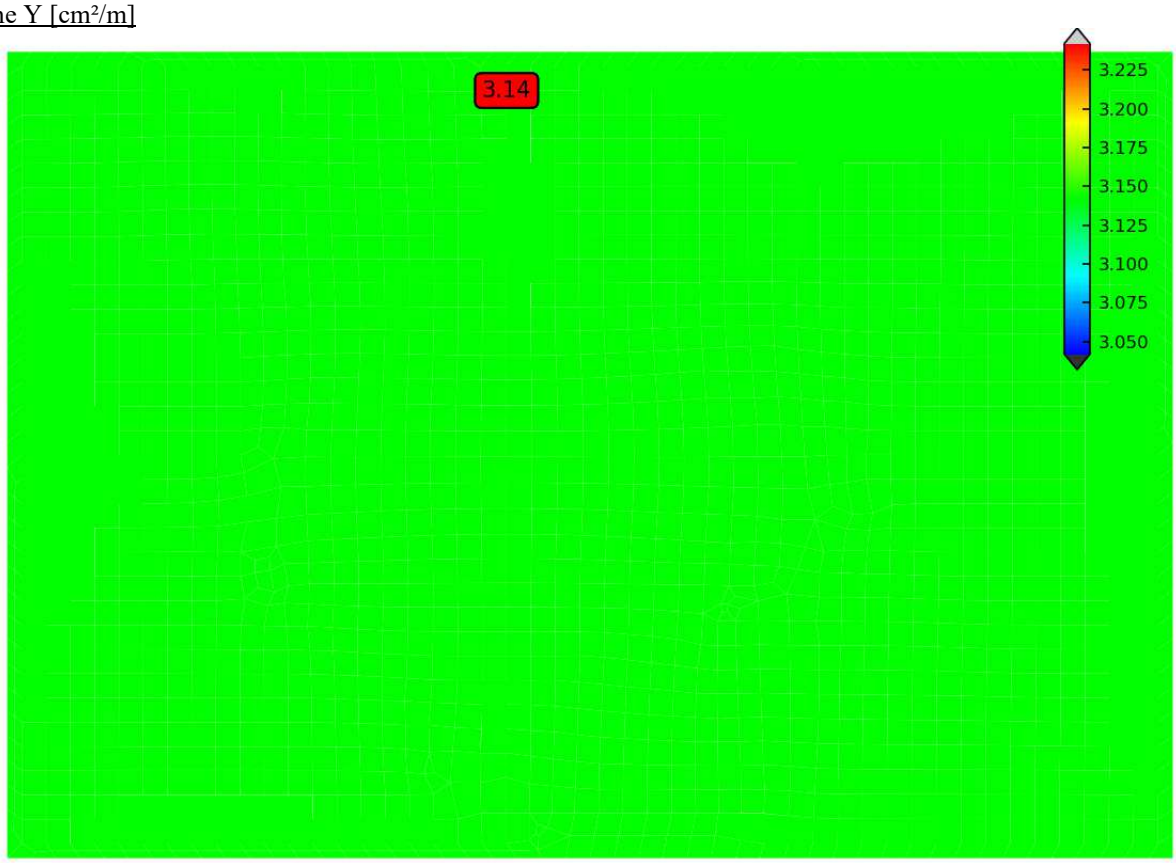


Zbrojenie zdefiniowane:

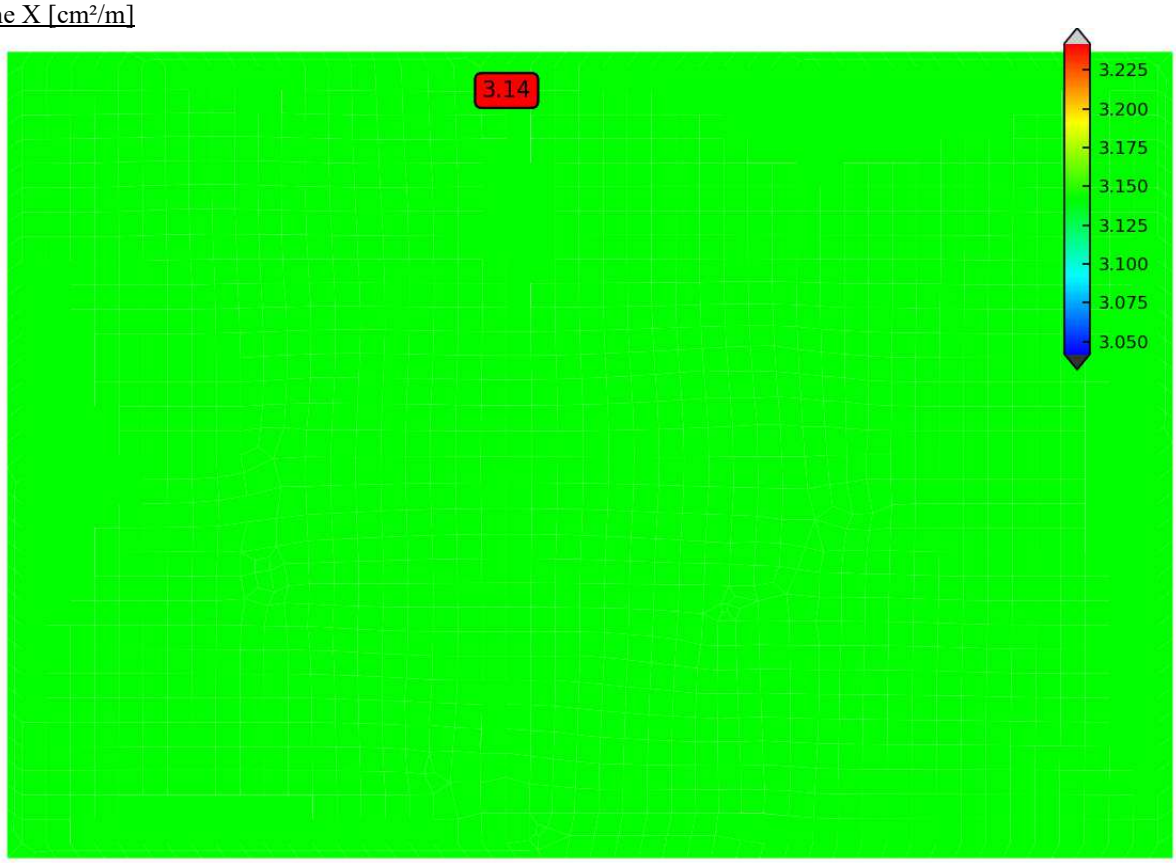
Górne X [cm²/m]



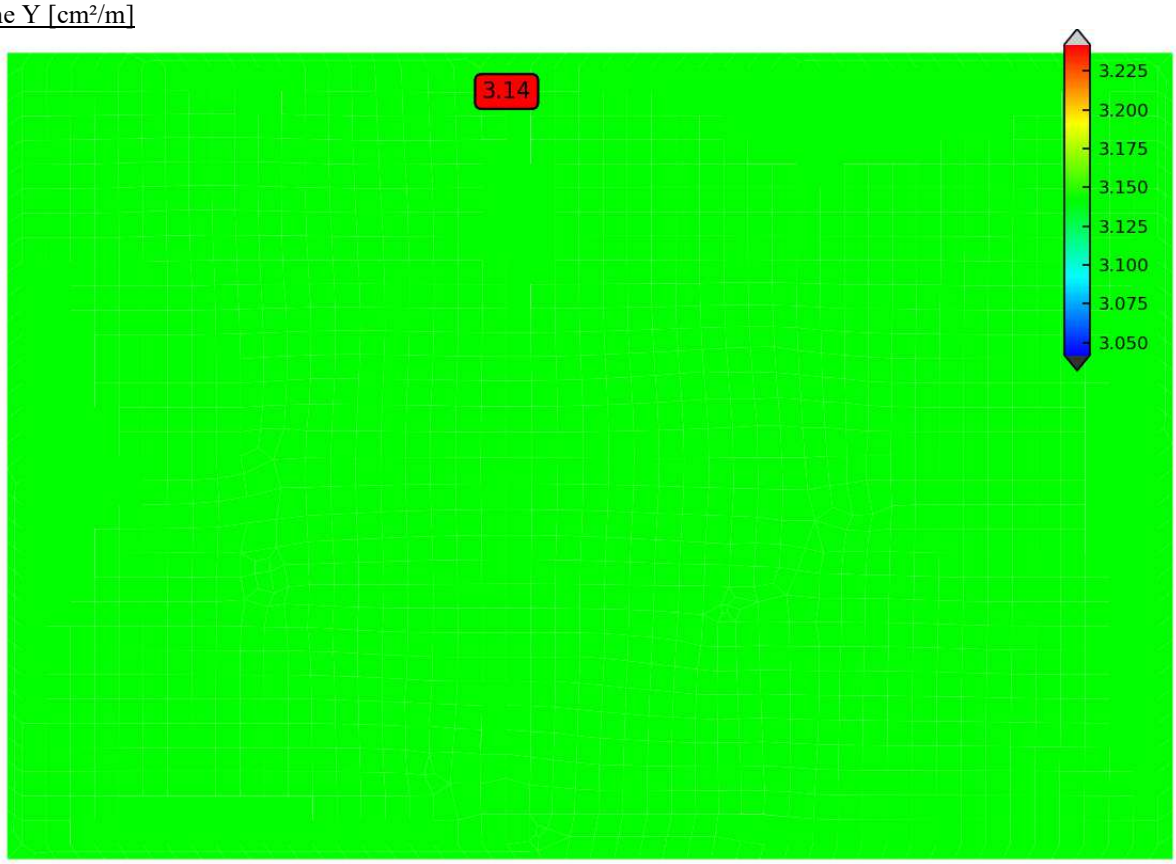
Górne Y [cm²/m]



Dolne X [cm²/m]

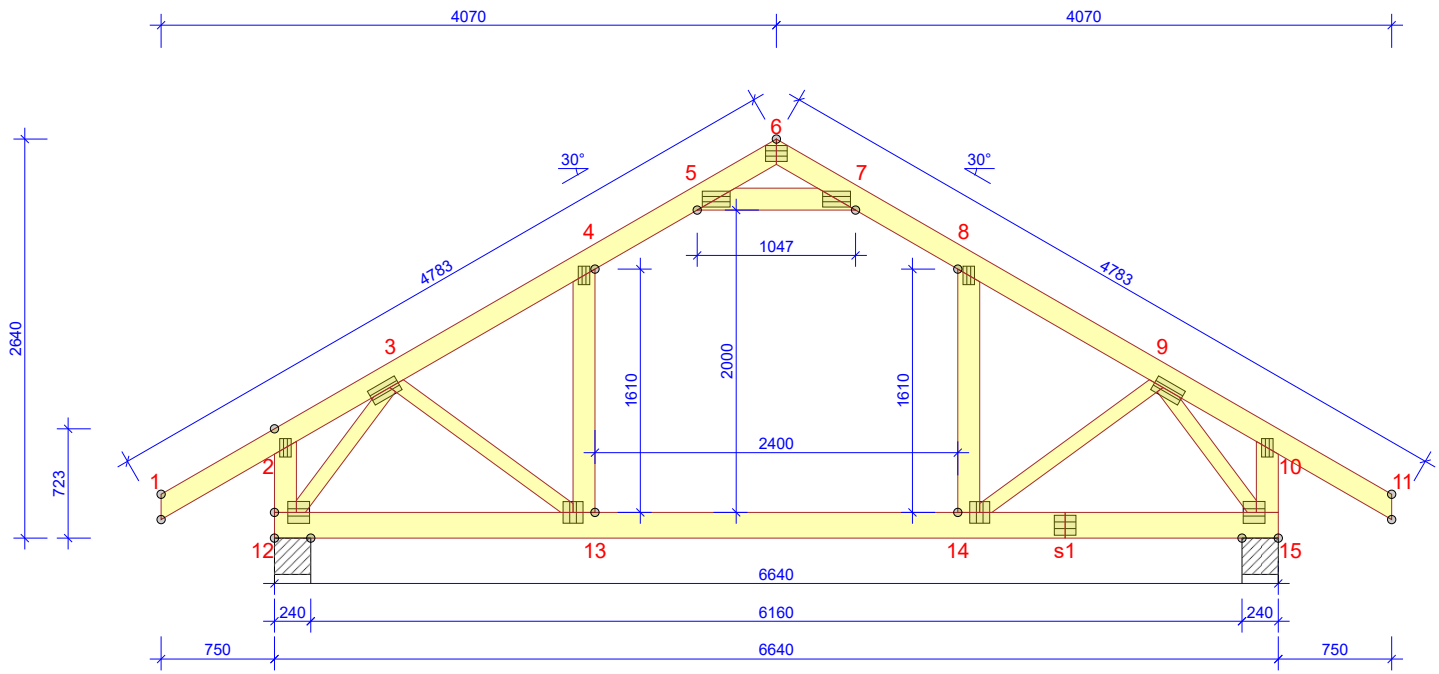


Dolne Y [cm²/m]



G1a - 5szt.

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



WYTYCZNE OGÓLNE

KONSTRUKCJA ZOSTAŁA OBLICZONA PRZY UŻYCIU PROGRAMU KOMPUTEROWEGO "MITEK PAMIR",
Pamir Projekt - LICENSE: 14206
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):	83
ROZSTAW WIĄZARÓW (mm):	1000
WSPÓŁCZYNNIK REDYSTRYBUCJI OBCIĄŻEŃ:	1
KLASA KONSEKWENCJI:	CC2
KLASA UŻYTKOWANIA:	2 = 65% <= WW < 85%
STĘŻENIA: ZOBACZ TABELĘ TARCICY	

OBCIĄŻENIA (N/m²)

STREFA ŚNIEGOWA:	3
OBC. ŚNIEGIEM (Sk, 300 m n.p.m.):	1200 N/m²
OBC. WIATREM (qp(z)):	610 N/m²
OBC. ZMIENNE WEWNĄTRZ POMIESZCZENIA:	1500
OBCIĄŻENIE ZMIENNE OD ŚCIAN DZIAŁOWYCH:	500
OBC. STAŁE NA DACHU:	1120
OBC. STAŁE NA POCHYŁYM SUFICIE PODDASZA:	250
OBCIĄŻENIE STAŁE POD OKAPEM:	300
OBC. STAŁE NA SUFICIE:	430
OBC. STAŁE NA PODŁODZE PODDASZA:	400
OBC. STAŁE NA SUFICIE PODDASZA:	250
OBC. STAŁE NA SŁUPKU PODDASZA:	250
OBC. STAŁE NA ŚCIANIE:	300
DODANO CIĘŻAR WŁASNY	

REAKCJE PODPOROWE (N) (SGN)

WĘZEŁ nr	KIER.	KO S/D MAX	KO Ś MAX	KO K MAX	KO K MIN	KO CH MAX	P-SZER mm
12	POZ.	0	0	-2096	-	0	
12	PION.	11558	18206	18695	6130	13624	116
15	PION.	11558	18206	18695	6130	12565	116

MAX UGIĘCIE (mm) (SGU)

WĘZEŁ nr	PION.	POZ.	KO NR
13-14	12,7	0,4	1002:2 (Wfin)
3-4	8,8	6,4	1113:3:2 (Wfin)
4	8,3	6,5	1113:3:2 (Wfin)

UGIĘCIA W INN. PUNKTACH - ZOBACZ WYDR. OBLICZEŃ

TARCICA GRUBOŚĆ 45 mm

WIĄZAR-OD - DO	WYSOKOŚĆ mm	KLASA	STĘŻENIE mm/szt.	CSI %
1-6	145	C24	345	92
6-11	145	C24	345	90
12-15	170	C24	3000	85
2-12	145	C24	469	17
10-15	145	C24	469	17
5-7	145	C24	Brak	36
4-13	145	C24	Brak	13
8-14	145	C24	Brak	13
3-12	95	C24	Brak	76
3-13	95	C24	Brak	21
9-14	95	C24	Brak	24
9-15	95	C24	Brak	76

ŁĄCZNIKI - BEZ ZŁ. NA DŁUG.

WĘZEŁ nr	PŁYTKA TYP	SZER. mm	DLUG. mm	CSI %
2	GNA20	76	122	55
3	GNA20	105	205	93
4	GNA20	76	122	76
5	GNA20	105	184	86
6	GNA20	105	143	27
7	GNA20	105	184	86
8	GNA20	76	122	71
9	GNA20	105	205	93
10	GNA20	76	122	55
12	T150	145	144	95
13	GNA20	132	143	97
14	GNA20	132	143	94
15	T150	145	144	95

TOLERANCJA POŁOŻENIA ŁĄCZNIKA: 5 mm

ŁĄCZNIKI - ZŁ. NA DŁUG.

WĘZEŁ nr	PŁYTKA TYP	SZER. mm	DLUG. mm	CSI %
s1	GNA20	132	143	69

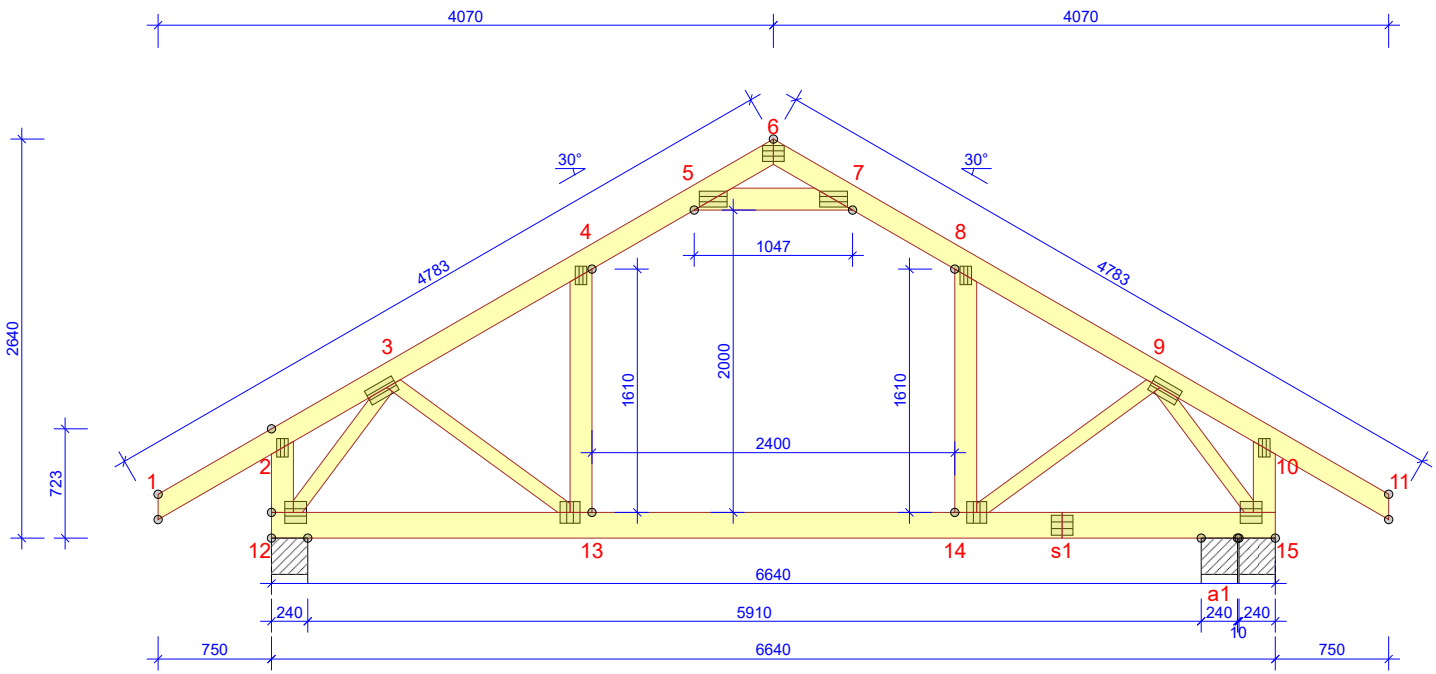
© Rysunek jest chroniony prawem autorskim i nie może byc kopiowany, rozprowadzany lub wykorzystywany w inny sposób bez zgody autora.

	NAZWA OBIEKTU	Budynek mieszkalny jednorodzinny wolnostojący	
	ADRES OBIEKTU		
TYTUŁ RYSUNKU	Wiązar prefabrykowany G1		
PROJEKTOWAŁ	mgr inż. Mariusz Boks		SKALA: 1:50
OPRACOWAŁ			DATA: 23.03.2022
SPRAWDZIŁ			NR RYS:

WERSJA: 10.1 SR1b (12fe102) CZAS: 14:34 Plik: POLSKI_ŁAD_strefa3

G1b - 1szt.

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



WYTYCZNE OGÓLNE

KONSTRUKCJA ZOSTAŁA OBLICZONA PRZY UŻYCIU PROGRAMU KOMPUTEROWEGO "MITEK PAMIR",
Pamir Projekt - LICENSE: 14206
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):	83
ROZSTAW WIĄZARÓW (mm):	1000
WSPÓŁCZYNNIK REDYSTRYBUCJI OBCIĄŻEŃ:	1
KLASA KONSEKWENCJI:	CC2
KLASA UŻYTKOWANIA:	2 = 65% <= WW < 85%
STĘŻENIA: ZOBACZ TABELĘ TARCICY	

OBCIĄŻENIA (N/m²)

STREFA ŚNIEGOWA:	3
OBC. ŚNIEGIEM (Sk, 300 m n.p.m.):	1200 N/m²
OBC. WIATREM (qp(z)):	610 N/m²
OBC. ZMIENNE WEWNĄTRZ POMIESZCZENIA:	1500
OBCIĄŻENIE ZMIENNE OD ŚCIAN DZIAŁOWYCH:	500
OBC. STAŁE NA DACHU:	1120
OBC. STAŁE NA POCHYŁYM SUFICIE PODDASZA:	250
OBCIĄŻENIE STAŁE POD OKAPEM:	300
OBC. STAŁE NA SUFICIE:	430
OBC. STAŁE NA PODŁODZE PODDASZA:	400
OBC. STAŁE NA SUFICIE PODDASZA:	250
OBC. STAŁE NA SŁUPKU PODDASZA:	250
OBC. STAŁE NA ŚCIANIE:	300
DODANO CIĘŻAR WŁASNY	

REAKCJE PODPOROWE (N) (SGN)

WĘZEŁ nr	KIER.	KO S/D MAX	KO Ś MAX	KO K MAX	KO K MIN	KO CH MAX	P-SZER mm
12	POZ.	0	0	-2096	-	0	
12	PION.	11444	18078	18557	6076	13570	115
15	PION.	8742	15077	16303	4801	11223	86
a1	PION.	2791	4070	6451	-1315	3771	19

MAX UGIĘCIE (mm) (SGU)

WĘZEŁ nr	PION.	POZ.	KO NR
13-14	12,9	0,4	1002:2 (Wfin)
3-4	9	6,6	1113:3:2 (Wfin)
4	8,5	6,7	1113:3:2 (Wfin)

UGIĘCIA W INN. PUNKTACH - ZOBACZ WYDR. OBLICZEŃ

TARCICA GRUBOŚĆ 45 mm

WIĄZAR-OD - DO	WYSOKOŚĆ mm	KLASA	STĘŻENIE mm/szt.	CSI %
1-6	145	C24	345	93
6-11	145	C24	345	90
12-15	170	C24	3000	86
2-12	145	C24	469	16
10-15	145	C24	469	18
5-7	145	C24	Brak	35
4-13	145	C24	Brak	13
8-14	145	C24	Brak	11
3-12	95	C24	Brak	75
3-13	95	C24	Brak	19
9-14	95	C24	Brak	25
9-15	95	C24	Brak	77

ŁĄCZNIKI - BEZ ZŁ. NA DŁUG.

WĘZEŁ nr	PŁYTKA TYP	SZER. mm	DLUG. mm	CSI %
2	GNA20	76	122	55
3	GNA20	105	205	91
4	GNA20	76	122	77
5	GNA20	105	184	83
6	GNA20	105	143	27
7	GNA20	105	184	84
8	GNA20	76	122	63
9	GNA20	105	205	91
10	GNA20	76	122	56
12	T150	145	144	94
13	GNA20	132	143	96
14	GNA20	132	143	92
15	T150	145	144	97

TOLERANCJA POŁOŻENIA ŁĄCZNIKA: 5 mm

ŁĄCZNIKI - ZŁ. NA DŁUG.

WĘZEŁ nr	PŁYTKA TYP	SZER. mm	DLUG. mm	CSI %
s1	GNA20	132	143	66

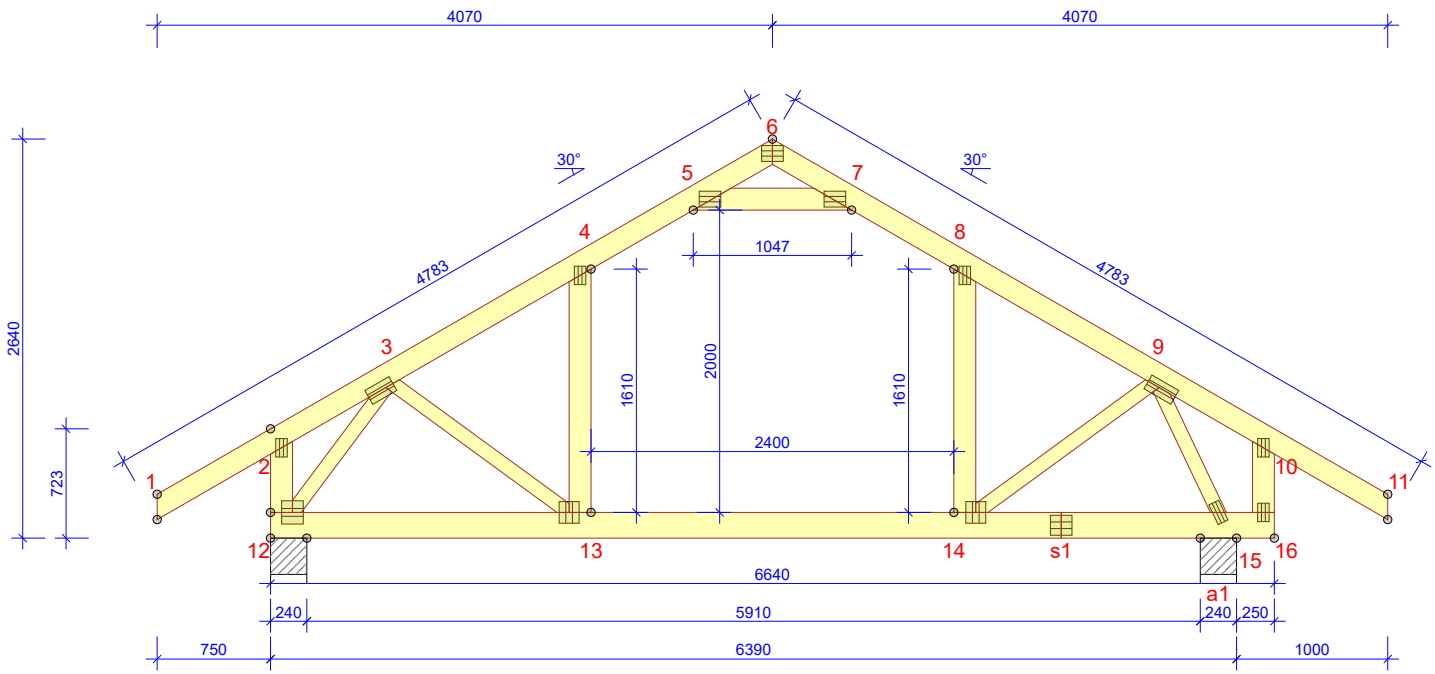
© Rysunek jest chroniony prawem autorskim i nie może byc kopiowany, rozprowadzany lub wykorzystywany w inny sposób bez zgody autora.

	NAZWA OBIEKTU	Budynek mieszkalny jednorodzinny wolnostojący	
	ADRES OBIEKTU		
TYTUŁ RYSUNKU	Wiązar prefabrykowany G1		
PROJEKTOWAŁ	mgr inż. Mariusz Boks		SKALA: 1:50
OPRACOWAŁ			DATA: 23.03.2022
SPRAWDZIŁ			NR RYS:

WERSJA: 10.1 SR1b (12fe102) CZAS: 14:34 Plik: POLSKI_ŁAD_strefa3

G2 - 2szt.

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



WYTYCZNE OGÓLNE

KONSTRUKCJA ZOSTAŁA OBLICZONA PRZY UŻYCIU PROGRAMU KOMPUTEROWEGO "MITEK PAMIR",
Pamir Projekt - LICENSE: 14206
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):	83
ROZSTAW WIĄZARÓW (mm):	1000
WSPÓŁCZYNNIK REDYSTRYBUCJI OBCIĄŻEŃ:	1
KLASA KONSEKWENCJI:	CC2
KLASA UŻYTKOWANIA:	2 = 65% <= WW < 85%

STĘŻENIA: ZOBACZ TABELĘ TARCICY

OBCIĄŻENIA (N/m²)

STREFA ŚNIEGOWA:	3
OBC. ŚNIEGIEM (Sk, 300 m n.p.m.):	1200 N/m²
OBC. WIATREM (qp(z)):	610 N/m²
OBC. ZMIENNE WEWNĄTRZ POMIESZCZENIA:	1500
OBCIĄŻENIE ZMIENNE OD ŚCIAN DZIAŁOWYCH:	500
OBC. STAŁE NA DACHU:	1120
OBC. STAŁE NA POCHYŁYM SUFICIE PODDASZA:	250
OBCIĄŻENIE STAŁE POD OKAPEM:	300
OBC. STAŁE NA SUFICIE:	430
OBC. STAŁE NA SUFICIE WYSTAWIONYM:	300
OBC. STAŁE NA PODŁODZE PODDASZA:	400
OBC. STAŁE NA SUFICIE PODDASZA:	250
OBC. STAŁE NA SŁUPKU PODDASZA:	250
OBC. STAŁE NA ŚCIANIE:	300

DODANO CIĘŻAR WŁASNY

REAKCJE PODPOROWE (N) (SGN)

WĘZEŁ nr	KIER.	KO S/D MAX	KO Ś MAX	KO K MAX	KO K MIN	KO CH MAX	P-SZER mm
12	POZ.	0	0	-2096	-	0	
12	PION.	11085	17463	17938	5871	11840	109
a1	PION.	11985	18909	19479	6538	14310	123

TARCICA GRUBOŚĆ 45 mm

WIĄZAR-OD - DO	WYSOKOŚĆ mm	KLASA	STĘŻENIE mm/szt.	CSI %
1-6	145	C24	345	98
6-11	145	C24	345	84
12-16	170	C24	3000	87
2-12	145	C24	469	15
10-16	145	C24	469	13
5-7	145	C24	Brak	32
4-13	145	C24	Brak	14
8-14	145	C24	Brak	10
3-12	95	C24	Brak	65
3-13	95	C24	Brak	18
9-14	95	C24	Brak	34
9-15	95	C24	Brak	60

ŁĄCZNIKI - BEZ ZŁ. NA DŁUG.

WĘZEŁ nr	PŁYTKA TYP	SZER. mm	DLUG. mm	CSI %
2	GNA20	76	122	54
3	GNA20	105	184	96
4	GNA20	76	122	79
5	GNA20	105	143	90
6	GNA20	105	143	29
7	GNA20	105	143	92
8	GNA20	76	122	41
9	GNA20	105	205	100
10	GNA20	76	122	85
12	GNA20	154	143	96
13	GNA20	132	143	88
14	GNA20	132	143	96
15	T150	72	144	92
16	GNA20	76	122	92

TOLERANCJA POŁOŻENIA ŁĄCZNIKA: 5 mm

ŁĄCZNIKI - ZŁ. NA DŁUG.

WĘZEŁ nr	PŁYTKA TYP	SZER. mm	DLUG. mm	CSI %
s1	GNA20	132	143	86

MAX UGIĘCIE (mm) (SGU)

WĘZEŁ nr	PION.	POZ.	KO NR
13-14	13	0,3	1113:3:2 (Wfin)
3-4	10,5	8,3	1113:3:2 (Wfin)
4	10,2	8,4	1113:3:2 (Wfin)

UGIĘCIA W INN. PUNKTACH - ZOBACZ WYDR. OBLICZEŃ

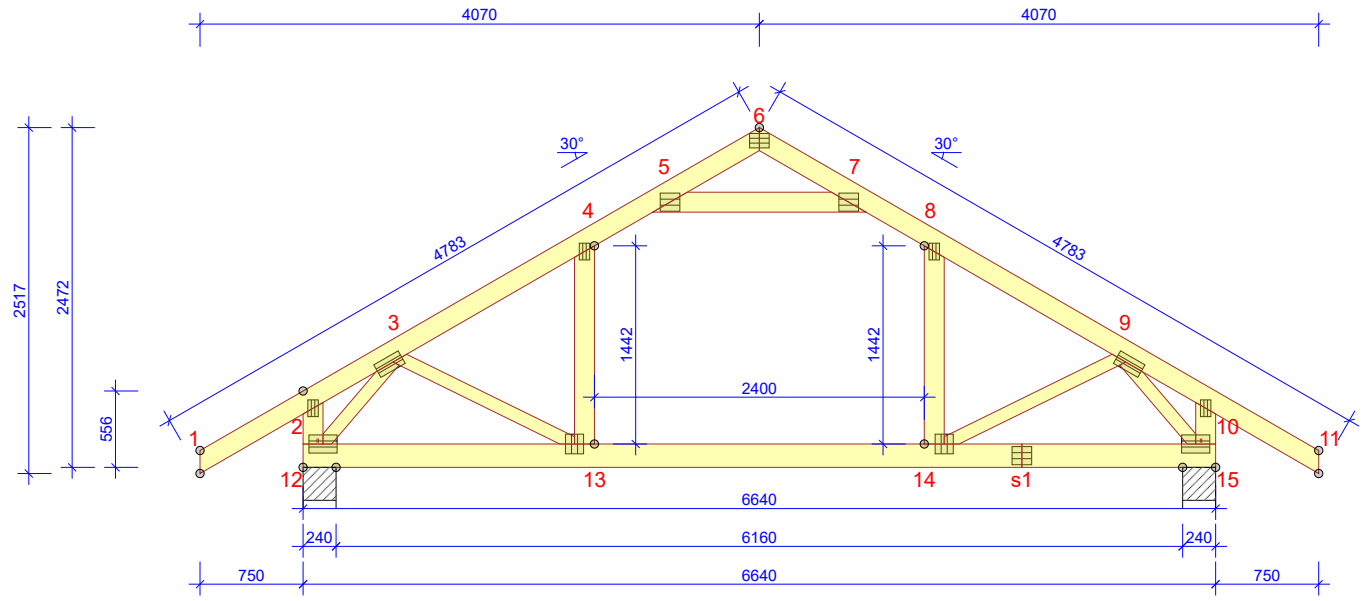
© Rysunek jest chroniony prawem autorskim i nie może byc kopiowany, rozprowadzany lub wykorzystywany w inny sposób bez zgody autora.

	NAZWA OBIEKTU	Budynek mieszkalny jednorodzinny wolnostojący	
	ADRES OBIEKTU		
TYTUŁ RYSUNKU	Wiązar prefabrykowany G2		
PROJEKTOWAŁ	mgr inż. Mariusz Boks		SKALA: 1:50
OPRACOWAŁ			DATA: 23.03.2022
SPRAWDZIŁ			NR RYS:

WERSJA: 10.1 SR1b (12fe102) CZAS: 17:37 Plik: POLSKI_ŁAD_strefa3

G3 - 2szt.

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



WYTYCZNE OGÓLNE

KONSTRUKCJA ZOSTAŁA OBLICZONA PRZY UŻYCIU PROGRAMU KOMPUTEROWEGO "MITEK PAMIR",
Pamir Projekt - LICENSE: 14206
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):	81
ROZSTAW WIĄZARÓW (mm):	1000
WSPÓŁCZYNNIK REDYSTRYBUCJI OBCIĄŻEŃ:	1
KLASA KONSEKWENCJI:	CC2
KLASA UŻYTKOWANIA:	2 = 65% <= WW < 85%

STĘŻENIA: ZOBACZ TABELĘ TARCICY

OBCIĄŻENIA (N/m²)

STREFA ŚNIEGOWA:	3
OBC. ŚNIEGIEM (Sk, 300 m n.p.m.):	1200 N/m²
OBC. WIATREM (qp(z)):	610 N/m²
OBC. ZMIENNE WEWNĄTRZ POMIESZCZENIA:	1500
OBCIĄŻENIE ZMIENNE OD ŚCIAN DZIAŁOWYCH:	500
OBC. STAŁE NA DACHU:	1120
OBC. STAŁE NA POCHYŁYM SUFICIE PODDASZA:	250
OBCIĄZENIE STAŁE POD OKAPEM:	300
OBC. STAŁE NA SUFICIE:	430
OBC. STAŁE NA PODŁODZE PODDASZA:	400
OBC. STAŁE NA SŁUPKU PODDASZA:	250
OBC. STAŁE NA ŚCIANIE:	300

DODANO CIĘŻAR WŁASNY

REAKCJE PODPOROWE (N) (SGN)

WĘZEŁ nr	KIER.	KO S/D MAX	KO Ś MAX	KO K MAX	KO K MIN	KO CH MAX	P-SZER mm
12	POZ.	0	0	-1913	-	0	
12	PION.	11150	17858	18332	5827	13277	113
15	PION.	11150	17858	18332	5827	12218	113

MAX UGIĘCIE (mm) (SGU)

WĘZEŁ nr	PION.	POZ.	KO NR
13-14	11,2	0,5	1002:2 (Wfin)
3-4	7,5	5	1113:3:2 (Wfin)
4	7	4,9	1113:3:2 (Wfin)

UGIĘCIA W INN. PUNKTACH - ZOBACZ WYDR. OBLICZEŃ

TARCICA GRUBOŚĆ 45 mm

WIĄZAR-OD - DO	WYSOKOŚĆ mm	KLASA	STĘŻENIE mm/szt.	CSI %
1-6	145	C24	345	81
6-11	145	C24	345	83
12-15	170	C24	3000	84
2-12	145	C24	302	13
10-15	145	C24	302	14
4-13	145	C24	Brak	13
8-14	145	C24	Brak	12
5-7	145	C24	Brak	59
3-12	95	C24	Brak	55
3-13	95	C24	Brak	22
9-14	95	C24	Brak	26
9-15	95	C24	Brak	56

ŁĄCZNIKI - BEZ ZŁ. NA DŁUG.

WĘZEŁ nr	PŁYTKA TYP	SZER. mm	DLUG. mm	CSI %
2	GNA20	76	122	54
3	GNA20	105	205	92
4	GNA20	76	122	76
5	GNA20	132	143	98
6	GNA20	105	143	27
7	GNA20	132	143	98
8	GNA20	76	122	71
9	GNA20	105	205	93
10	GNA20	76	122	54
12	GNA20	132	205	96
13	GNA20	132	143	96
14	GNA20	132	143	93
15	GNA20	132	205	96

TOLERANCJA POŁOŻENIA ŁĄCZNIKA: 5 mm

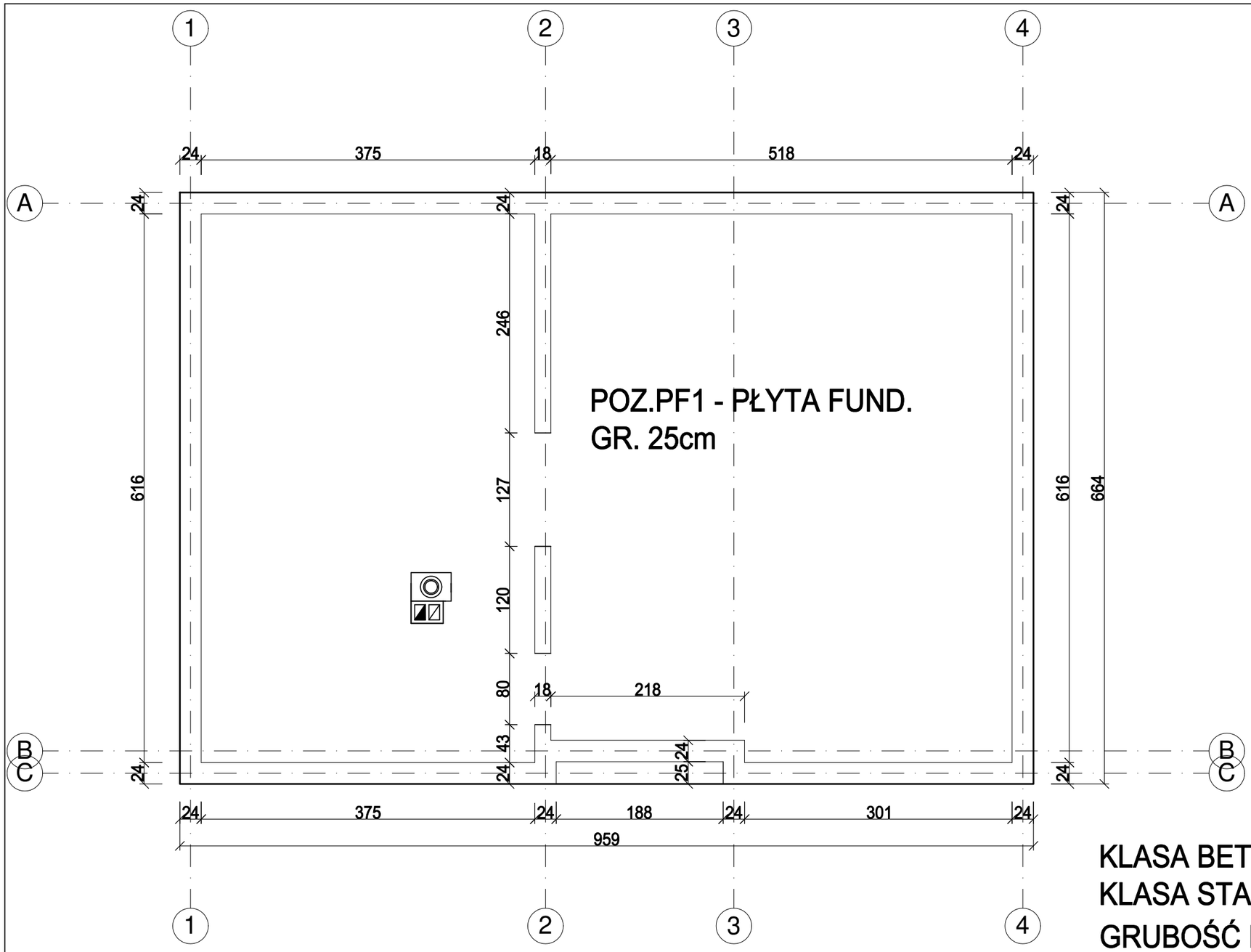
ŁĄCZNIKI - ZŁ. NA DŁUG.

WĘZEŁ nr	PŁYTKA TYP	SZER. mm	DLUG. mm	CSI %
s1	GNA20	132	143	68

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

	NAZWA OBIEKTU	Budynek mieszkalny jednorodzinny wolnostojący	
	ADRES OBIEKTU		
TYTUŁ RYSUNKU	Wiązar prefabrykowany G3		
PROJEKTOWAŁ	mgr inż. Mariusz Boks		SKALA: 1:55
OPRACOWAŁ			DATA: 23.03.2022
SPRAWDZIŁ			NR RYS:

WERSJA: 10.1 SR1b (12fe102) CZAS: 17:37 Plik: POLSKI_ŁAD_strefa3



KLASA BETONU: C20/25
KLASA STALI ZBROJENIOWEJ: A-IIIN (RB500W)
GRUBOŚĆ PŁYTY FUNDAMENTOWEJ: H=25cm;
POZIOM SPODU PŁYTY FUND.: -0,54

UWAGI:

- PRZED PRZYSTĄPIENIEM DO PRAC WSZYSTKIE WYMIARY SPRAWDZIĆ NA BUDOWIE;
- POSADAWIAĆ NA GRUNCIE RODZIMYM;
- EWENTUALNE GRUNTY NIENOŚNE W POZIOMIE POSADOWIENIA NALEŻY ZASTĄPIĆ ODPOWIEDNIO ZAGĘSZCZONĄ PODSYPKĄ PIASKOWĄ LUB CHUDYM BETONEM;
- WYKOP CHRONIĆ PRZED ZALANIEM WODĄ;
- IZOLACJE PRZECIWWILGOCIOWE FUNDAMENTÓW WYKONAĆ WEDŁUG PROJEKTU ARCHITEKTURY;
- ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z ARCHITEKTURĄ ORAZ PROJEKTAMI BRANŻOWYMI;
- JEŻELI WARUNKI GEOTECHNICZNE W PLANOWANEJ LOKALIZACJI INWESTYCJI BĘDĄ MNIEJ KORZYSTNE NIŻ ZAŁOŻONE W NINIEJSZYM PROJEKCIE WYMAGANA JEST WERYFIKACJA POSADOWIENIA PRZEZ OSOBĘ Z ODPOWIEDNIMI UPRAWNIENIAMI;

CASTOR Pracownia Projektowa
os. Tysiąclecia 71 61-255 Poznań
www.castorpp.pl biuro@castorpp.pl

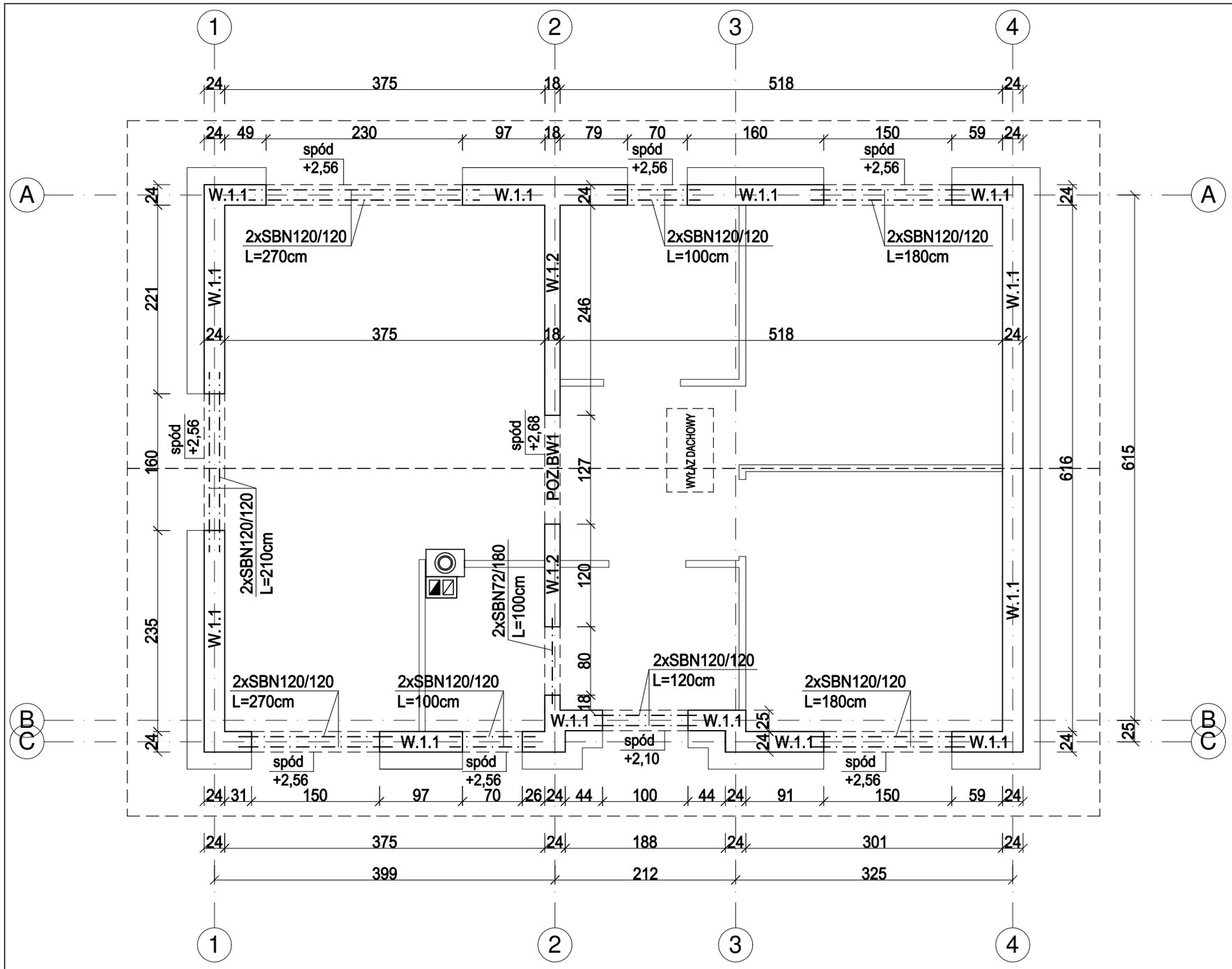
castor pracownia projektowa

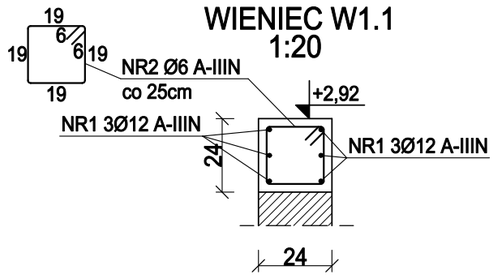
Nazwa obiektu budowlanego
Budynek mieszkalny jednorodzinny wolnostojący
-Wariant 3: Trudniejsze warunki gruntowe-

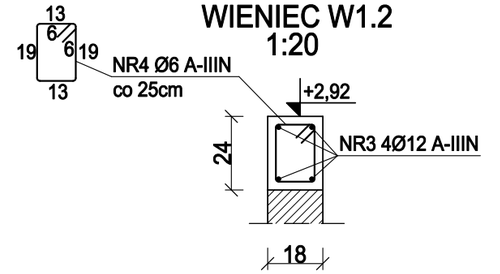
Tytuł rysunku | Stadium: PT
RZUT FUNDAMENTÓW

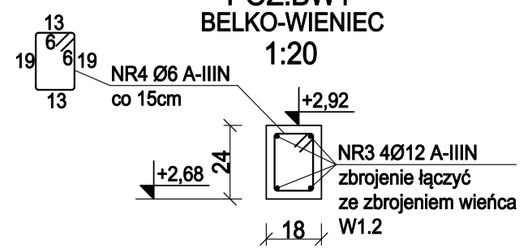
Projektant | Podpis
mgr inż. Mariusz Boks
specjalność konstrukcyjno-budowlana,
upr. nr WKP/0258/POOK/11

Data	Skala	Nr rys.	Nr str.
03.2022	1:50	K.1	18









ZESTAWIENIE STALI - WIEŃCE ŻELBET.

NR PRĘTA	ŚREDNICA [mm]	DŁUGOŚĆ [cm]	LICZBA SZTUK	DŁUGOŚĆ ŁĄCZNA [m] A-IIIN ø6	DŁUGOŚĆ ŁĄCZNA [m] A-IIIN ø12
1	12	4364	6		261,84
2	6	88	129	113,52	
3	12	844	4		33,76
4	6	76	25	19,00	
DŁUGOŚĆ RAZEM [m]				132,52	265,60
MASA JEDNOSTKOWA [kg/m]				0,222	0,888
MASA [kg]				29,42	235,85
MASA OGÓŁEM [kg]				265,27	

- DLA PRĘTA NR1 PODANO ŁĄCZNĄ DŁUGOŚĆ PRĘTÓW RAZEM Z DŁUGOŚCIĄ ZAKŁADÓW
- PRZYJĘTO DŁUGOŚĆ ZAKŁADÓW 60cm DLA PRĘTÓW Ø12

UWAGI:

- PRZED PRZYSTĄPIENIEM DO PRAC WSZYSTKIE WYMIARY SPRAWDZIĆ NA BUDOWIE;
- ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z ARCHITEKTURĄ ORAZ PROJEKTAMI BRANŻOWYMI;

KLASA BETONU: C20/25
KLASA STALI: A-IIIN (RB500W)

CASTOR Pracownia Projektowa
os. Tysiąclecia 71 61-255 Poznań
www.castorpp.pl biuro@castorpp.pl

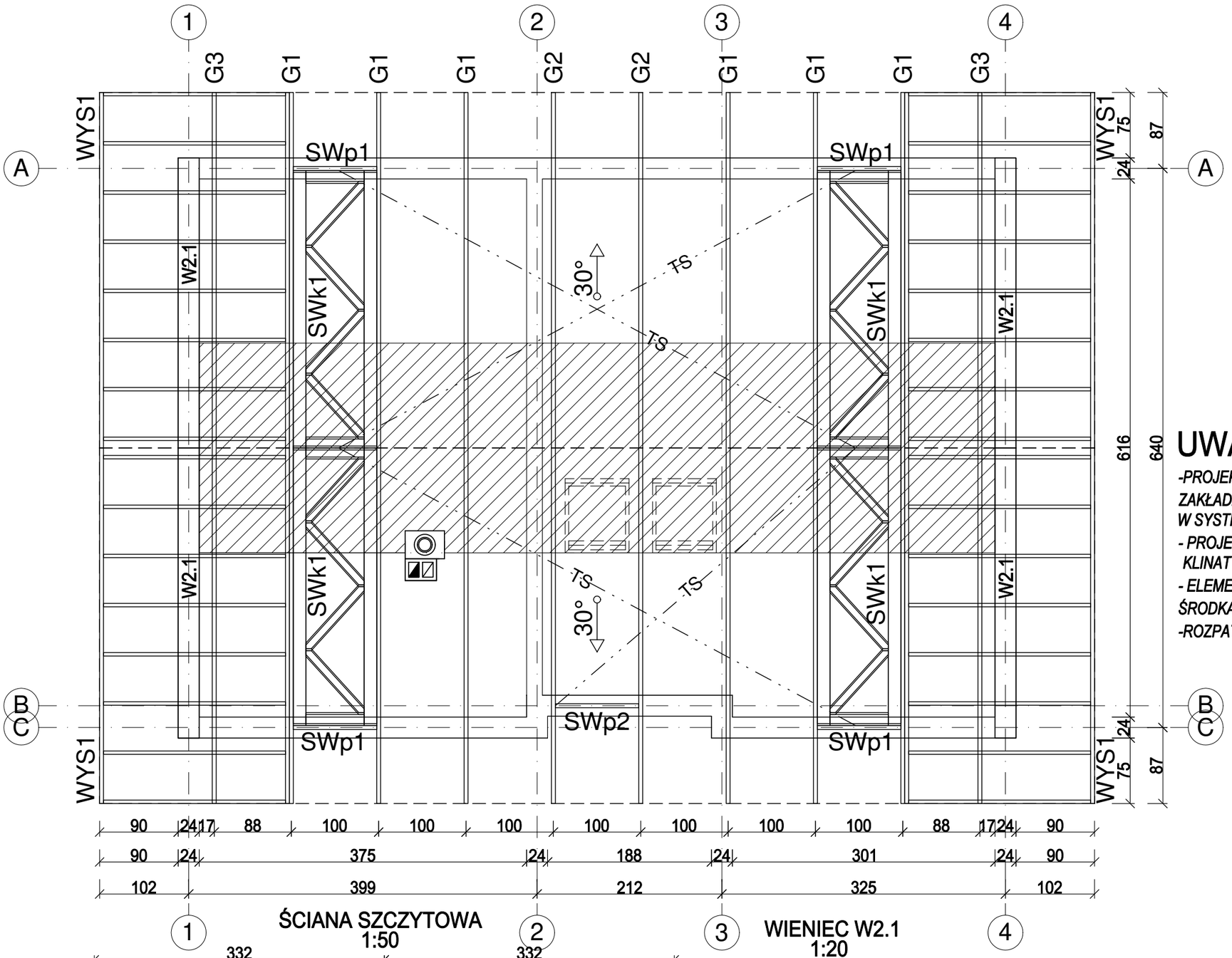
castor pracownia projektowa

Nazwa obiektu budowlanego
Budynek mieszkalny jednorodzinny wolnostojący
-Wariant 3: Trudniejsze warunki gruntowe-

Tytuł rysunku: RZUT KONSTRUKCJI PRZYZIEMIA
Stadium: PT

Projektant: mgr inż. Mariusz Boks
specjalność konstrukcyjno-budowlana,
upr. nr WKP/0258/POOK/11
Podpis:

Data: 03.2022 | Skala: 1:50 | Nr rys.: K.2 | Nr str.: 19



OBCIĄŻENIA CHARAKTERYSTYCZNE

1. OBCIĄŻENIA STAŁE

PAS GÓRNY - ŁĄCZNIE 1,12 kN/m2
- dachówka ceram. + łaty + kontrłaty + membrana dachowa: 0,70 kN/m2
- wełna mineralna gr. 30 cm: 0,18 kN/m2
- stężenia: 0,04 kN/m2
- panele fotowoltaiczne: 0,20 kN/m2

PAS DOLNY - ŁĄCZNIE 0,43 kN/m2
- wełna mineralna gr. 30 cm: 0,18 kN/m2
- płyta g-k na ruszcie: 0,15 kN/m2
- instalacyjne: 0,10 kN/m2

DODATKOWE NA PAS DOLNY NA SZEROKOŚCI STRYCHU
- podłoga np. z płyt osb na legarach: 0,40 kN/m2

2. OBCIĄŻENIA ZMIENNE

Poddasze nieużytkowe (strych) na szerokości 2,4 m (część zakreskowana na rzucie) : 1,5 kN/m2

UWAGI:

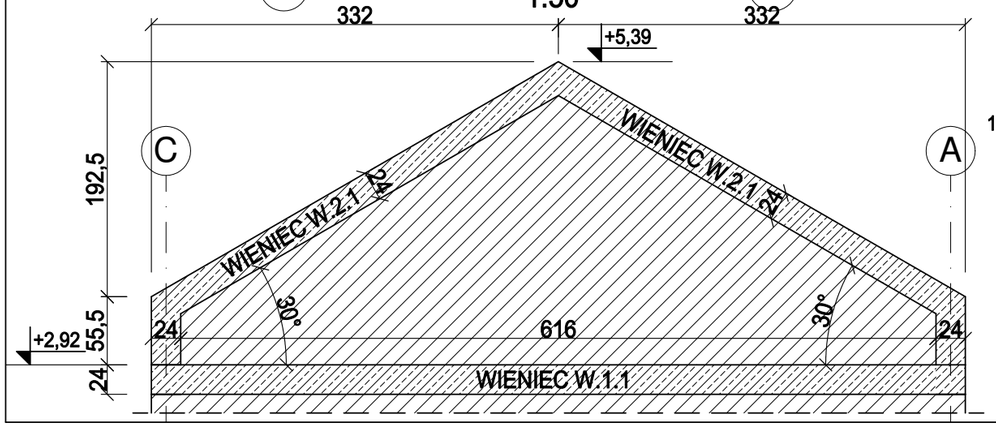
-PROJEKT WYKONAWCZY ORAZ PRODUKCJĘ WIĄZARÓW NALEŻY ZLECIĆ W ZAKŁADZIE PREFABRYKACJI WIĄZARÓW DACHOWYCH W SYSTEMIE PŁYTEK KOLCZASTYCH;
- PROJEKT KONSTRUKCJI DACHU NALEŻY DOSTOSOWAĆ DO STREFY KLINATYCZNEJ W PLANOWANEJ LOKALIZACJI BUDYNKU;
- ELEMENTY DREWNIANE ZABEZPIECZYĆ OGNIOWO ORAZ BIOLOGICZNIE ŚRODKAMI CHEMICZNYMI;
-ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z ARCHITEKTURĄ;

ZESTAWIENIE STALI - WIENIEC W2.1

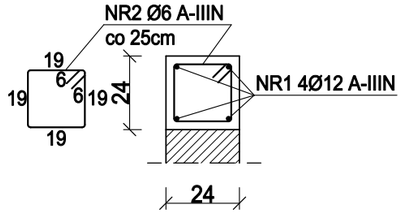
NR PRĘTA	ŚREDNICA [mm]	DŁUGOŚĆ [cm]	LICZBA SZTUK	DŁUGOŚĆ ŁĄCZNA [m] A–IIIN ø6	DŁUGOŚĆ ŁĄCZNA [m] A–IIIN ø12
1	12	2320	4		92,80
2	6	88	68	59,84	
DŁUGOŚĆ RAZEM [m]				59,84	92,80
MASA JEDNOSTKOWA [kg/m]				0,222	0,888
MASA [kg]				13,28	82,41
MASA OGÓŁEM [kg]				95,69	

- DLA PRĘTA NR1 PODANO ŁĄCZNĄ DŁUGOŚĆ PRĘTÓW RAZEM Z DŁUGOŚCIĄ ZAKŁADÓW
- PRZYJĘTO DŁUGOŚĆ ZAKŁADÓW 60cm DLA PRĘTÓW Ø12

ŚCIANA SZCZYTOWA
1:50



WIENIEC W2.1
1:20



KLASA DREWNA: C24
KLASA BETONU: C20/25
KLASA STALI: A-IIIN (RB500W)

CASTOR Pracownia Projektowa
os. Tysiąclecia 71 61-255 Poznań
www.castorpp.pl biuro@castorpp.pl

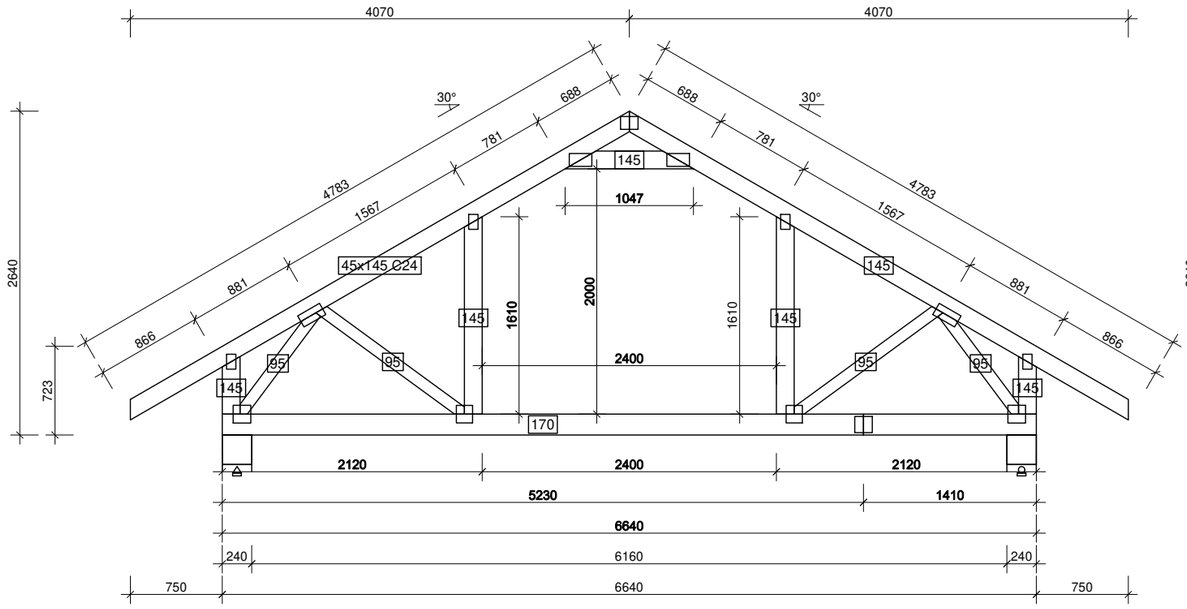
Nazwa obiektu budowlanego
Budynek mieszkalny jednorodzinny wolnostojący
-Wariant 3: Trudniejsze warunki gruntowe-

Tytuł rysunku: RZUT KONSTRUKCJI DACHU
Stadium: PT

Projektant: mgr inż. Mariusz Boks
specjalność konstrukcyjno-budowlana,
upr. nr WKP/0258/POOK/11
Podpis:

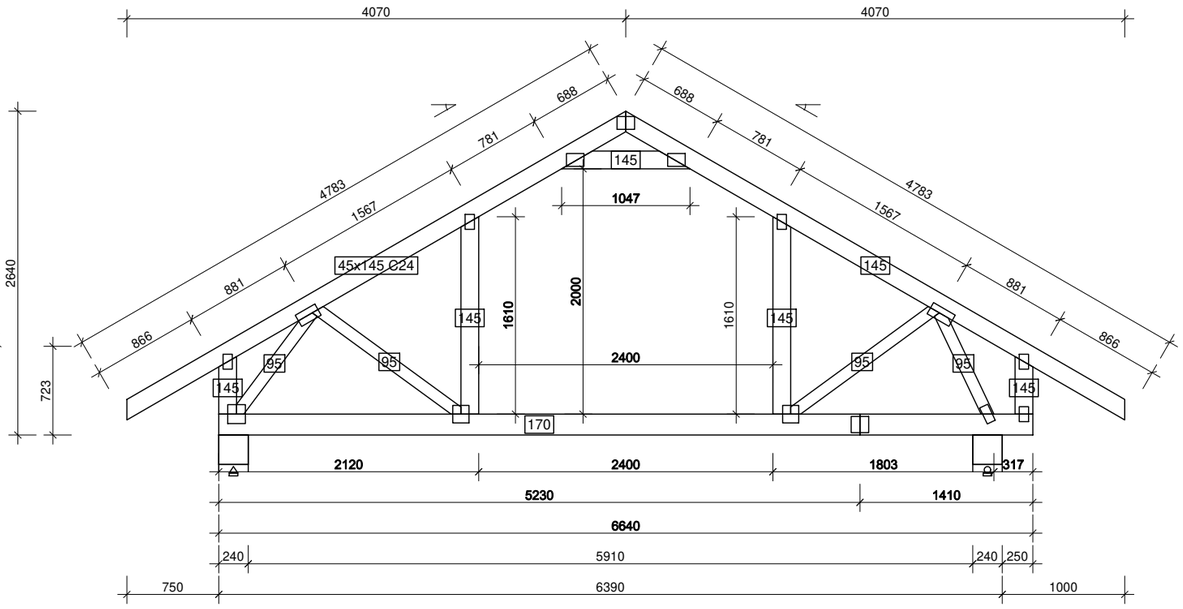
Data: 03.2022 | Skala: 1:50 | Nr rys.: K.3 | Nr str.: 20

WIĄZAR G1
1:50



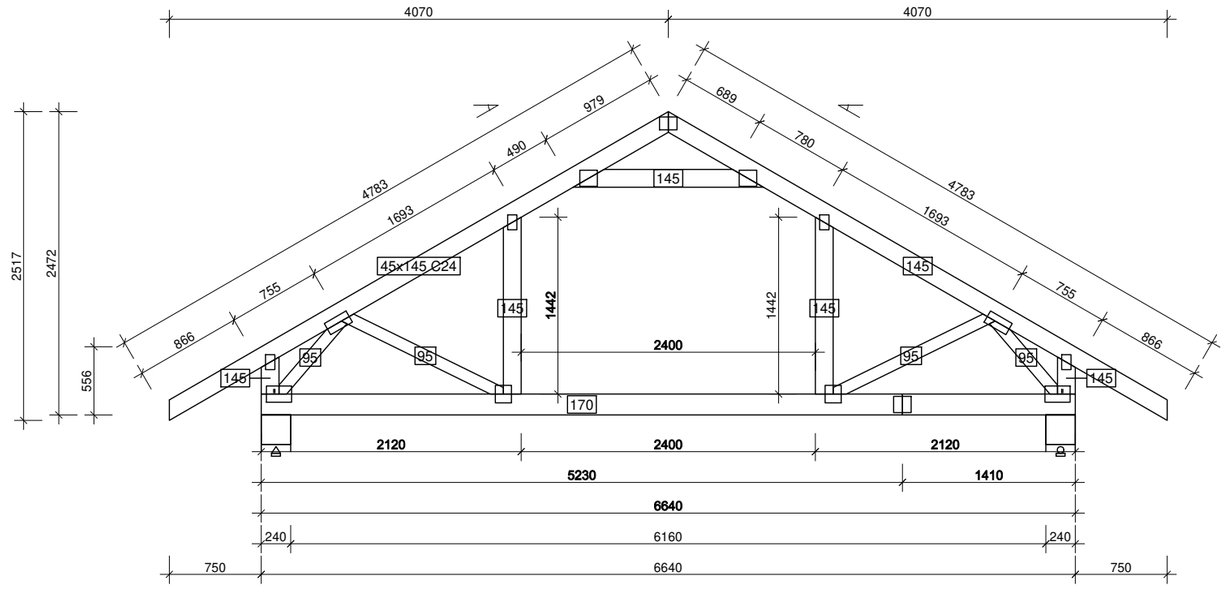
G1 - 6szt. 1warstw 83 kg

WIĄZAR G2
1:50



G2 - 2szt. 1warstw 83 kg

WIĄZAR G3
1:50

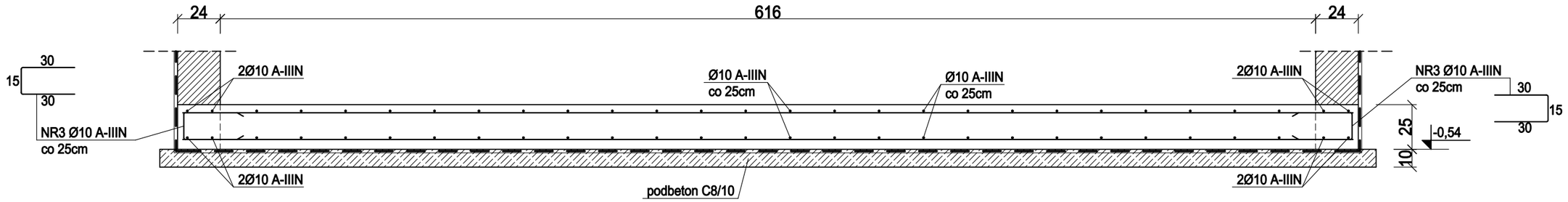


G3 - 2szt. 1warstw 81 kg

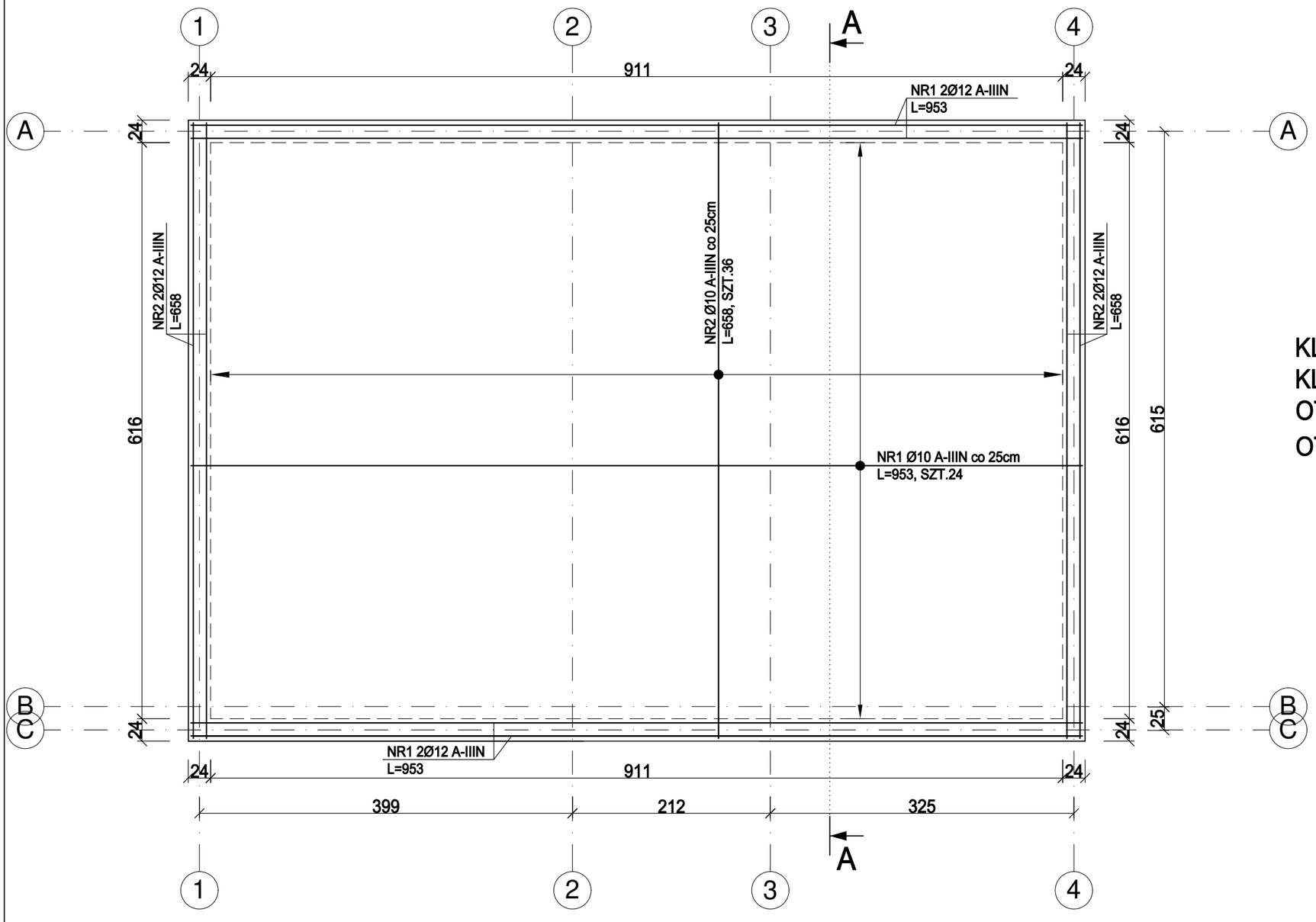
KLASA DREWNA: C24

CASTOR Pracownia Projektowa os. Tysiąclecia 71 61-255 Poznań www.castorpp.pl biuro@castorpp.pl			
Nazwa obiektu budowlanego			
Budynek mieszkalny jednorodzinny wolnostojący -Wariant 3: Trudniejsze warunki gruntowe-			
Tytuł rysunku			Stadium: PT
WIĄZARY DREWNIANE			
Projektant			Podpis
mgr inż. Mariusz Boks specjalność konstrukcyjno-budowlana, upr. nr WKP/0258/POOK/11			
Data 03.2022	Skala 1:50	Nr rys. K.4	Nr str. 21

PRZEKRÓJ A-A
1:25



POZ.PF1 - ZBROJENIE DOLNE PŁYTY FUND.
1:50

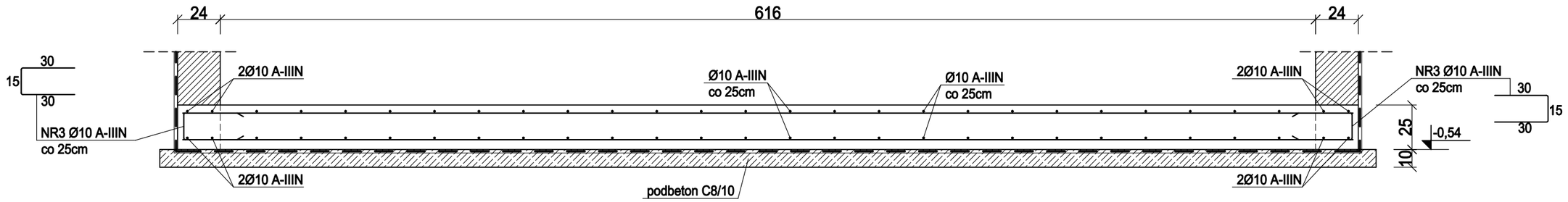


KLASA BETONU: C20/25
KLASA STALI: A-IIIN (RB500W)
OTULINA ZBROJENIA DOLNEGO: 5,0cm
OTULINA ZBROJENIA GÓRNEGO: 3,0cm

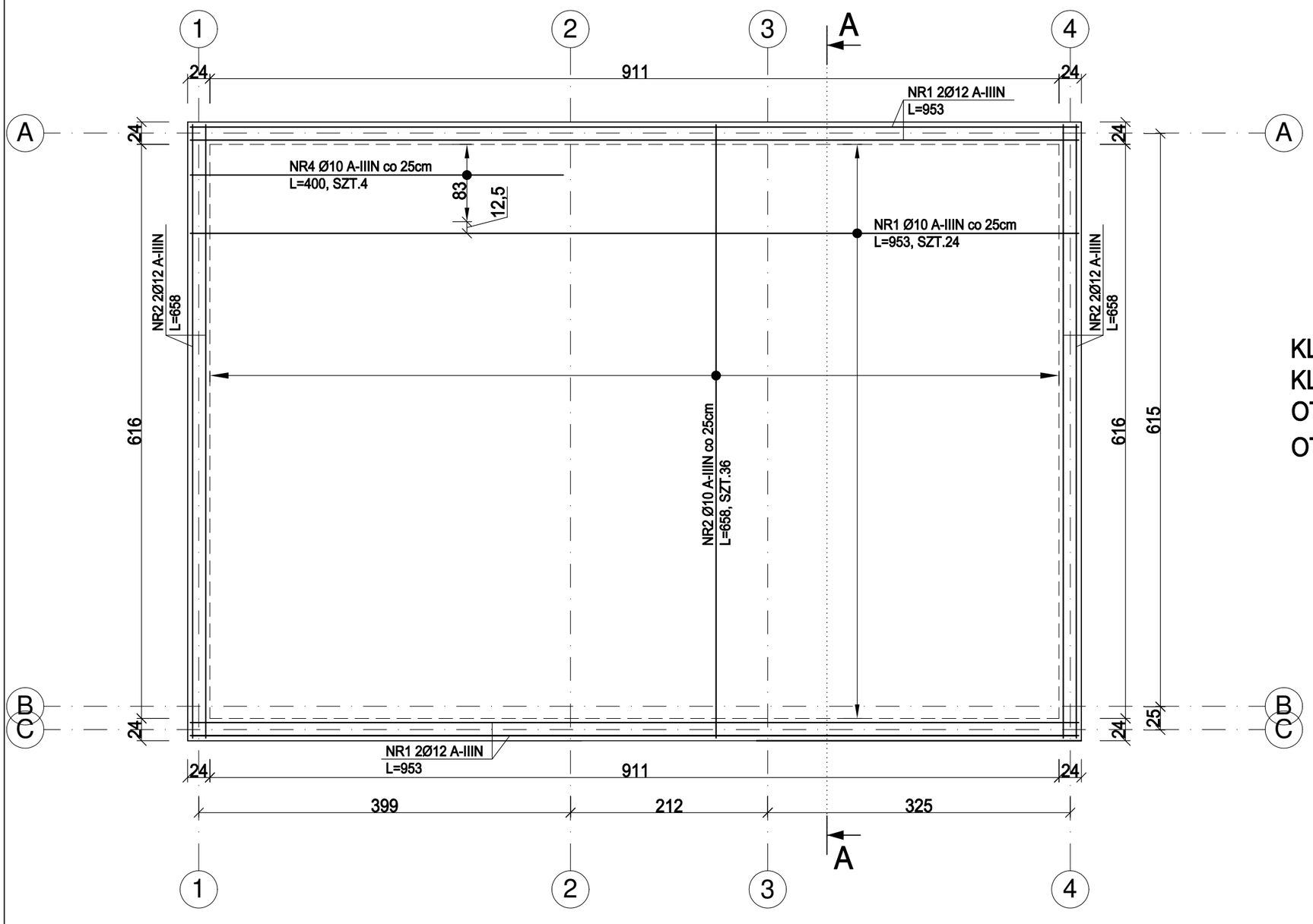
CASTOR Pracownia Projektowa
os. Tysiąclecia 71 61-255 Poznań
www.castorpp.pl biuro@castorpp.pl

Nazwa obiektu budowlanego	
Budynek mieszkalny jednorodzinny wolnostojący -Wariant 3: Trudniejsze warunki gruntowe-	
Tytuł rysunku	Stadium: PT
POZ.PF1 - ZBROJENIE DOLNE PŁYTY FUND.	
Projektant	Podpis
mgr inż. Mariusz Boks specjalność konstrukcyjno-budowlana, upr. nr WKP/0258/POOK/11	
Data 03.2022 / Skala 1:50 / Nr rys. K.5	Nr str. 22

PRZEKRÓJ A-A
1:25



POZ.PF1 - ZBROJENIE GÓRNE PŁYTY FUND.
1:50



ZESTAWIENIE STALI - POZ.PF1

NR PRĘTA	ŚREDNICA [mm]	DŁUGOŚĆ [cm]	LICZBA SZTUK	DŁUGOŚĆ ŁĄCZNA [m] A–IIIN / ø10
1	10	953	56	533,68
2	10	658	80	526,40
3	10	75	68	51,00
4	10	400	4	16,00
DŁUGOŚĆ RAZEM [m]				1127,08
MASA JEDNOSTKOWA [kg/m]				0,616
MASA [kg]				694,28
MASA OGÓŁEM [kg]				694,28

- DLA PRĘTA NR1 PODANO ŁĄCZNĄ DŁUGOŚĆ PRĘTÓW RAZEM Z DŁUGOŚCIĄ ZAKŁADÓW
- PRZYJĘTO DŁUGOŚĆ ZAKŁADÓW 60cm DLA PRĘTÓW Ø12

KLASA BETONU: C20/25
KLASA STALI: A-IIIN (RB500W)
OTULINA ZBROJENIA DOLNEGO: 5,0cm
OTULINA ZBROJENIA GÓRNEGO: 3,0cm

CASTOR Pracownia Projektowa
os. Tysiąclecia 71 61-255 Poznań
www.castorpp.pl biuro@castorpp.pl

Nazwa obiektu budowlanego
Budynek mieszkalny jednorodzinny wolnostojący
-Wariant 3: Trudniejsze warunki gruntowe-

Tytuł rysunku: POZ.PF1 - ZBROJENIE GÓRNE PŁYTY FUND.
Stadium: PT

Projektant: mgr inż. Mariusz Boks
specjalność konstrukcyjno-budowlana,
upr. nr WKP/0258/POOK/11
Podpis

Data: 03.2022 | Skala: 1:50 | Nr rys.: K.6 | Nr str.: 23

WIELKOPOLSKA
OKRĘGOWA
IZBA
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

sygn. akt WOIIB-OKK-KP-0054-195/2011

Poznań, dnia 20 grudnia 2011 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.) i art. 12 ust. 1 pkt 1, art.12 ust. 3 i 4, art.13 ust. 1 pkt 1, oraz ust. 4, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz. U. z 2010 r. Nr 243 poz. 1623 z późn. zm.) oraz § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. Nr 83 poz. 578 z późn. zm.)

decyzją Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej WOIIB
otrzymuje

Pan
Mariusz Boks

magister inżynier
kierunek: Budownictwo
urodzony dnia 01 października 1982 r. w Głogowie

UPRAWNIENIA BUDOWLANE
nr ewidencyjny WKP/0258/POOK/11

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

1. Podstawą do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie stanowi wpis do centralnego rejestru 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 Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Poznaniu w terminie 14 dni od daty jej doręczenia.

WIELKOPOLSKA OKRĘGOWA IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA

Przewodniczący
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej WOIIB

dr inż. Daniel Pawlicki

Na podstawie art.12 ust.1 pkt 1 i 5 ustawy Prawo budowlane Pan Mariusz Boks jest upoważniony w specjalności konstrukcyjno-budowlanej do:
- projektowania, sprawdzania projektów budowlanych w specjalności objętej niniejszymi uprawnieniami i sprawowania nadzoru autorskiego,
- sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych

bez ograniczeń.

Zgodnie z § 17 ust.1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie niniejsze uprawnienia upoważniają do sporządzania projektu architektoniczno-budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu.

Na podstawie § 15 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie, uprawnienia budowlane do projektowania w odpowiedniej specjalności uprawniają do sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu w zakresie danej specjalności.

Niniejsze uprawnienia nie obejmują obiektów i robót budowlanych wyszczególnionych w § 18, § 19, § 20, § 21 i § 22 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r.

Skład orzekający
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

Przewodniczący – dr inż. Daniel Pawlicki: .....

Członek Komisji – dr inż. Andrzej Barczyński:.....

Członek Komisji – mgr inż. Szczepan Mikurenda:.....

Otrzymują:
1. Pan Mariusz Boks
   61-684 Poznań, os. Przyjaźni 9/77
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
4. a/a

POLSKA IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA

Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

WKP-1NZ-AJ9-23Q *

Pan Mariusz Boks o numerze ewidencyjnym WKP/BO/0086/12

adres zamieszkania os. Przyjaźni 9/77, 61-684 Poznań

jest członkiem Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2021-04-01 do 2022-03-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2021-03-17 roku przez:

Włodzimierz Draber, Zastępca Przewodniczącego Rady Wielkopolskiej 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.

Podpis jest prawidłowy

OŚWIADCZENIE PROJEKTANTA

OŚWIADCZAM, ŻE
PROJEKT TECHNICZNY
DOTYCZĄCY PONIŻSZEGO ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO:

NAZWA ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO	Budynek mieszkalny jednorodzinny wolnostojący -Wariant 3: Trudniejsze warunki gruntowe-
ADRES I KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO	……... ……... Kategoria obiektu budowlanego: I
IDENTYFIKATOR DZIAŁEK EWIDENCYJNYCH	……
INWESTOR	……... ……...

został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

ZAKRES OPRACOWANIA	IMIĘ I NAZWISKO PROJEKTANTA/ SPECJALNOŚĆ	DATA	PODPIS
KONSTRUKCJA	mgr inż. **Mariusz Boks** Specjalność: konstrukcyjno-budowlana NR UPRAWNIEŃ: **WKP/0258/POOK/11**	03.2022 r.	