

STRONA TYTUŁOWA PROJEKTU KONSTRUKCYJNEGO WYKONAWCZEGO

INWESTOR		Gmina Zambrów Ul. Fabryczna 3, 18-300 Zambrów			2/2
NAZWA ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO		Budowa budynku nowej siedziby Gminy Zambrów wraz z zagospodarowaniem terenu, budową przyłączy, oraz infrastrukturą towarzyszącą.			
ADRES I KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO		Miasto: Zambrów ul. Fabryczna, 18-300 Zambrów Kategoria obiektu budowlanego: XIII, XXII, XXVI			
POZOSTAŁE DANE ADRESOWE		Nazwa i numer obrębu ewidencyjnego: 0001 Numery działek ewidencyjnych: 2929/58, 2915/1, 2929/13			
SPIS ZAWARTOŚCI - ELEMENTY:		<ol style="list-style-type: none"> 1) Projekt zagospodarowania działki 2) Projekt architektoniczno-wykonawczy 			
ZESPÓŁ AUTORSKI	IMIĘ I NAZWISKO	SPECJALNOŚĆ I NUMER UPRAWNIEŃ BUDOWLANYCH	ZAKRES OPRACOWANIA	DATA OPRAC.	PODPIS
Projektant	mgr inż. Błażej Kasztura	do projektowania bez ograniczeń w specjalności Konstrukcyjno-budowlanej nr uprawnień: SLK/8630/PWBKb/19	Konstrukcja	Sierpień 2022	
Sprawdzający	mgr inż. Joanna Ciupek	do projektowania bez ograniczeń w specjalności Konstrukcyjno-budowlanej nr uprawnień: SLK/6719/PWBKb/16	Konstrukcja	Sierpień 2022	

SPIS TREŚCI

K.1 Informacje ogólne	4
K.1.1 Przedmiot opracowania.....	4
K.1.2 Zakres opracowania	4
K.1.3 Podstawa opracowania	4
K.2. Zastosowane materiały konstrukcyjne	5
K.3 Warunki lokalizacji.....	5
K.4 Warunki gruntowo-wodne	6
K.5 Określenie kategorii geotechnicznej	8
K.5.1 Wpływ eksploatacji górniczej.....	8
K.6 Układ konstrukcyjny obiektu budowlanego, zastosowane schematy konstrukcyjne.	8
K.6.1 Konstrukcja fundamentów.....	8
K.6.2 Ściany nośne.....	8
K.6.3 Wieńce	9
K.6.4 Nadproża i belki żelbetowe	9
K.6.5 Stropy	9
K.6.6 Rdzenie i słupy żelbetowe.....	9
K.6.7 Schody wewnętrzne.....	9
K.6.8 Wewnętrzny trzon żelbetowy	9
K.6.9 Konstrukcja więźby dachowej.....	10
K.6.10 Warunki wykonawstwa.....	10
K.7 ZETAWIENIE OBCIĄŻEŃ, OBLICZENIA STATYCZNO-WYTRZYMAŁOŚCIOWE	11
K.8 UPRAWNIENIA I IZBA PROJEKTANTÓW.....	46

CZĘŚĆ RYSUNKOWA						
2202	PW	KO	0 1	2 0	0 1	RYS 1 RZUT FUNDAMENTÓW
2202	PW	KO	0 1	2 0	0 2	RYS 2 RZUT KONSTRUKCJI PIWNIC
2202	PW	KO	0 1	2 0	0 3	RYS 3 RZUT KONSTRUKCJI PARTERU
2202	PW	KO	0 1	2 0	0 4	RYS 4 RZUT KONSTRUKCJI I PIĘTRA
2202	PW	KO	0 1	2 0	0 5	RYS 5 RZUT KONSTRUKCJI II PIĘTRA
2203	PW	KO	0 1	2 0	0 6	RYS 6 RZUT KONSTRUKCJI WIĘŻBY
2204	PW	KO	0 1	1 0	0 7	RYS 7 ZBROJENIE PODSZYBIA I STÓP FUNDAMENTOWYCH
2205	PW	KO	0 1	1 0	0 8	RYS 8 ZBROJENIE PŁYTY FUNDAMENTOWEJ
2206	PW	KO	0 1	1 0	0 9	RYS 9 ZBROJENIE ŚCIAN FUNDAMENTOWYCH
2207	PW	KO	0 1	1 0	0 10	RYS 10 ZBROJENIE BELEK ŻELBETOWYCH CZ. PIWNICZNEJ
2208	PW	KO	0 1	1 0	0 11	RYS 11 ZBROJENIE STROPU POZ. PŁŻ.0.1
2209	PW	KO	0 1	1 0	0 12	RYS 12 ZBROJENIE RDZENI I ŚCIAN POZIOMU PARTERU
2210	PW	KO	0 1	1 0	0 13	RYS 13 ZBROJENIE BELKE STROPU NAD PARTEREM CZ.1
2211	PW	KO	0 1	1 0	0 14	RYS 14 ZBROJENIE BELKE STROPU NAD PARTEREM CZ.2
2212	PW	KO	0 1	1 0	0 15	RYS 15 ZBROJENIE STROPU POZ. PŁŻ.1.1
2213	PW	KO	0 1	1 0	0 16	RYS 16 ZBROJENIE RDZENI I ŚCIAN POZIOMU I PIĘTRA
2214	PW	KO	0 1	1 0	0 17	RYS 17 ZBROJENIE BELKE STROPU NAD I PIĘTREM
2215	PW	KO	0 1	1 0	0 18	RYS 18 ZBROJENIE STROPU POZ. PŁŻ.2.1
2216	PW	KO	0 1	1 0	0 19	RYS 19 ZBROJENIE RDZENI I ŚCIAN POZIOMU II PIĘTRA
2217	PW	KO	0 1	1 0	0 20	RYS 20 ZBROJENIE BELKE STROPU NAD II PIĘTREM
2218	PW	KO	0 1	1 0	0 21	RYS 21 ZBROJENIE STROPU POZ. PŁŻ.3.1
2219	PW	KO	0 1	1 0	0 22	ZBROJENIE SCHODÓW
2220	PW	KO	0 1	1 0	0 23	ZBROJENIE SCHODÓW Poz.Sch.02

K.1 Informacje ogólne

K.1.1 Przedmiot opracowania

Budynek nowej siedziby Gminy Zambrów wraz z zagospodarowaniem terenu, budową przyłączy oraz infrastrukturą towarzyszącą.

K.1.2 Zakres opracowania

Opracowanie swoim zakresem obejmuje:

- opis konstrukcji projektowanego obiektu budowlanego;
- obliczenia statyczno-wytrzymałościowe;
- rysunki schematów konstrukcyjnych

K.1.3 Podstawa opracowania

- Opracowania:
 - Projekt architektoniczno-budowlany;

- Normy budowlane:
 - Eurokod 0 – PN-EN 1990_2004 – Podstawy projektowania konstrukcji;
 - Eurokod 1 – PN-EN 1991-1-1 Oddziaływania ogólne;
 - Eurokod 1 – PN-EN 1991-1-3 Obciążenie śniegiem;
 - Eurokod 1 – PN-EN 1991-1-4 Oddziaływania wiatru;
 - Eurokod 1 – PN-EN 1991-1-6 Oddziaływania w czasie wykonywania konstrukcji;
 - Eurokod 2 – PN-EN 1992 – Projektowanie konstrukcji z betonu;
 - Eurokod 3 – PN-EN 1993 – Projektowanie konstrukcji stalowych;
 - Eurokod 5 – PN-EN 1995 – Projektowanie konstrukcji drewnianych;
 - Eurokod 6 – PN-EN 1996 – Projektowanie konstrukcji murowych;
 - Eurokod 7 – PN-EN 1997 – Projektowanie geotechniczne;

- Literatura techniczna

K.2. Zastosowane materiały konstrukcyjne

<u>Klasa betonu konstrukcyjnego:</u>	
- Elementy podziemne, konstrukcyjne:	C30/37 W8
- Elementy nadziemne, konstrukcyjne:	C25/30
<u>Klasa betonu elementów konstrukcyjnych, drugorzędnych:</u>	
- Beton podkładowy:	C8/10
<u>Klasa stali zbrojeniowej:</u>	
- zbrojenie główne oraz rozdzielcze	A-IIIN (RB500W)
- strzemiona	A-IIIN (RB500W)
<u>Otulenie zbrojenia:</u>	
- konstrukcja nadziemna	2,50 cm
- konstrukcja podziemna	5,00 cm
<u>Ściany konstrukcyjne:</u>	
- Ściany fundamentowe:	Ściany żelbetowe z betonu klasy C30/37 W8 i grubości 25cm.
- Ściany nośne:	Pustaki ceramiczne o średniej wytrzymałości na ściskanie 15MPa na zaprawie cementowej marki M15
<u>Stal profilowa:</u>	
- klasa stali profilowej:	-
<u>Klasa drewna:</u>	
- Klasa drewna konstrukcyjnego:	-

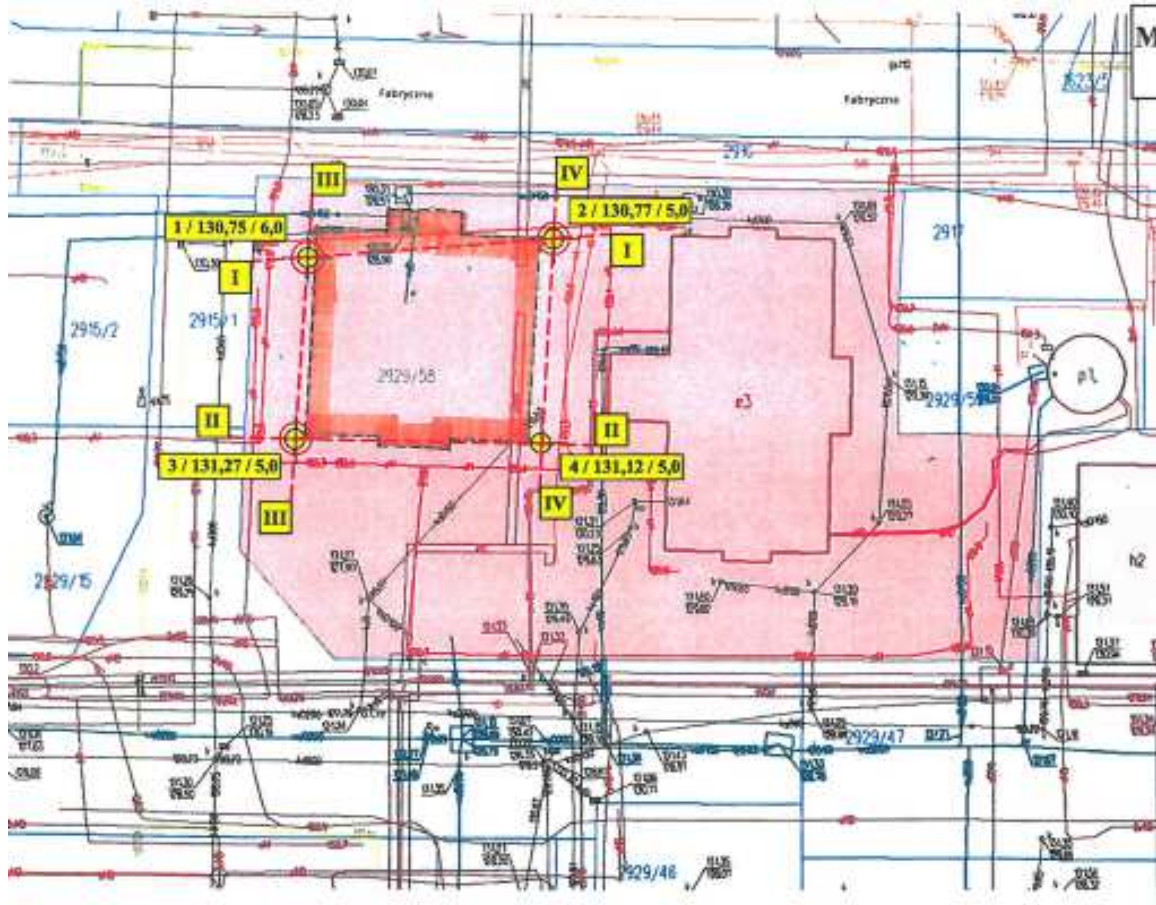
K.3 Warunki lokalizacji

Warunki normowe:

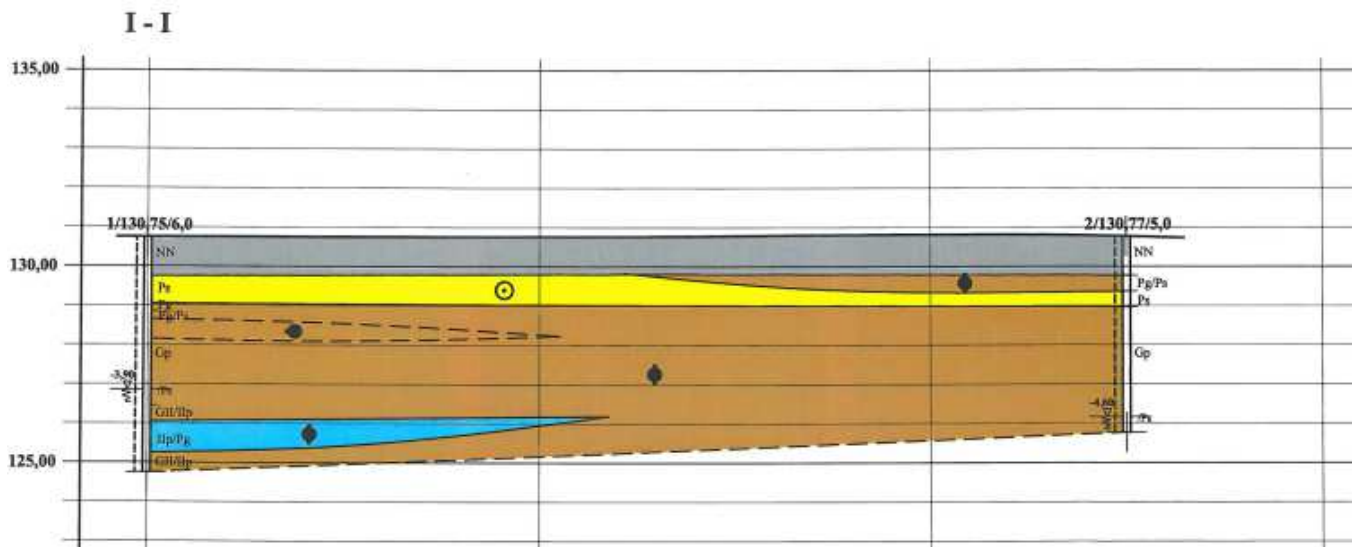
- III strefa obciążenia śniegiem wg eurokod- charakterystyczna wartość obciążenia śniegiem
 $S_k = 0.90\text{kN/m}^2$
- I strefa obciążenia wiatrem wg eurokod- charakterystyczna wartość ciśnienia prędkości wiatru $q_b=0,30\text{kN/m}^2$
- Głębokość przemarzania $H_z > 1,00\text{m}$ wg eurokod.

K.4 Warunki gruntowo-wodne

Na podstawie opinii geotechnicznej w podłożu występują następujące warunki gruntowe:



Rysunek 1 Mapa dokumentacyjna wykonanych odwiertów



Rysunek 2 Przekrój geotechniczny I-I

K.5 Określenie kategorii geotechnicznej

Zgodnie z rozporządzeniem Ministra Spraw Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012 r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadawiania obiektów budowlanych ustalone **zostały proste warunki gruntowe**, a obiekt zaliczono do **drugiej kategorii geotechnicznej**.

K.5.1 Wpływ eksploatacji górniczej

Obiekt znajduje się poza wpływami eksploatacji górniczej.

K.6 Układ konstrukcyjny obiektu budowlanego, zastosowane schematy konstrukcyjne.

Budynek biurowo-administracyjny zaprojektowany jako wolnostojący. Budynek zaprojektowany został jako czterokondygnacyjny z kondygnacją podziemną w bryle budynku. Budynek posadowiony bezpośrednio na gruncie za pośrednictwem płyty fundamentowej gr. 40cm. Część podziemna budynku zaprojektowana została w konstrukcji żelbetowej. Zewnętrzne oraz wewnętrzne ściany nośne zaprojektowano jako żelbetowe gr. 25cm. Wewnętrzne ściany klatki schodowej oraz szybu zaprojektowano jako żelbetowe gr. 20cm oraz 25cm.

Stropy nad częścią podziemną zaprojektowano jako żelbetowe, pracujące dwukierunkowo. Strop nad częścią piwniczną zaprojektowano o grubości 22cm wsparty na żelbetowych belkach oraz wewnętrznym trzonie żelbetowym.

Część nadziemna budynku zaprojektowana w technologii tradycyjnej, murowanej.

Układ nośny tworzą zewnętrzne i wewnętrzne ściany w układzie mieszanym projektowane z pustaków ceramicznych gr. 25cm. Konstrukcję części parteru stanowi układ ścian nośnych wraz z żelbetowymi belkami wspartymi na żelbetowych słupach i rdzeniach o wymiarach wskazanych w części rysunkowej. Niezmiennosć geometryczną układu konstrukcyjnego gwarantuje wewnętrzny trzon w konstrukcji żelbetowej, który pełni również konstrukcję pod schody wewnętrzne oraz szybu windowego.

Stropy międzykondygnacyjne projektuje się jako żelbetowe pracujące dwukierunkowo o grubości 22cm.

Nadproża zaprojektowano jako żelbetowe, wylwane na budowie oraz jako prefabrykowane typu L-19. Żelbetowe belki i rdzenie o różnorodnych wymiarach przekroju wykonać zgodnie z częścią rysunkową. Schody wewnętrzne zaprojektowano jako żelbetowe.

Wewnątrz budynku zaprojektowano windę. Konstrukcję szybu windowego wykonać jako żelbetową o grubości ścian żelbetowych 20cm. Szyb windowy posadawiać na płycie fundamentowej o grubości 30cm.

Nad ostatnim stropem projektuje się poddasze nieużytkowe. Dach zaprojektowano jako wielospadowy o kącie nachylenia połaci dachowych 22°. Konstrukcję dachu zaprojektowano o układzie płatwiowo-krokwiowym.

K.6.1 Konstrukcja fundamentów

Budynek należy posadzić na płycie fundamentowej gr. 40cm. Pod płytą wykonać podbudowę z tłucznią gr. 30cm i piasku średniego jako wierzchnia warstwa gr.10cm. Należy uzyskać wskaźnik zagęszczenia gruntu $I_s > 0,98$.

Płytę fundamentową wykonać z betonu klasy C30/37 W8 i stali klasy A-IIIN (RB500W). Otulenie prętów zbrojenia minimum 5cm.

Warstwy izolacyjne płyty fundamentowej wraz ze ścianami wykonać wg wytycznych architektonicznych.

Dodatkowo zaprojektowano dwie stopy fundamentowe pod dwa słupy żelbetowe. Stopy fundamentowe wykonać z betonu klasy C30/37 W8 i stali klasy A-IIIN (RB500W).

K.6.2 Ściany nośne

Ściany nośne piwnic należy wykonać jako żelbetowe monolityczne gr. 25cm. Ściany nośne części podziemnej wykonać z betonu klasy C30/37 W8.

Ściany nośne nadziemne należy wykonać jako żelbetowe monolityczne oraz murowane z pustaków ceramicznych o średniej wytrzymałości na ściskanie 15MPa oraz grubości 25 cm. Mury kondygnacji nadziemnych należy wznosić przy zastosowaniu zwykłej (ogólnego przeznaczenia) cementowo-wapiennej lub cementowej. Minimalna marka zaprawy cementowej M15.

Materiały: Beton części podziemnych C30/37 W8, nadziemnych C25/30

Stal: AIIIIN (RB500W)

K.6.3 Wieńce

Wszystkie ściany nośne i usztywniające połączone są w poziomie płyty stropowej wieńcami żelbetowymi. Zbrojenie wieńców należy wykonać w sposób ciągły, na śladzie wszystkich ścian nośnych. Zbrojenie wieńców należy przepuszczać przez żelbetowe słupy oraz rdzenie. Należy zachowywać zakład prętów podłużnych wieńców na co najmniej $40\varnothing$ długości pręta. Szczególną uwagę należy zwrócić na należyte zazbrojenie naroży wieńców zgodnie z detalami konstrukcyjnymi.

Materiały: C25/30

Stal: AIIIIN (RB500W)

K.6.4 Nadproża i belki żelbetowe

Nadproża i belki żelbetowe monolityczne, zbrojone wg obliczeń i rysunków konstrukcyjnych. Część nadproży dla otworów o rozpiętości do 2,00 m można wykonać z typowych belek prefabrykowanych. Lokalizację belek prefabrykowanych oraz belek żelbetowych pokazano w części rysunkowej.

Materiały: C25/30

Stal: AIIIIN (RB500W)

K.6.5 Stropy

Stropy zaprojektowano jako monolityczne płyty żelbetowe gr. 22cm. Stropy opierać na zewnętrznych ścianach nośnych, belkach i nadprożach żelbetowych zbrojonych wg obliczeń i rysunków konstrukcyjnych. Stateczność układu konstrukcyjnego gwarantuje wewnętrzny trzon żelbetowy, który stanowi konstrukcję pod oparcie stropów oraz wewnętrznych schodów żelbetowych. Na obwodzie płyt stropowych oraz na śladzie ścian wewnętrznych należy wykonać wieńce żelbetowe.

**Materiały: Beton części podziemnych C30/37 W8,
beton części nadziemnych C25/30**

Stal: AIIIIN (RB500W)

K.6.6 Rdzenie i słupy żelbetowe

Rdzenie i słupy poprowadzić przez całą wysokość ścian. Przerwy technologiczne w betonowaniu wykonywać na każdym stropie żelbetowym. Długość zakładów prętów zbrojeniowych minimum $40\varnothing$ długości pręta.

**Materiały: Beton części podziemnych C30/37 W8,
beton części nadziemnych C25/30**

Stal: AIIIIN (RB500W)

K.6.7 Schody wewnętrzne

Wewnętrzne schody zaprojektowano jako żelbetowe płytowe. Główne schody klatki schodowej zaprojektowano jako dwubiegowe. Schody z poziomu piwnicy na parter zaprojektowano jako jednobiegowe.

**Materiały: Beton części podziemnych C30/37 W8,
beton części nadziemnych C25/30**

Stal: AIIIIN (RB500W)

K.6.8 Wewnętrzny trzon żelbetowy

Stateczność układu konstrukcyjnego gwarantuje wewnętrzny trzon żelbetowy. Ściany trzonu zaprojektowano o grubości 25cm oraz 20cm. Na trzonie należy opierać żelbetowe belki oraz stropy międzykondygnacyjne.

**Materiały: Beton części podziemnych C30/37 W8,
beton części nadziemnych C25/30**

Stal: AIIIIN (RB500W)

K.6.9 Konstrukcja więźby dachowej

Dach zaprojektowano jako wielospadowy o kącie nachylenia połaci dachowych 22 stopni.

Nad poddaszem projektuje się więźbę o konstrukcji płatwiowo-krokwiowej. Krokwie zaprojektowano o przekroju 8x20cm w rozstawie co max 80cm. Płatwie zaprojektowano o przekroju 15x25cm wsparte na projektowanych słupach o przekroju 15x15cm. Belki koszarowe oraz krawężnice zaprojektowano o przekroju 15x25cm. Murlaty zaprojektowano o przekroju 14x14cm.

Murlaty łączyć z żelbetowym wieńcem kotwami M16 kl. 5.8 w rozstawie co max 1,2m.

Uwaga: Konstrukcję dachu zaleca się stężyć taśmami perforowanymi lub wiatrownicami.

Elementy drewniane dachu zabezpieczyć środkami impregnacyjnymi przeciwogniowymi, poprzez kąpiel elementów względnie 3 krotne malowanie.

Na konstrukcję dachu stosować drewno sosnowe lub świerkowe klasy C24 przesuszone o wilgotności nie większej niż 18 %. Drewno należy przed wbudowaniem poddać procesowi obróbki, aby powierzchnia elementów była gładka, następnie zaimpregnować środkami grzybobójczymi i ogniochronnymi. W styku z murem elementy więźby dodatkowo odizolować warstwą papy.

K.6.10 Warunki wykonawstwa

Elementy konstrukcji znajdujące się w kontakcie z gruntem należy zaizolować przeciwwilgociowo zgodnie z częścią architektoniczną. Wszystkie zmiany konstrukcyjne należy uzgodnić z projektantem konstrukcji. Roboty budowlano-montażowe i odbiór robót wykonywać zgodnie z obowiązującymi „Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych” wydanych przez Ministerstwo Gospodarki Przestrzennej i Budownictwa, a opracowanych przez Instytut Techniki Budowlanej.

Materiały stosować zgodnie z ich przeznaczeniem i wytycznymi producenta, dochowując technicznych warunków wykonania robót. Prace należy wykonywać pod nadzorem uprawnionych do tego osób. Załoga powinna być przeszkolona, wyposażona w odpowiedni sprzęt i posiadać wymagane kwalifikacje. Teren prowadzonych prac powinien być oznakowany i zabezpieczony przed dostępem osób postronnych.

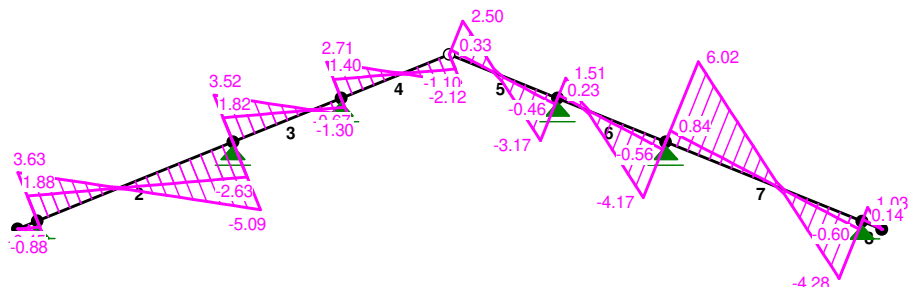
K.7 ZETAWIENIE OBCIĄŻEŃ, OBLICZENIA STATYCZNO-WYTRZYMAŁOŚCIOWE

Zestawienie obciążeń

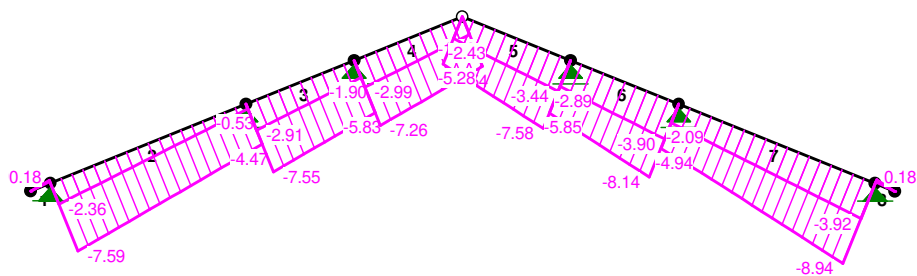
Grupa norm: Polskie Normy Budowlane oraz Eurokod

Opis	Jedn.	Q _k	γ _{f1}	γ _{f2}	Q _{o1}	Q _{o2}
1. Ciężar dachu	kN/m ²	1.1	1.35	1.00	1.49	1.10
1.1. Dachówka ceramiczna + otacenie	kN/m ²	0.700	1.35	1.00	0.95	0.70
1.2. Folia paroprzepuszczalna	kN/m ²	0.0	1.35	1.00	0.03	0.02
1.3. Wyroby z wełny mineralnej	kN/m ²	0.4	1.35	1.00	0.49	0.36
1.4. Folia paroizolacyjna	kN/m ²	0.0	1.35	1.00	0.03	0.02
2. Śnieg						
2.1. Dach dwuspadowy- C1	kN/m ²	0.48	1.50	1.50	0.72	0.72
2.2. Dach dwuspadowy- C2	kN/m ²	0.96	1.50	1.50	1.44	1.44
3. Wiatr						
3.1. Dach dwuspadowy - nawietrzna						
3.1.1. Pole F	kN/m ²	0.23	1.50	1.50	0.35	0.35
3.1.2. Pole G	kN/m ²	0.23	1.50	1.50	0.35	0.35
3.1.3. Pole H	kN/m ²	0.13	1.50	1.50	0.19	0.19
3.2. Dach dwuspadowy- zawietrzna						
3.2.1. Pole I	kN/m ²	-0.50	1.50	1.50	-0.76	-0.76
3.2.2. Pole J	kN/m ²	-0.84	1.50	1.50	-1.25	-1.25
4. Ściana zewnętrzna	kN/m ²	4.8	1.35	1.00	6.42	4.76
4.1. Cegła pełna gr. 12cm	kN/m ²	1.4	1.35	1.00	1.94	1.44
4.2. Styropian gr.20cm	kN/m ²	0.1	1.35	1.00	0.08	0.06
4.3. Pustak z ceramiki poryzowanej	kN/m ²	2.9	1.35	1.00	3.88	2.88
4.4. Gładź/zaprawa cementowo-wapienna	kN/m ²	0.4	1.35	1.00	0.51	0.38
5. Ciężar ściany wewnętrznej	kN/m ²	3.6	1.35	1.00	4.91	3.64
5.1. Gładź/zaprawa cementowo-wapienna	kN/m ²	0.4	1.35	1.00	0.51	0.38
5.2. Pustak z ceramiki poryzowanej	kN/m ²	2.9	1.35	1.00	3.88	2.88
5.3. Gładź/zaprawa cementowo-wapienna	kN/m ²	0.4	1.35	1.00	0.51	0.38
6. Użytkowe						
6.1. Użytkowe (kategoria A)	kN/m ²	2.0	1.50	1.00	3.00	2.00
6.2. Ściany działowe o c.w. do 3.0 kN/m	kN/m ²	1.8	1.50	1.00	2.73	1.82
7. Strop międzykondygnacyjny	kN/m ²	7.3	1.35	1.00	9.82	7.27
7.1. Płytki ceramiczne	kN/m ²	0.4	1.35	1.00	0.59	0.44
7.2. Wylewka cementowa	kN/m ²	1.1	1.35	1.00	1.54	1.14
7.3. Polistyren	kN/m ²	0.0	1.35	1.00	0.03	0.02
7.4. Folia PE	kN/m ²	0.020	1.35	1.00	0.03	0.02
7.5. Płyta żelbetowa gr. 22cm	kN/m ²	5.5	1.35	1.00	7.43	5.50
7.6. Sufit podwieszany	kN/m ²	0.2	1.35	1.00	0.20	0.15
8. Strop nad piwnicą	kN/m ²	7.3	1.35	1.00	9.82	7.27
8.1. Płytki ceramiczne	kN/m ²	0.4	1.35	1.00	0.59	0.44
8.2. Wylewka cementowa	kN/m ²	1.1	1.35	1.00	1.54	1.14
8.3. Polistyren	kN/m ²	0.0	1.35	1.00	0.03	0.02
8.4. Folia PE	kN/m ²	0.020	1.35	1.00	0.03	0.02
8.5. Płyta żelbetowa gr. 22cm	kN/m ²	5.5	1.35	1.00	7.43	5.50
8.6. Sufit podwieszany	kN/m ²	0.2	1.35	1.00	0.20	0.15
9. Strop nad II piętrzem	kN/m ²	6.8	1.35	1.00	9.23	6.83
9.1. Wylewka cementowa	kN/m ²	1.1	1.35	1.00	1.54	1.14
9.2. Polistyren	kN/m ²	0.0	1.35	1.00	0.03	0.02
9.3. Folia PE	kN/m ²	0.020	1.35	1.00	0.03	0.02
9.4. Płyta żelbetowa gr. 22cm	kN/m ²	5.5	1.35	1.00	7.43	5.50
9.5. Sufit podwieszany	kN/m ²	0.2	1.35	1.00	0.20	0.15

TNĄCE-OBWIEDNIE :



NORMALNE-OBWIEDNIE :



Wyniki wymiarowania wg PN-EN 1995 (Drew1995_3d v. 1.15 licencja nr 26221)

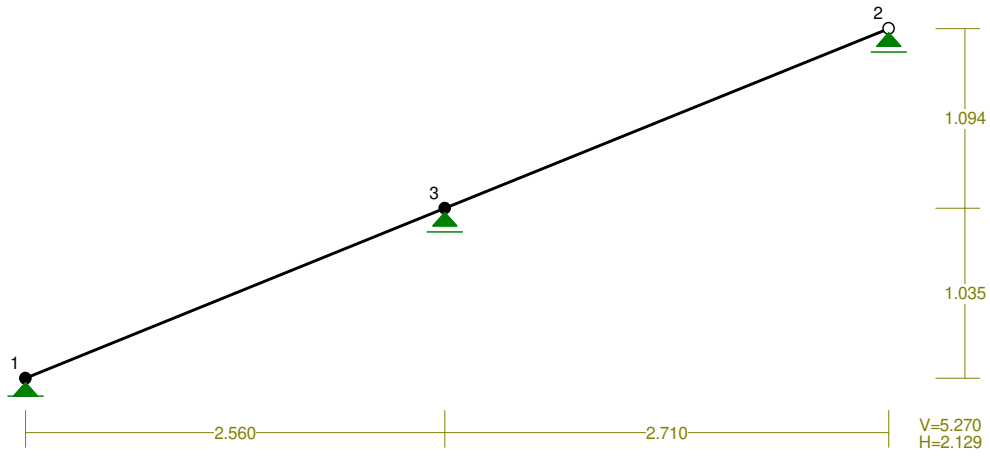
Nazwa pliku: 20220828_Wieżba dachowa

Nr pręta:	Grupa:	Przekrój:	Warunek decydujący:	Nośność:	Kombinacja obc.
6		2 - B 200x80	Zginanie	0.891	1.35·0.85·(CW+A)+1.5·B (b)
7		2 - B 200x80	Ściskanie	0.852	1.35·0.85·(CW+A)+1.5·B (b)
2		2 - B 200x80	Ściskanie	0.748	1.35·0.85·(CW+A)+1.5·B (b)
3		2 - B 200x80	Ściskanie	0.723	1.35·(CW+A)+1.5·(0.7·B+0.6·C) (a)
5		2 - B 200x80	Ściskanie	0.382	1.35·0.85·(CW+A)+1.5·B (b)
4		2 - B 200x80	Ściskanie	0.336	1.35·0.85·(CW+A)+1.5·(B+0.6·C) (b)
8		2 - B 200x80	Ścinanie	0.039	1.35·0.85·(CW+A)+1.5·B (b)
1		2 - B 200x80	Ścinanie	0.033	1.35·(CW+A)+1.5·(0.7·B+0.6·C) (a)

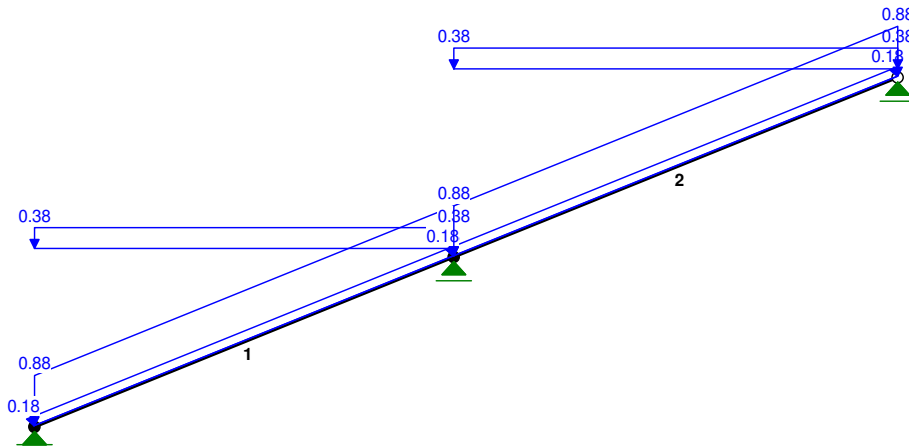
RM_Win v. 11.98 licencja nr 26221

NAZWA: 20220828_Krokiwie

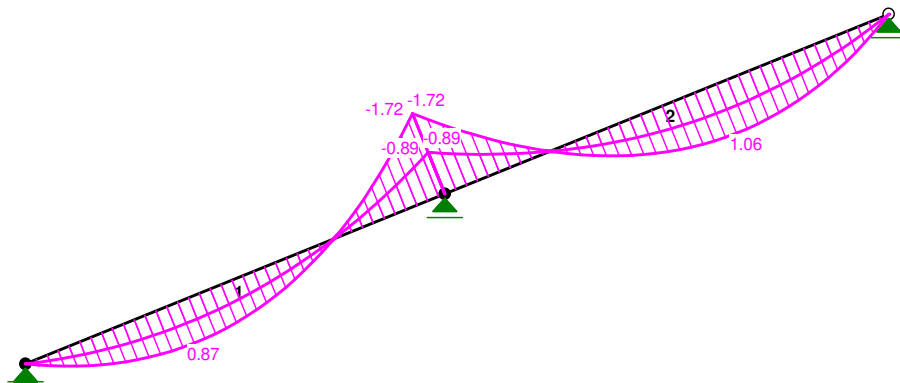
WEZŁY:



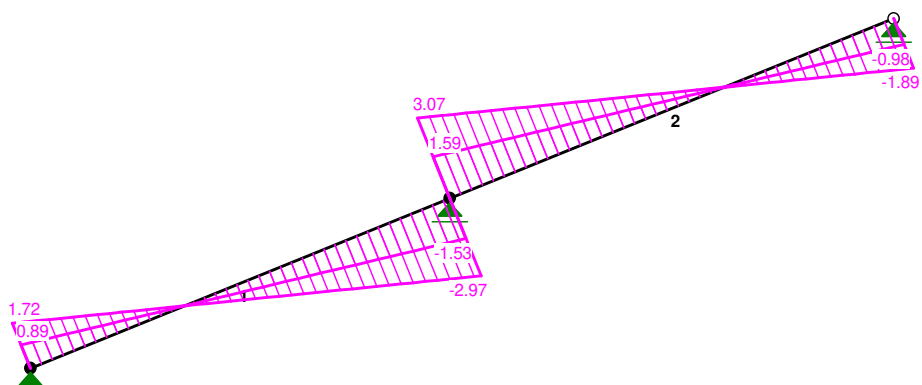
OBCIĄŻENIA:



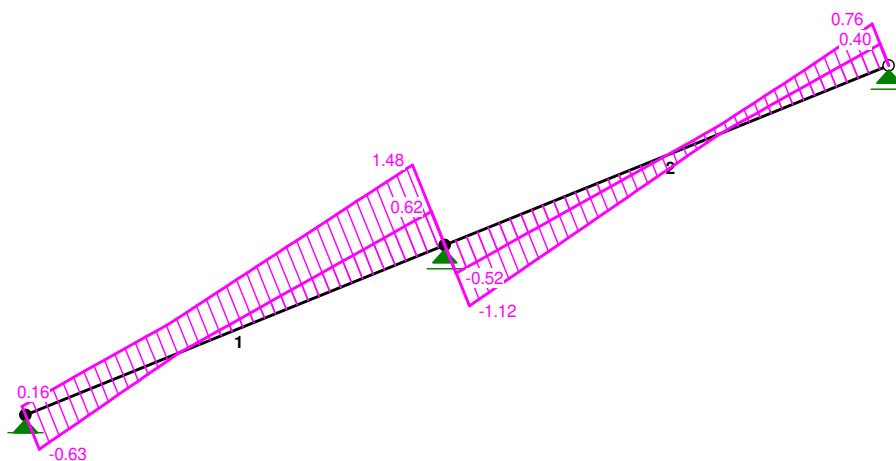
MOMENTY-OBWIEDNIE:



TNAĆE-OBWIEDNIE :



NORMALNE-OBWIEDNIE :



Wyniki wymiarowania wg PN-EN 1995 (Drew1995_3d v. 1.15 licencja nr 26221)

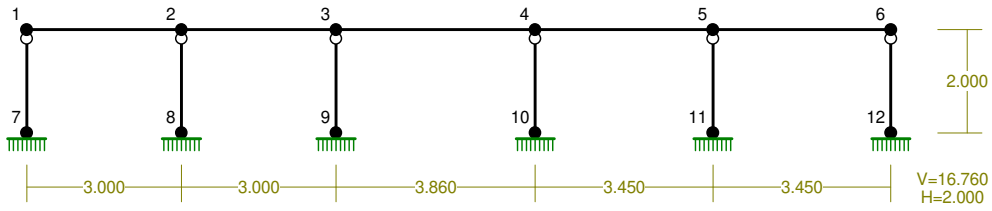
Nazwa pliku: 20220828_Krokiwie

Nr pręta:	Grupa:	Przekrój:	Warunek decydujący:	Nośność:	Kombinacja obc.
1		2 - B 200x80	Zginanie	0.302 <input type="checkbox"/>	1.35·(CW+A)+1.5·(0.7·B+0.6·C) (a)
2		2 - B 200x80	Ściskanie	0.298 <input type="checkbox"/>	1.35·(CW+A)+1.5·(0.7·B+0.6·C) (a)

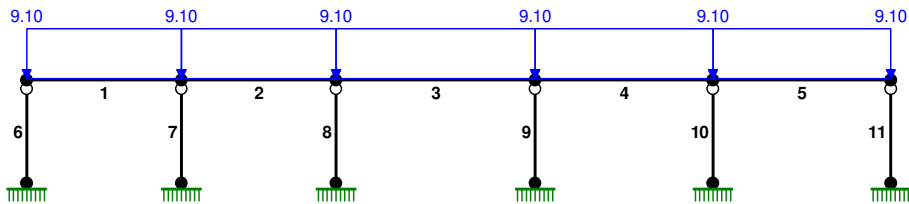
RM_Win v. 11.98 licencja nr 26221

NAZWA: 20220828_Płatew

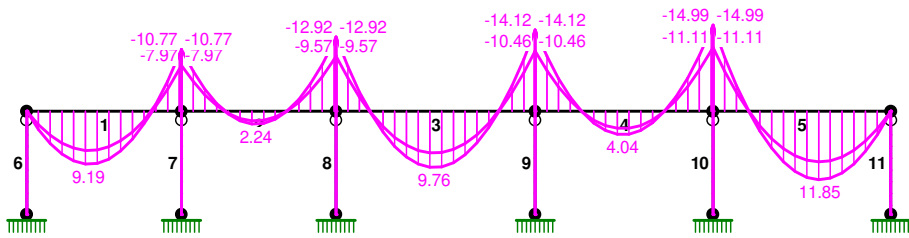
WEZŁY:



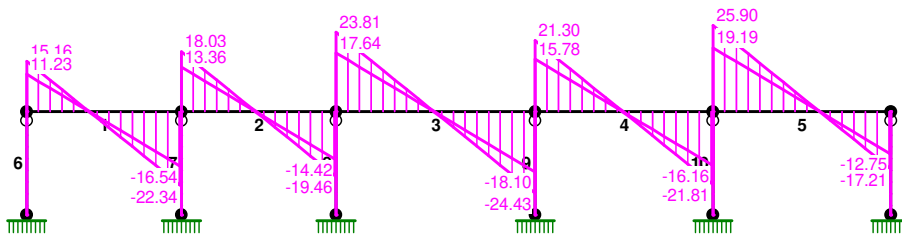
OBCIĄŻENIA:



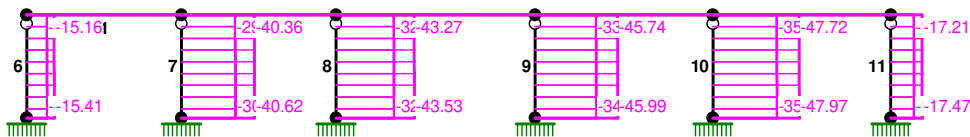
MOMENTY-OBWIEDNIE:



TNĄCE-OBWIEDNIE :



NORMALNE-OBWIEDNIE :



Wyniki wymiarowania wg PN-EN 1995 (Drew1995_3d v. 1.15 licencja nr 26221)

Nazwa pliku: 20220828_Płatew

Nr pręta:	Grupa:	Przekrój:	Warunek decydujący:	Nośność:	Kombinacja obc.
4		3 - B 250x150	Zginanie	0.650	1.35·(CW+A) (a)
5		3 - B 250x150	Zginanie	0.650	1.35·(CW+A) (a)
3		3 - B 250x150	Zginanie	0.612	1.35·(CW+A) (a)
2		3 - B 250x150	Zginanie	0.560	1.35·(CW+A) (a)
1		3 - B 250x150	Ścinanie	0.542	1.35·(CW+A) (a)
10		2 - B 150x150	Ściskanie	0.198	1.35·(CW+A) (a)
9		2 - B 150x150	Ściskanie	0.189	1.35·(CW+A) (a)
8		2 - B 150x150	Ściskanie	0.179	1.35·(CW+A) (a)
7		2 - B 150x150	Ściskanie	0.167	1.35·(CW+A) (a)
11		2 - B 150x150	Ściskanie	0.072	1.35·(CW+A) (a)
6		2 - B 150x150	Ściskanie	0.064	1.35·(CW+A) (a)

1. STROP NAD II PIĘTREM

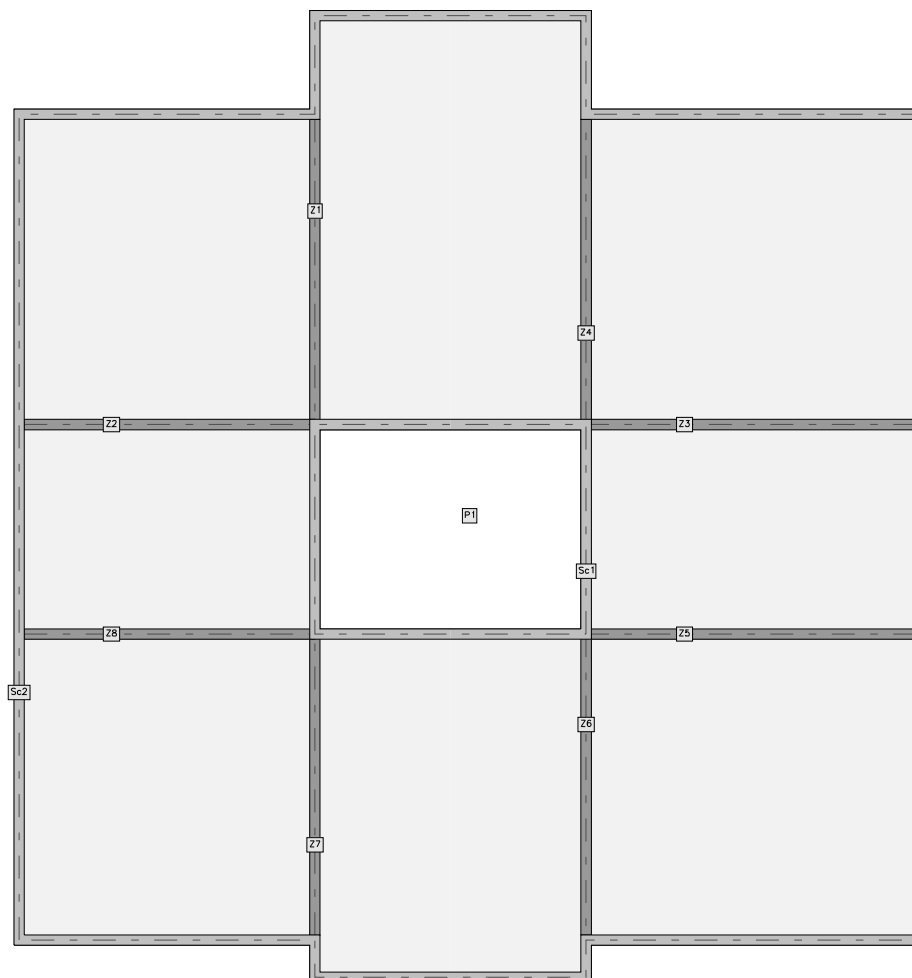
1.1. Dane płyt

Symbol	Grubość	Pole powierzchni	Poziom pł. środk.	Materiał
1	220mm	442.39m ²	0.00m	B30

1.2. Dane żeber

Symbol	Przekrój	Szer. wsp. b _{eff}	Długość	Poz. osi oboj.	Materiał
1	500x250mm	2.890m	7.43m	-0.25m	B30
2	500x250mm	2.763m	7.07m	-0.25m	B30
3	500x250mm	2.853m	7.98m	-0.25m	B30
4	500x250mm	2.890m	7.43m	-0.25m	B30
5	500x250mm	2.853m	7.98m	-0.25m	B30
6	500x250mm	2.890m	7.33m	-0.25m	B30
7	500x250mm	2.890m	7.33m	-0.25m	B30
8	500x250mm	2.763m	7.08m	-0.25m	B30

1.3. Model konstrukcyjny



1.4. Lista materiałów

beton B30

Wytrzymałość gwarantowana na ściskanie	$f_{c,cube}^G = 30 \text{ MPa}$
Wytrzymałość obliczeniowa na ściskanie	$f_{cd} = 16.7 \text{ MPa}$
Moduł Younga	$E = 31 \text{ GPa}$
Współczynnik Poissona	$\nu = 0.2$
Współczynnik rozszerzalności term.	$\alpha_T = 0.000010 \text{ 1/K}$
Gęstość	$\rho = 2500 \text{ kg/m}^3$

stal A-IIIN

Obliczeniowa granica plastyczności	$f_{yd} = 420 \text{ MPa}$
Moduł Younga	$E = 200 \text{ GPa}$
Gęstość	$\rho = 7810 \text{ kg/m}^3$

2. Wymiarowanie (wg PN-B-03264:2002)

2.1. Zbrojenie zadane w płytach

Zbrojenie dolne

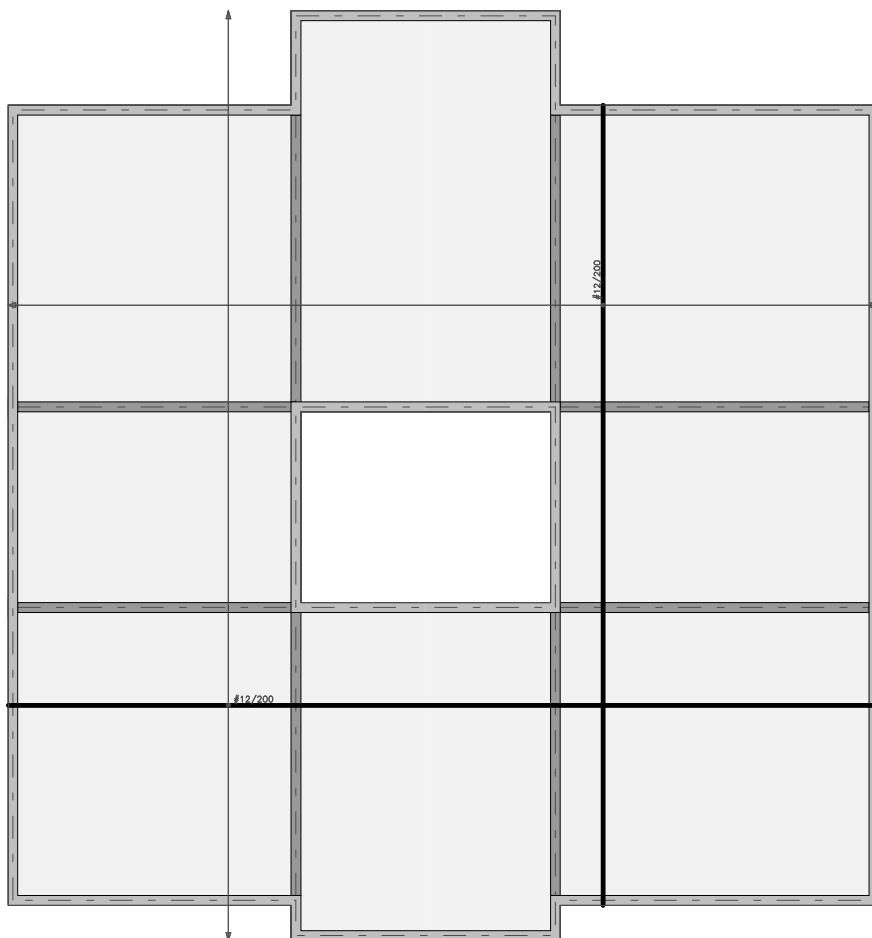
Symbol	Stal	Pręty na kier.1	Pręty na kier.2	Otulina	Kąt	Pole pow.
1	A-IIIN	#12/200	#12/200	25mm	0.00°	442.40m ²

Zbrojenie górne

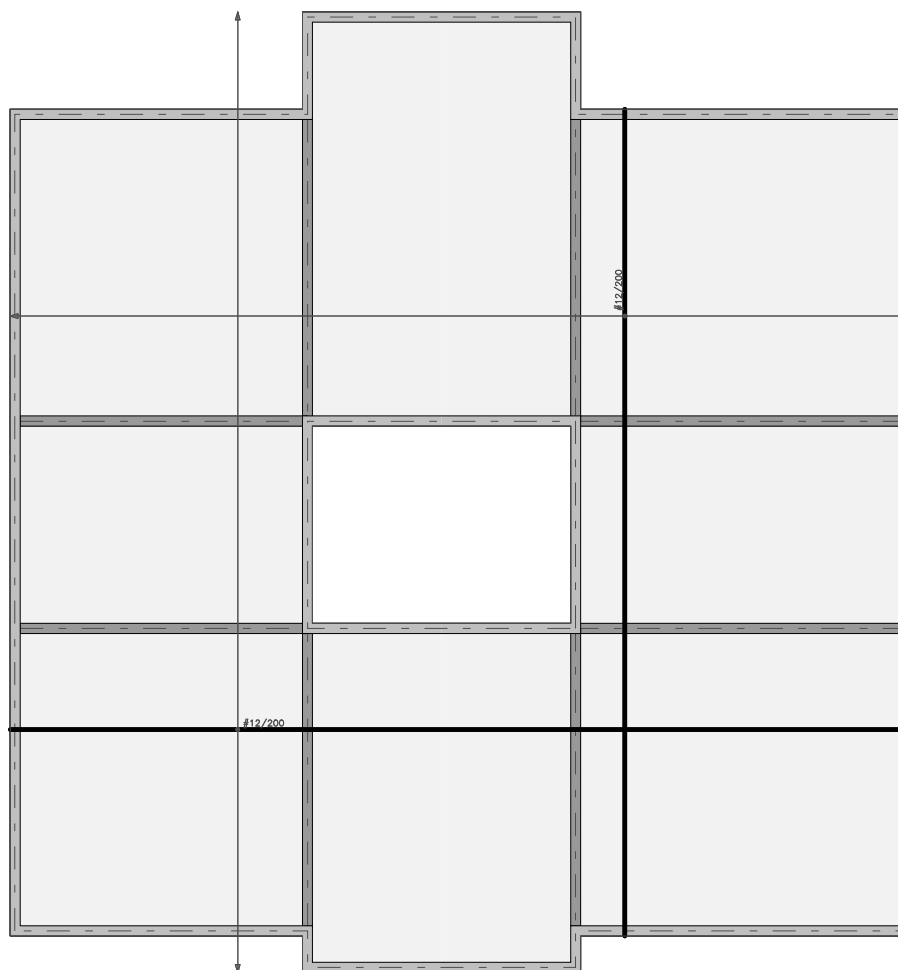
Symbol	Stal	Pręty na kier.1	Pręty na kier.2	Otulina	Kąt	Pole pow.
2	A-IIIN	#12/200	#12/200	25mm	0.00°	442.40m ²

2.2. Schemat rozmieszczenia zbrojenia zadanego w płytach

Zbrojenie dolne



Zbrojenie górne



2.3. Zbrojenie zadane w żebrach

Zbrojenie dolne

Symbol żebra	Symbol zbr.	Stal	Poł. na żebrze s[m]	Pręty	Otulina	Długość
1	5	A-IIIIN	0.02÷7.30	6#20	25mm	7.28m
2	4	A-IIIIN	0.00÷6.95	6#20	25mm	6.95m
3	7	A-IIIIN	0.13÷7.98	6#20	25mm	7.85m
4	6	A-IIIIN	0.13÷7.43	6#20	25mm	7.30m
5	8	A-IIIIN	0.12÷7.98	6#20	25mm	7.85m
6	1	A-IIIIN	0.12÷7.33	6#20	25mm	7.20m
7	2	A-IIIIN	0.00÷7.21	6#20	25mm	7.21m
8	3	A-IIIIN	0.00÷6.95	6#20	25mm	6.95m

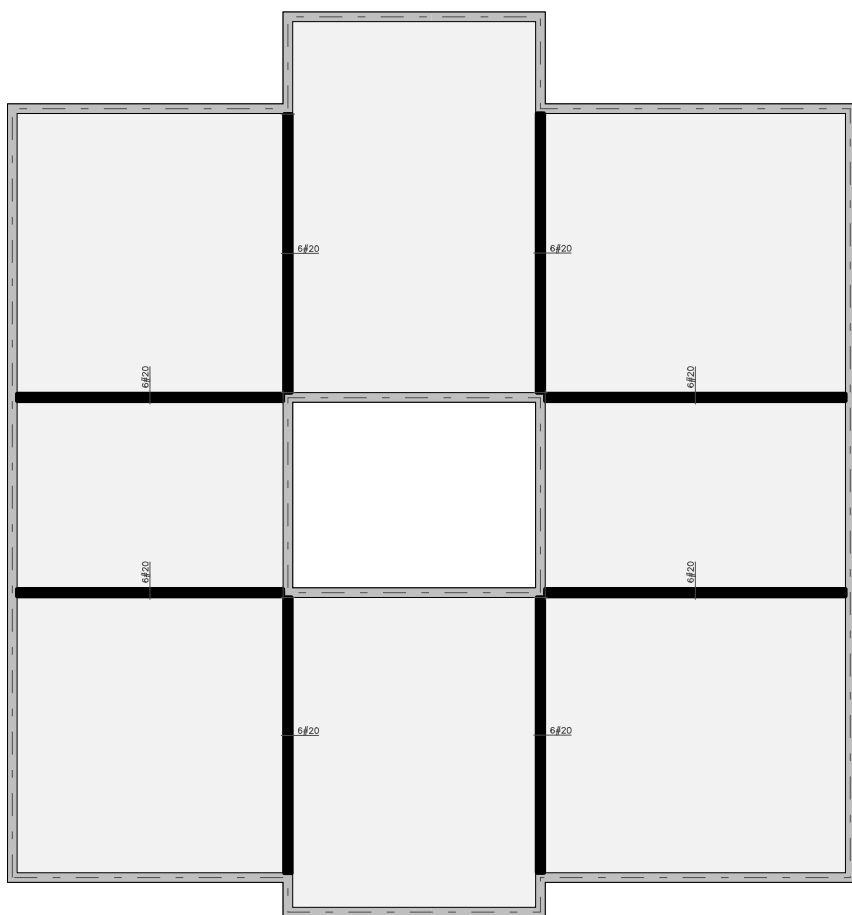
Zbrojenie górne

Symbol żebra	Symbol zbr.	Stal	Poł. na żebrze s[m]	Pręty	Otulina	Długość
1	16	A-IIIIN	0.00÷7.43	4#12	25mm	7.43m
2	13	A-IIIIN	0.00÷7.07	4#12	25mm	7.07m

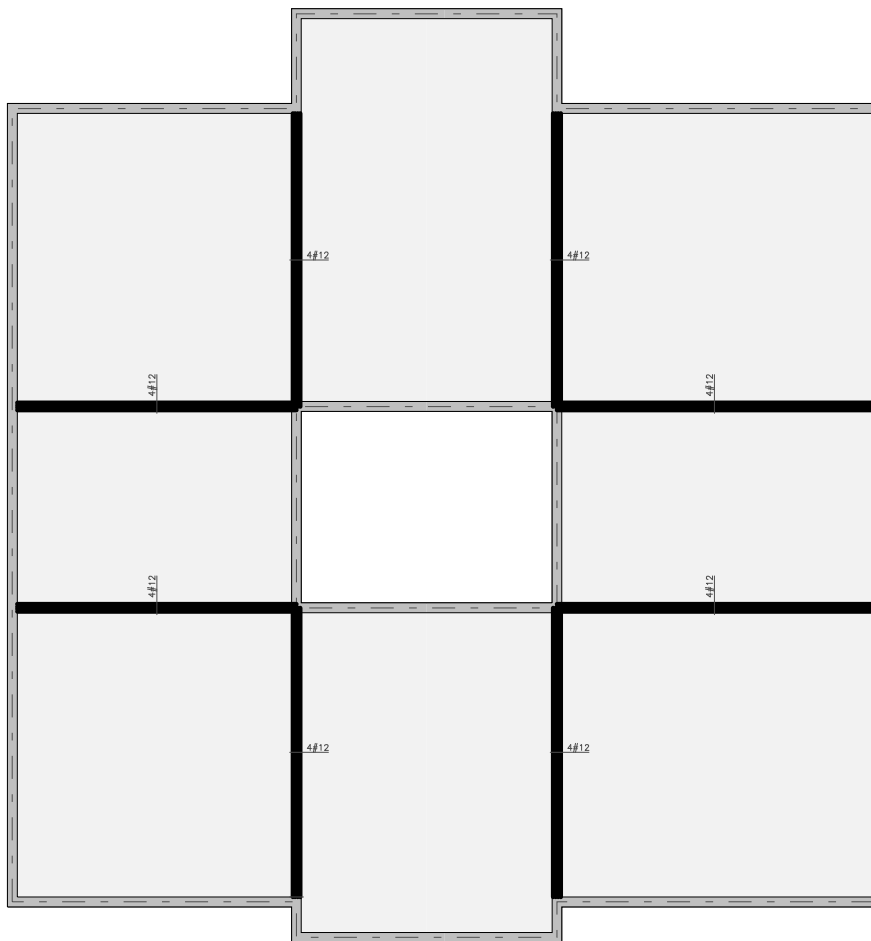
3	14	A-IIIN	0.00÷7.98	4#12	25mm	7.98m
4	15	A-IIIN	0.00÷7.43	4#12	25mm	7.43m
5	10	A-IIIN	0.00÷7.98	4#12	25mm	7.98m
6	9	A-IIIN	0.00÷7.33	4#12	25mm	7.33m
7	11	A-IIIN	0.01÷7.33	4#12	25mm	7.32m
8	12	A-IIIN	0.00÷7.08	4#12	25mm	7.07m

2.4. Schemat rozmieszczenia zbrojenia zadanego w żebrach

Zbrojenie dolne



Zbrojenie górne



1. Strop nad parterem

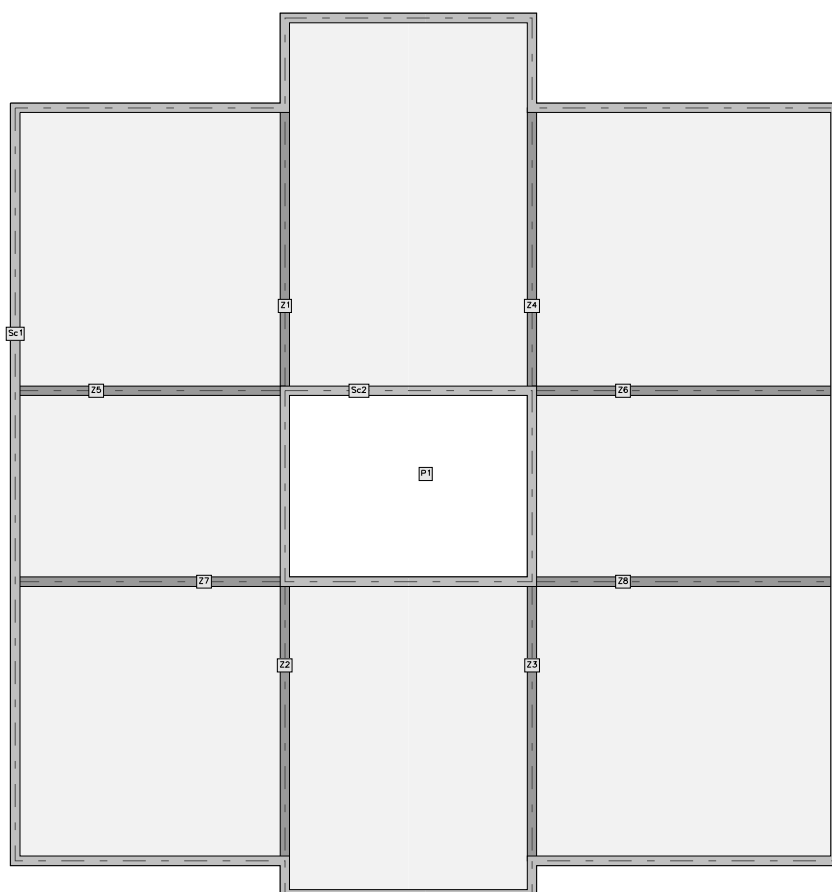
1.1. Dane płyt

Symbol	Grubość	Pole powierzchni	Poziom pł. środk.	Materiał
1	220mm	442.61m ²	0.00m	B30

1.2. Dane żeber

Symbol	Przekrój	Szer. wsp. b _{eff}	Długość	Poz. osi oboj.	Materiał
1	500x250mm	2.890m	7.55m	-0.25m	B30
2	500x250mm	2.890m	7.45m	-0.25m	B30
3	500x250mm	2.890m	7.45m	-0.25m	B30
4	500x250mm	2.890m	7.55m	-0.25m	B30
5	500x250mm	2.775m	7.20m	-0.25m	B30
6	500x250mm	2.865m	8.10m	-0.25m	B30
7	500x250mm	2.775m	7.20m	-0.25m	B30
8	500x250mm	2.865m	8.10m	-0.25m	B30

1.3. Model konstrukcyjny



1.4. Lista materiałów

beton B30

Wytrzymałość gwarantowana na ściskanie	$f_{c,cube}^G = 30 \text{ MPa}$
Wytrzymałość obliczeniowa na ściskanie	$f_{cd} = 16.7 \text{ MPa}$
Moduł Younga	$E = 31 \text{ GPa}$
Współczynnik Poissona	$\nu = 0.2$
Współczynnik rozszerzalności term.	$\alpha_T = 0.000010 \text{ 1/K}$
Gęstość	$\rho = 2500 \text{ kg/m}^3$

stal A-IIIIN

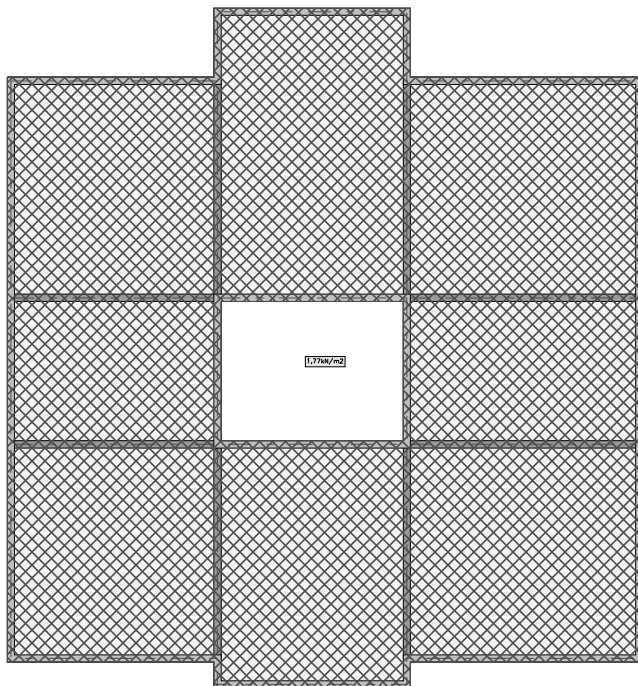
Obliczeniowa granica plastyczności	$f_{yd} = 420 \text{ MPa}$
Moduł Younga	$E = 200 \text{ GPa}$
Gęstość	$\rho = 7810 \text{ kg/m}^3$

1.5. Grupy obciążeń

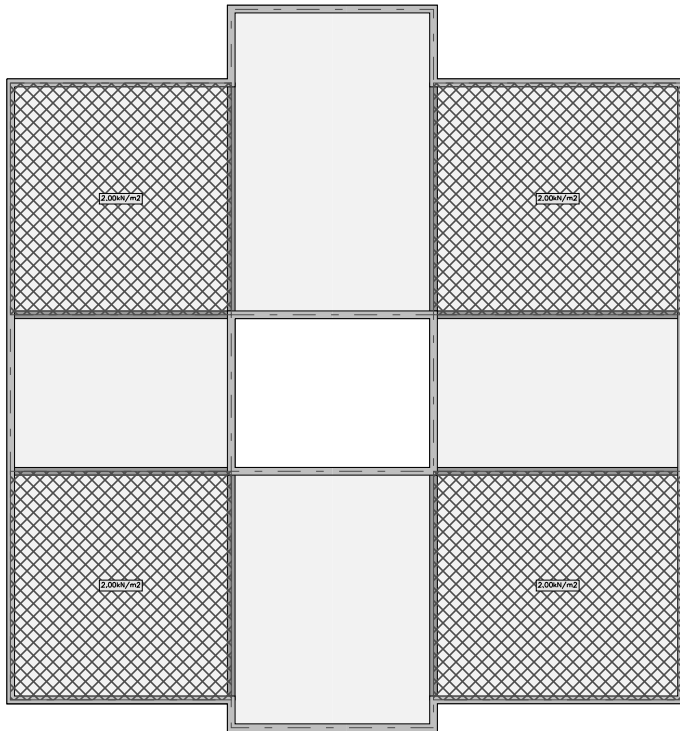
Symbol	Nazwa	Rodzaj	Znaczenie	γ_{f1}	γ_{f2}	Ψ_d
c.w.	ciężar własny	stałe		1.1	1.0	1.0
A	Stałe	stałe		1.2	1.0	1.0
B	Użytkowe	zmienne	1	1.4		0.5
C	Ściany działowe	zmienne	1	1.4		0.9
D	Użytkowe 2	zmienne	1	1.4		0.5
E	Ściany działowe 2	zmienne	1	1.2		0.5

1.7. Schematy obciążeń dla poszczególnych grup

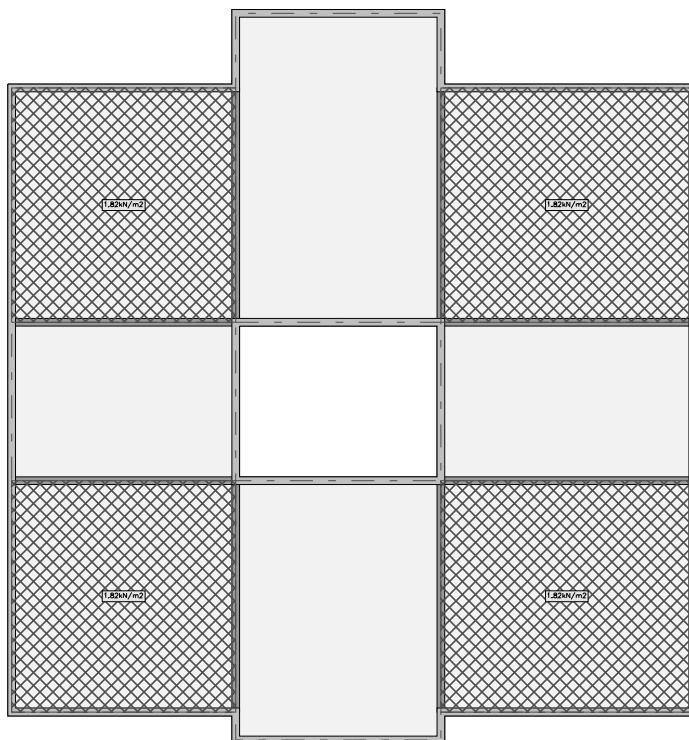
Grupa A



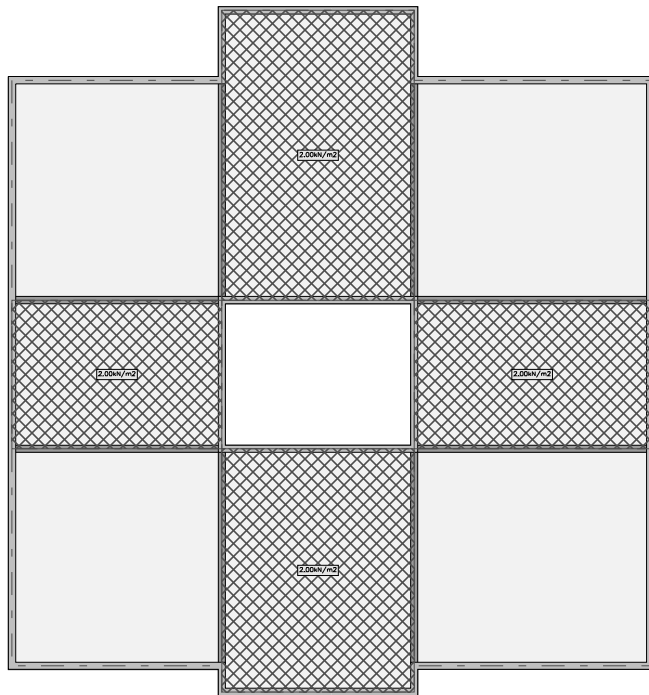
Grupa B



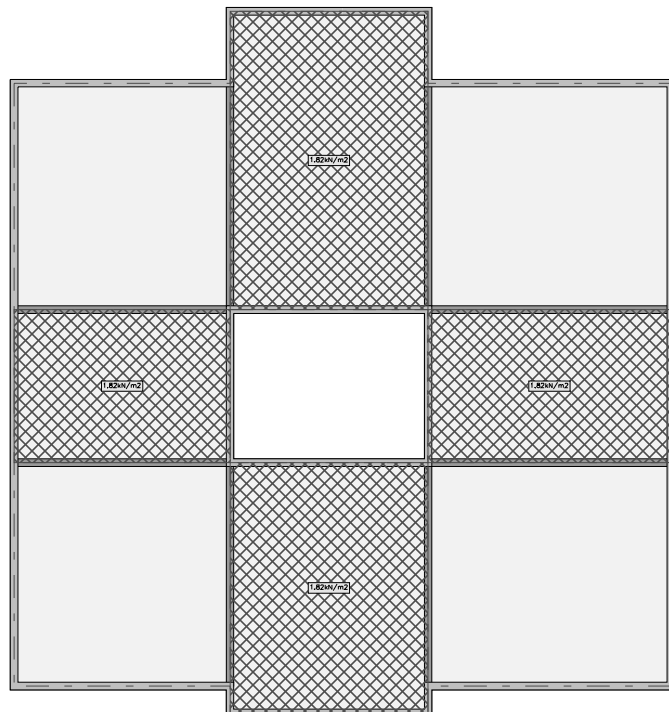
Grupa C



Grupa D



Grupa E



2. Wymiarowanie (wg PN-B-03264:2002)

2.1. Zbrojenie zadane w płytach

Zbrojenie dolne

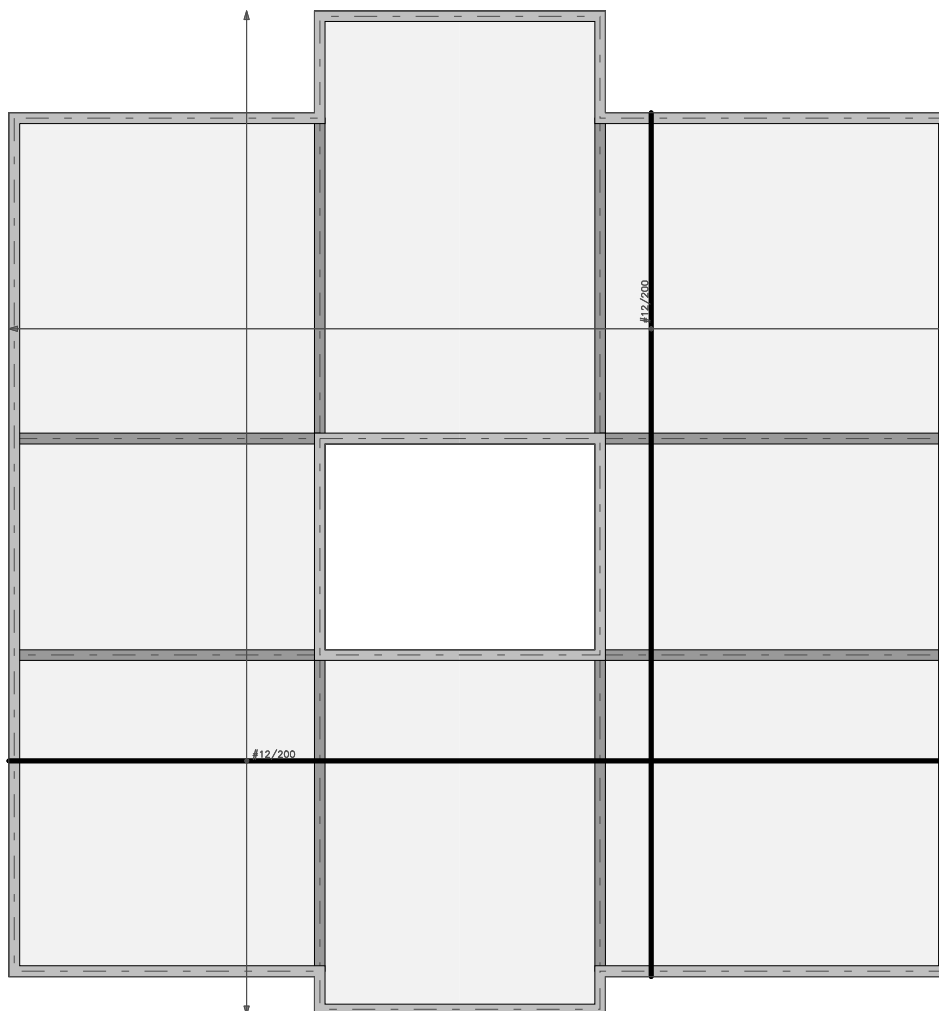
Symbol	Stal	Pręty na kier.1	Pręty na kier.2	Otulina	Kąt	Pole pow.
1	A-IIIIN	#12/200	#12/200	25mm	0.00°	442.61m ²

Zbrojenie górne

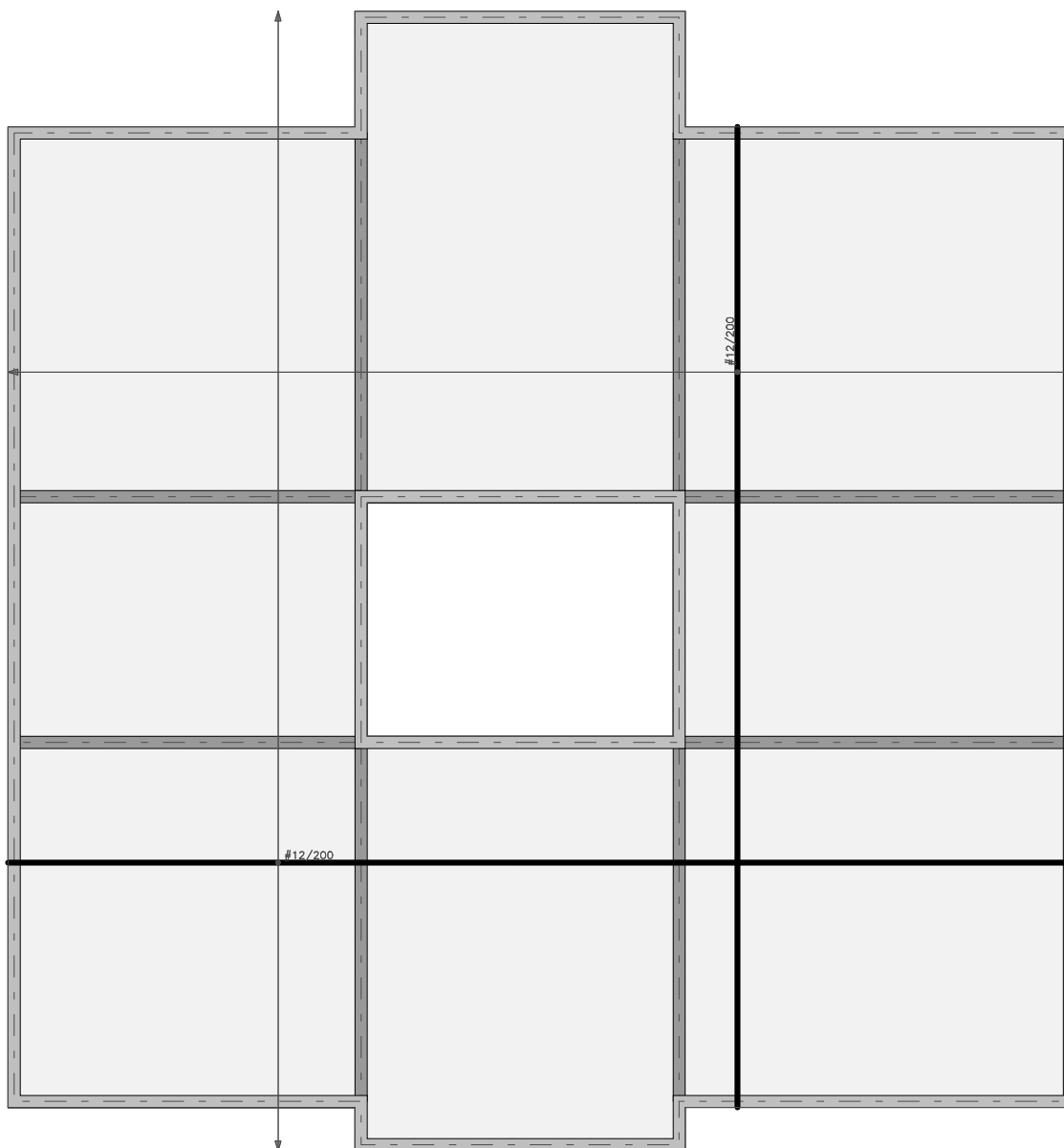
Symbol	Stal	Pręty na kier.1	Pręty na kier.2	Otulina	Kąt	Pole pow.
2	A-IIIIN	#12/200	#12/200	25mm	0.00°	442.61m ²

2.2. Schemat rozmieszczenia zbrojenia zadanego w płytach

Zbrojenie dolne



Zbrojenie górne



2.3. Zbrojenie zadane w żebrach

Zbrojenie dolne

Symbol żebra	Symbol zbr.	Stal	Poł. na żebrze s[m]	Pręty	Otulina	Długość
1	1	A-IIIIN	0.00÷7.55	6#20	25mm	7.55m
2	7	A-IIIIN	0.00÷7.45	6#20	25mm	7.45m
3	6	A-IIIIN	0.00÷7.45	6#20	25mm	7.45m
4	8	A-IIIIN	0.00÷7.55	6#20	25mm	7.55m
5	3	A-IIIIN	0.00÷7.20	6#20	25mm	7.20m
6	2	A-IIIIN	0.00÷8.10	6#20	25mm	8.10m

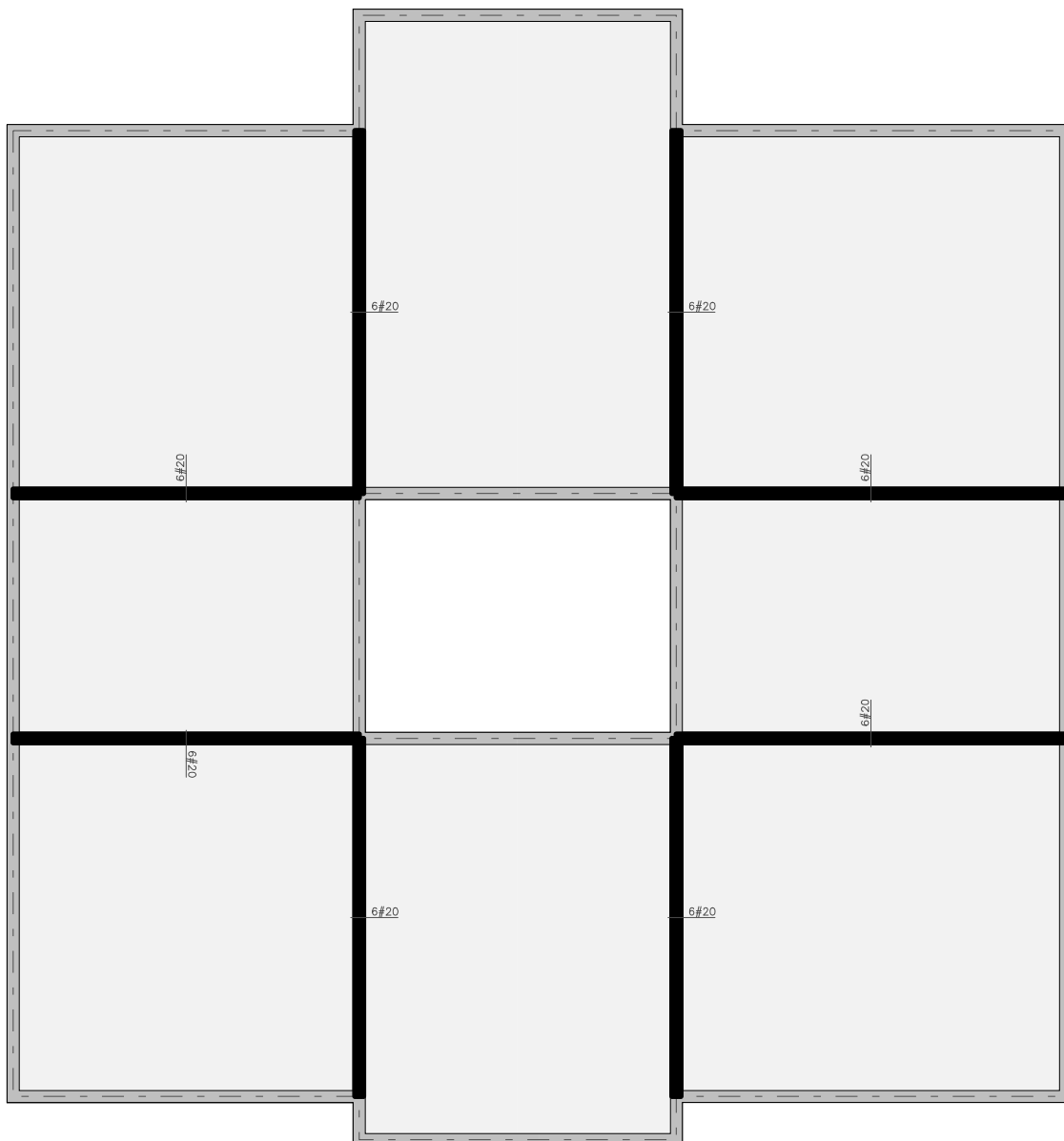
7	4	A-IIIN	0.00÷7.20	6#20	25mm	7.20m
8	5	A-IIIN	0.00÷8.10	6#20	25mm	8.10m

Zbrojenie górne

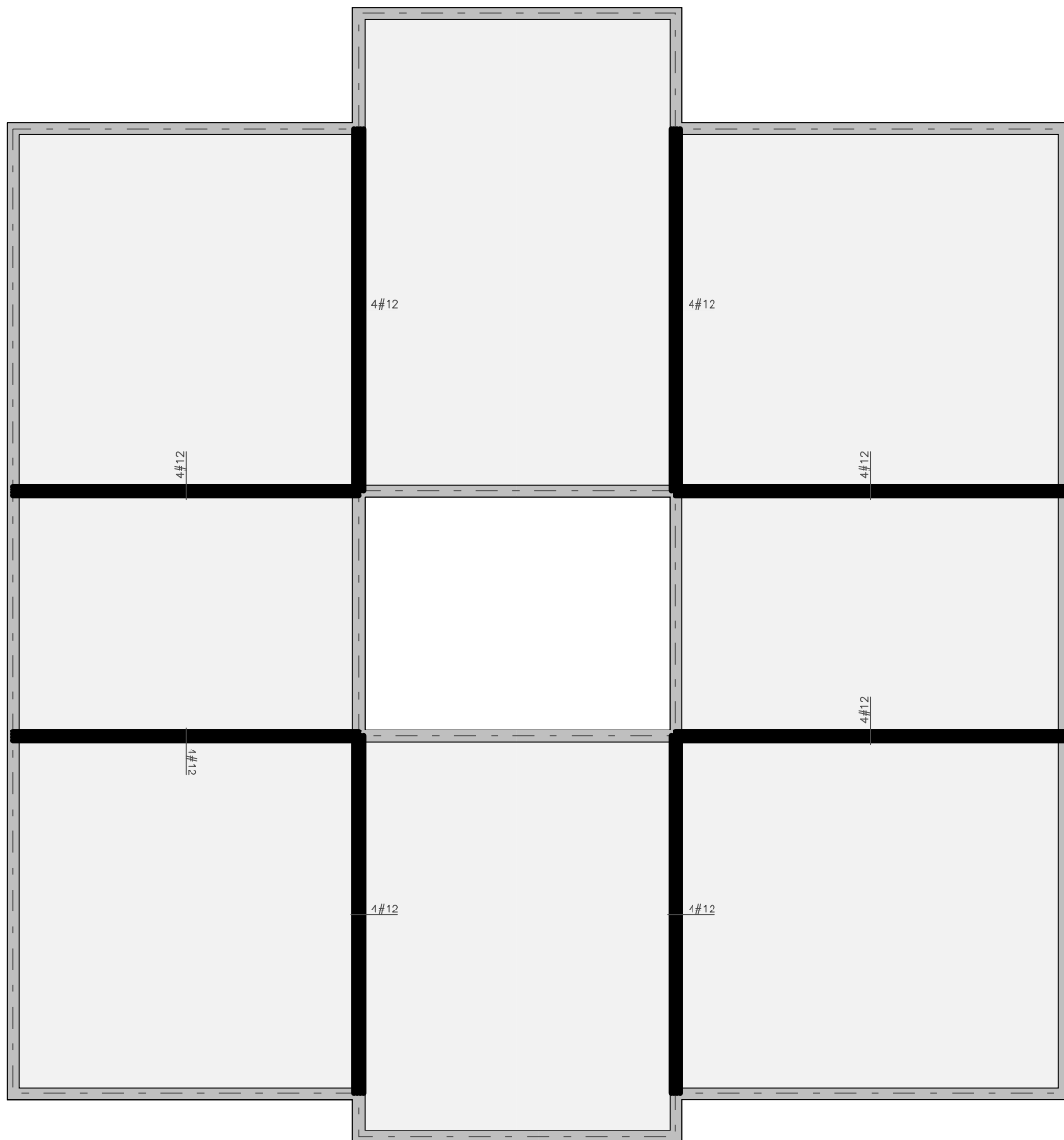
Symbol żebra	Symbol zbr.	Stal	Poł. na żebrze s[m]	Pręty	Otulina	Długość
1	16	A-IIIN	0.00÷7.55	4#12	25mm	7.55m
2	9	A-IIIN	0.00÷7.45	4#12	25mm	7.45m
3	12	A-IIIN	0.00÷7.45	4#12	25mm	7.45m
4	13	A-IIIN	0.00÷7.55	4#12	25mm	7.55m
5	15	A-IIIN	0.00÷7.20	4#12	25mm	7.20m
6	14	A-IIIN	0.00÷8.10	4#12	25mm	8.10m
7	10	A-IIIN	0.00÷7.20	4#12	25mm	7.20m
8	11	A-IIIN	0.00÷8.10	4#12	25mm	8.10m

2.4. Schemat rozmieszczenia zbrojenia zadanego w żebrach

Zbrojenie dolne



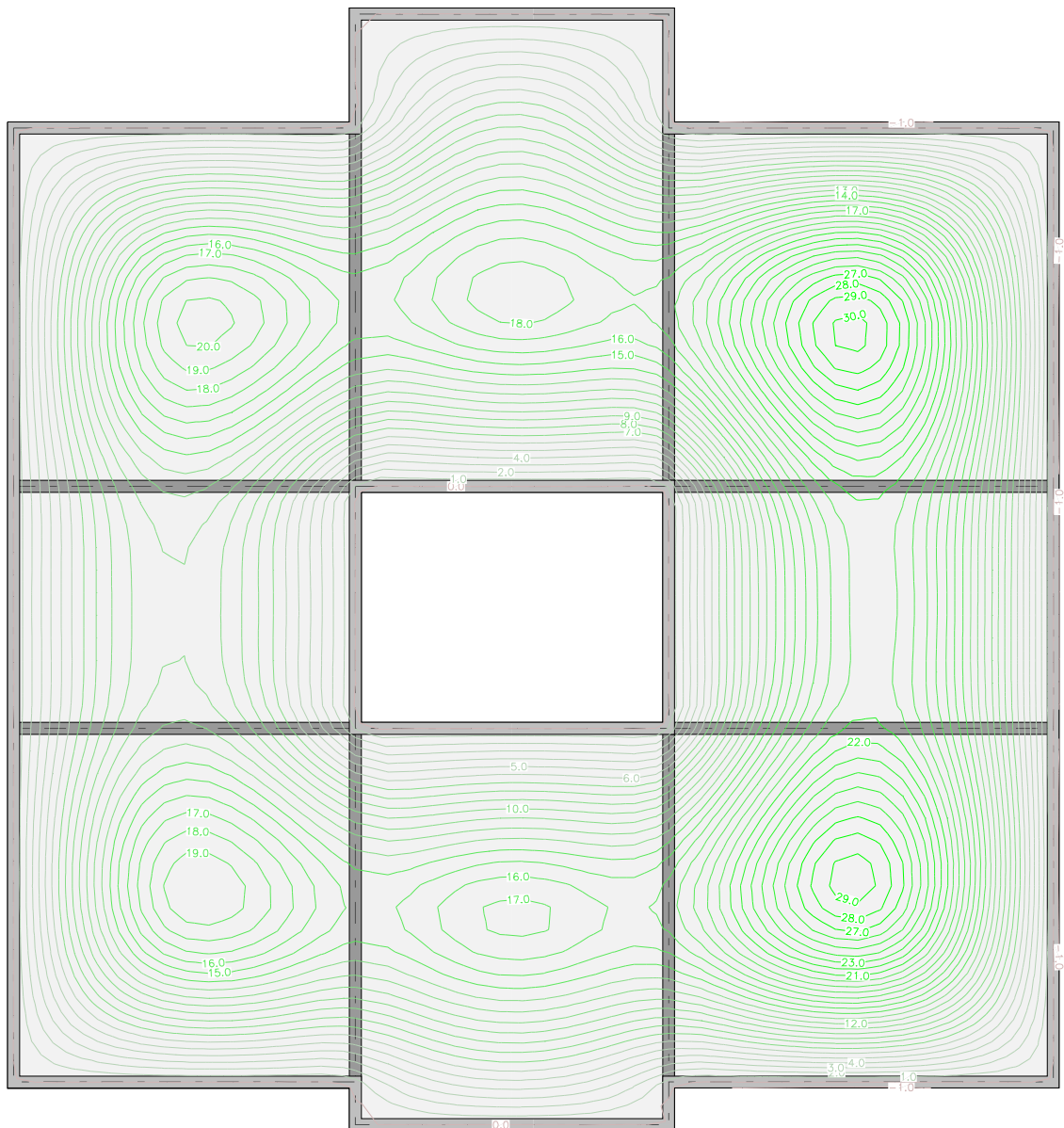
Zbrojenie górne



3. Analiza stanu granicznego użytkowności (wg PN-B-03264:2002)

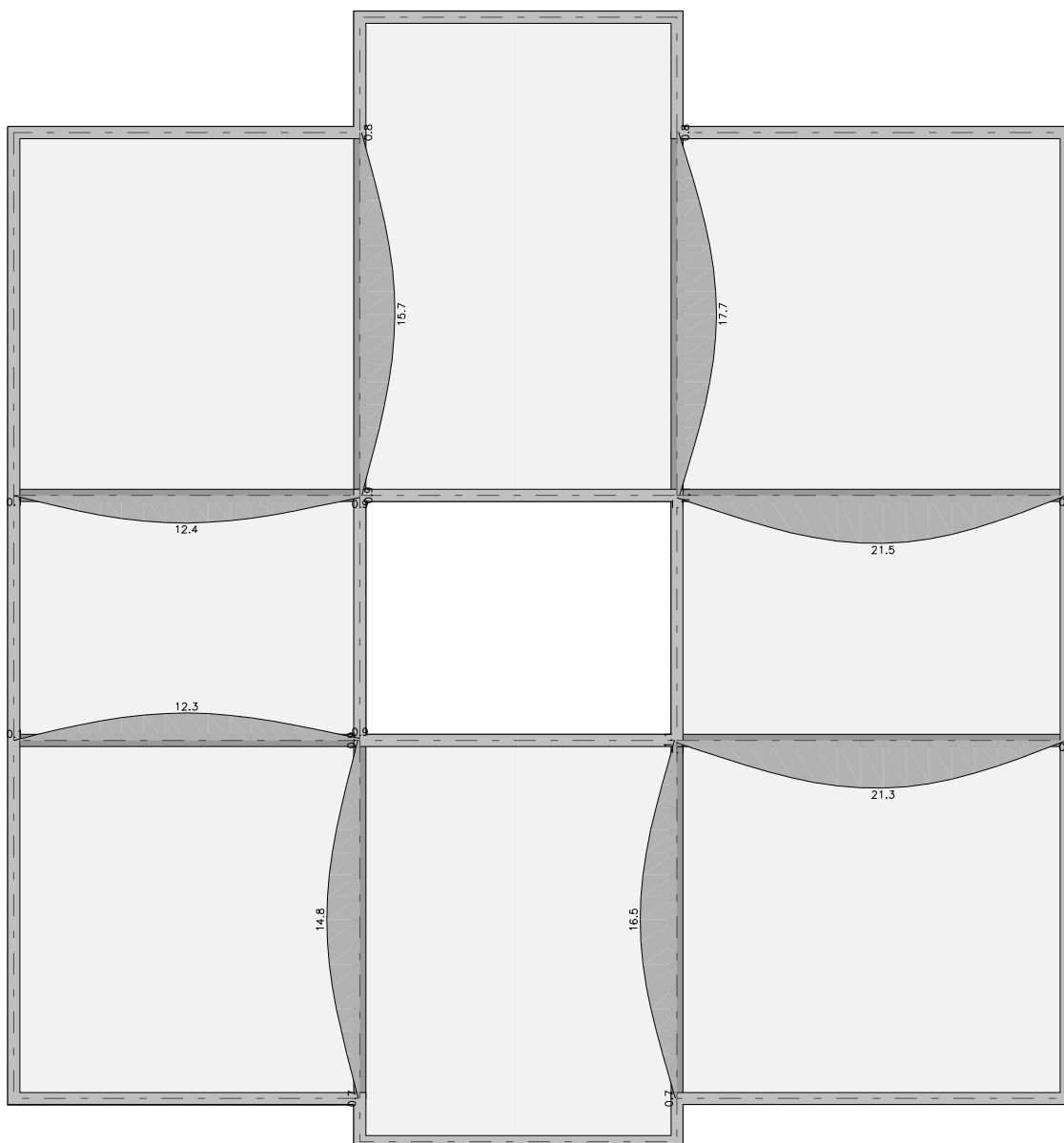
3.1. Płyty - SGU - przemieszczenia w

[mm] - (obc. charakterystyczne, długotrwałe, dla grup obc.: c.własny, A, B, C, D, E) Skala rys. 1:150



3.2. Przeszyczenia, siły wewnętrzne i rozwartości rys w żebrach

(obc. charakterystyczne, długotrwałe, dla grup obc.: c.własny, A, B, C, D, E)



1. Strop nad piwnicą

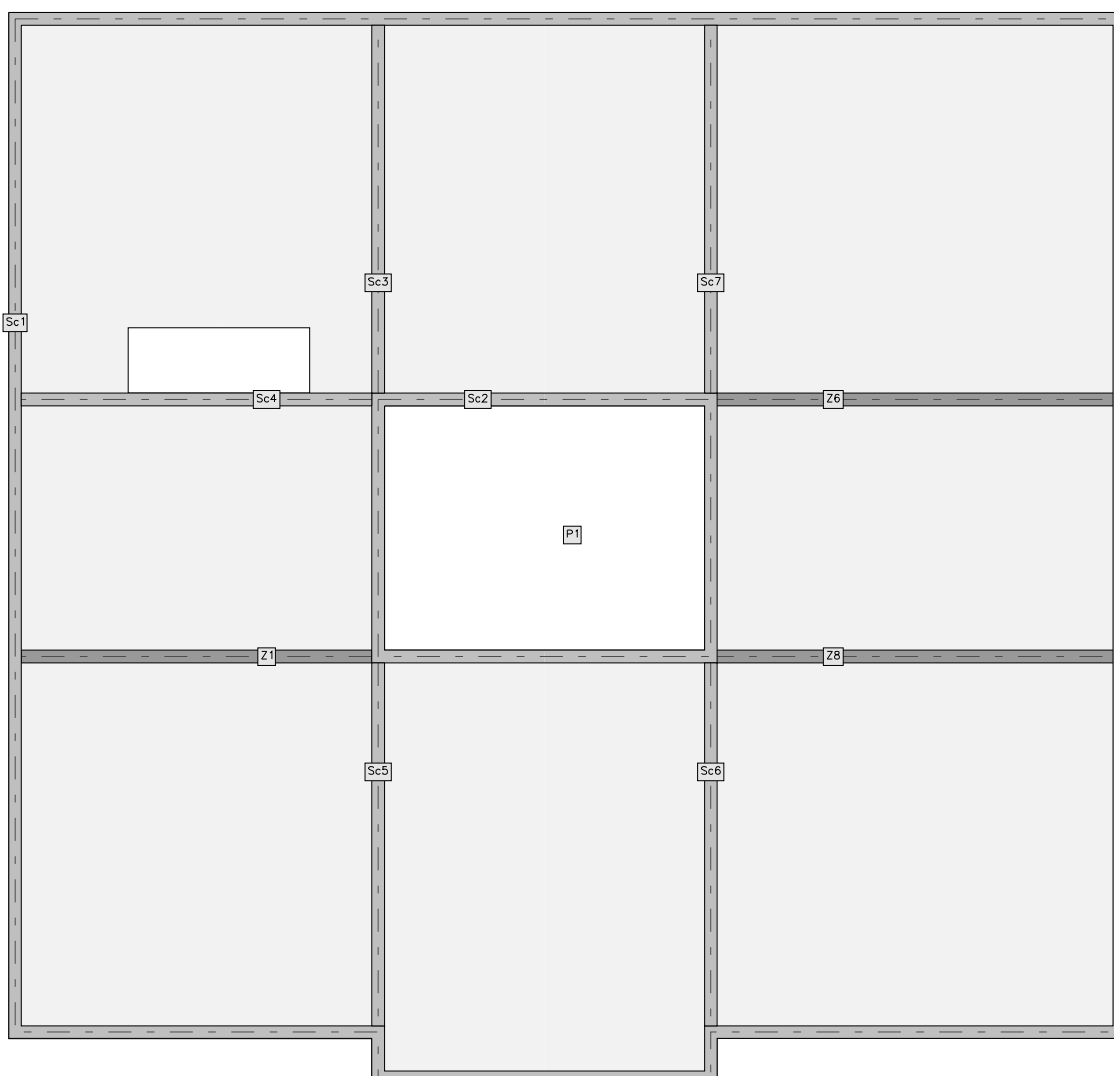
1.1. Dane płyt

Symbol	Grubość	Pole powierzchni	Poziom pł. środk.	Materiał
1	220mm	421.49m ²	0.00m	B37

1.2. Dane żeber

Symbol	Przekrój	Szer. wsp. b _{eff}	Długość	Poz. osi oboj.	Materiał
1	500x250mm	2.750m	6.95m	-0.25m	B37
6	500x250mm	2.865m	8.10m	-0.25m	B37
8	500x250mm	2.865m	8.10m	-0.25m	B37

1.3. Model konstrukcyjny



1.4. Lista materiałów

beton B37

Wytrzymałość gwarantowana na ściskanie	$f_{c,cube}^G = 37 \text{ MPa}$
Wytrzymałość obliczeniowa na ściskanie	$f_{cd} = 20 \text{ MPa}$
Moduł Younga	$E = 32 \text{ GPa}$
Współczynnik Poissona	$\nu = 0.2$
Współczynnik rozszerzalności term.	$\alpha_T = 0.00010 \text{ 1/K}$
Gęstość	$\rho = 2500 \text{ kg/m}^3$

stal A-III

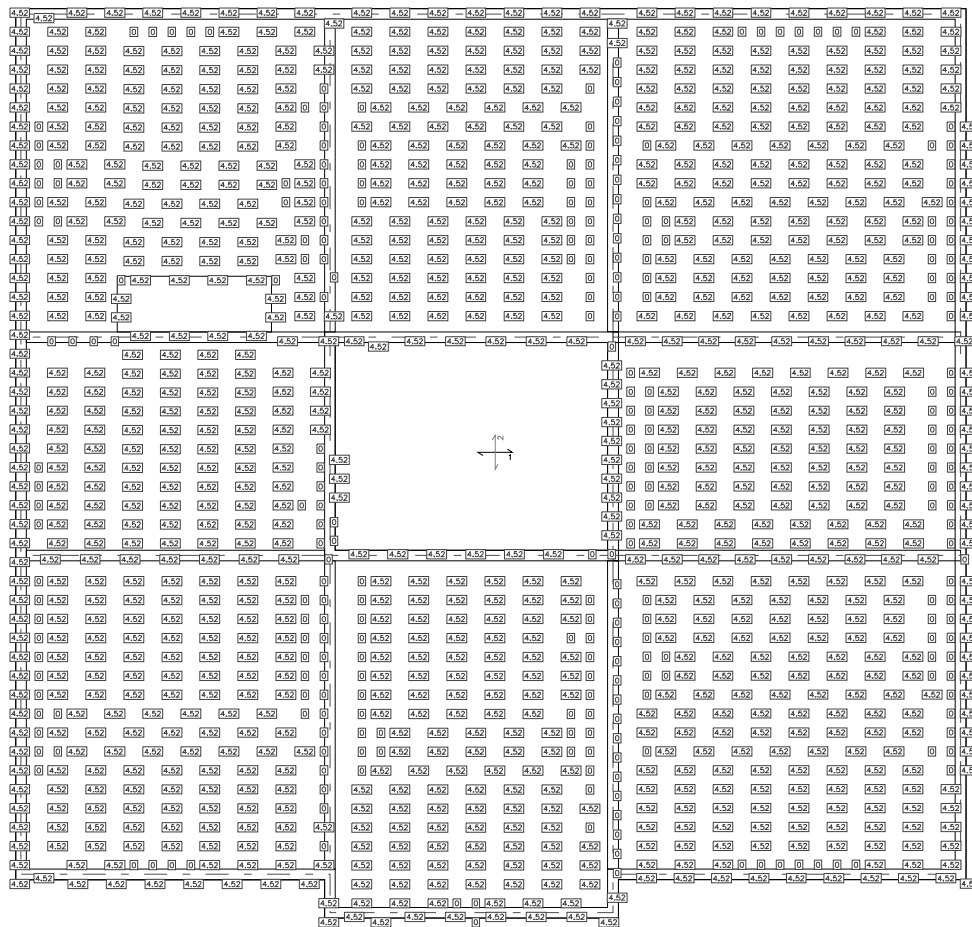
Obliczeniowa granica plastyczności	$f_{yd} = 420 \text{ MPa}$
Moduł Younga	$E = 200 \text{ GPa}$
Gęstość	$\rho = 7810 \text{ kg/m}^3$

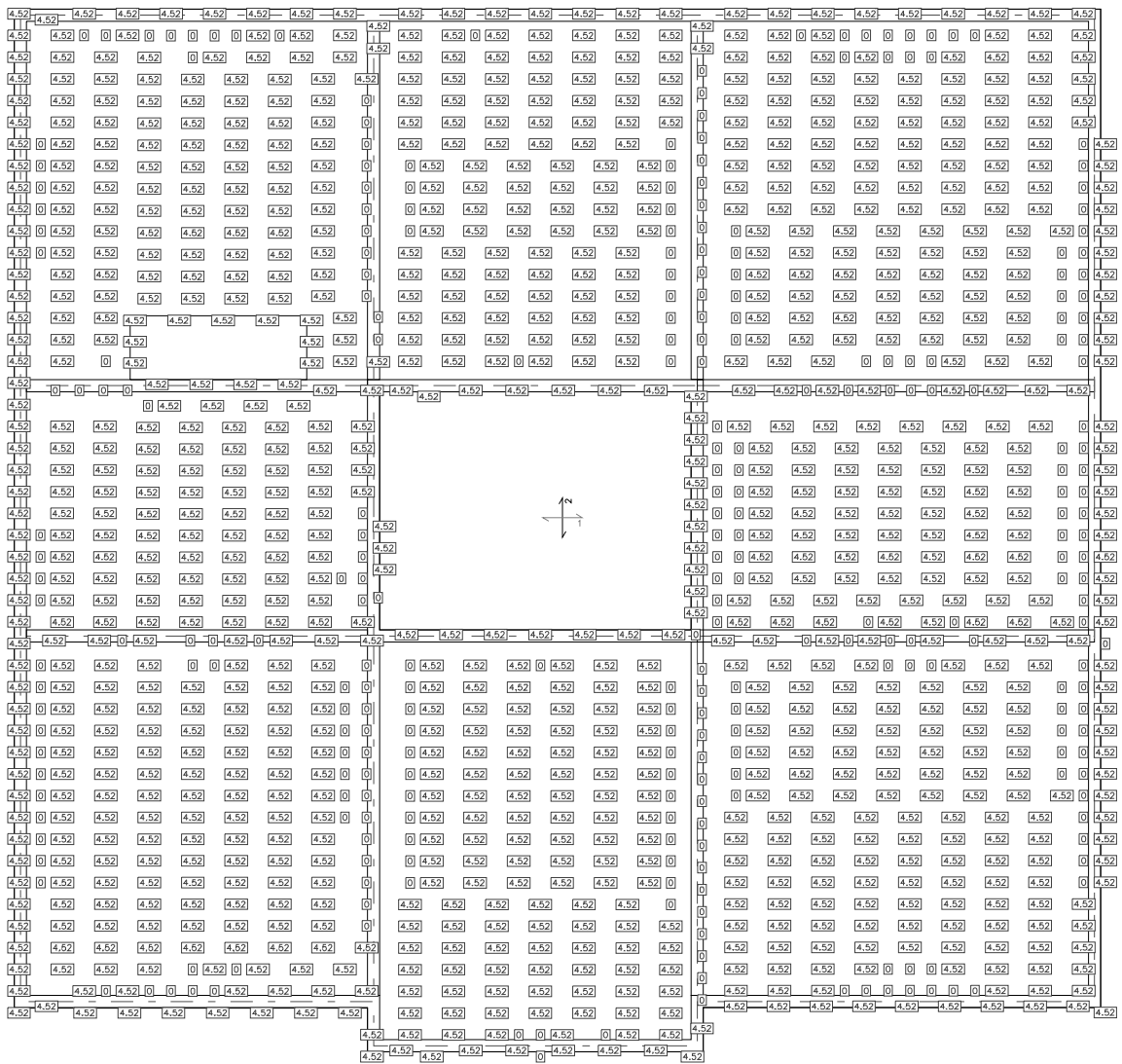
2. Analiza

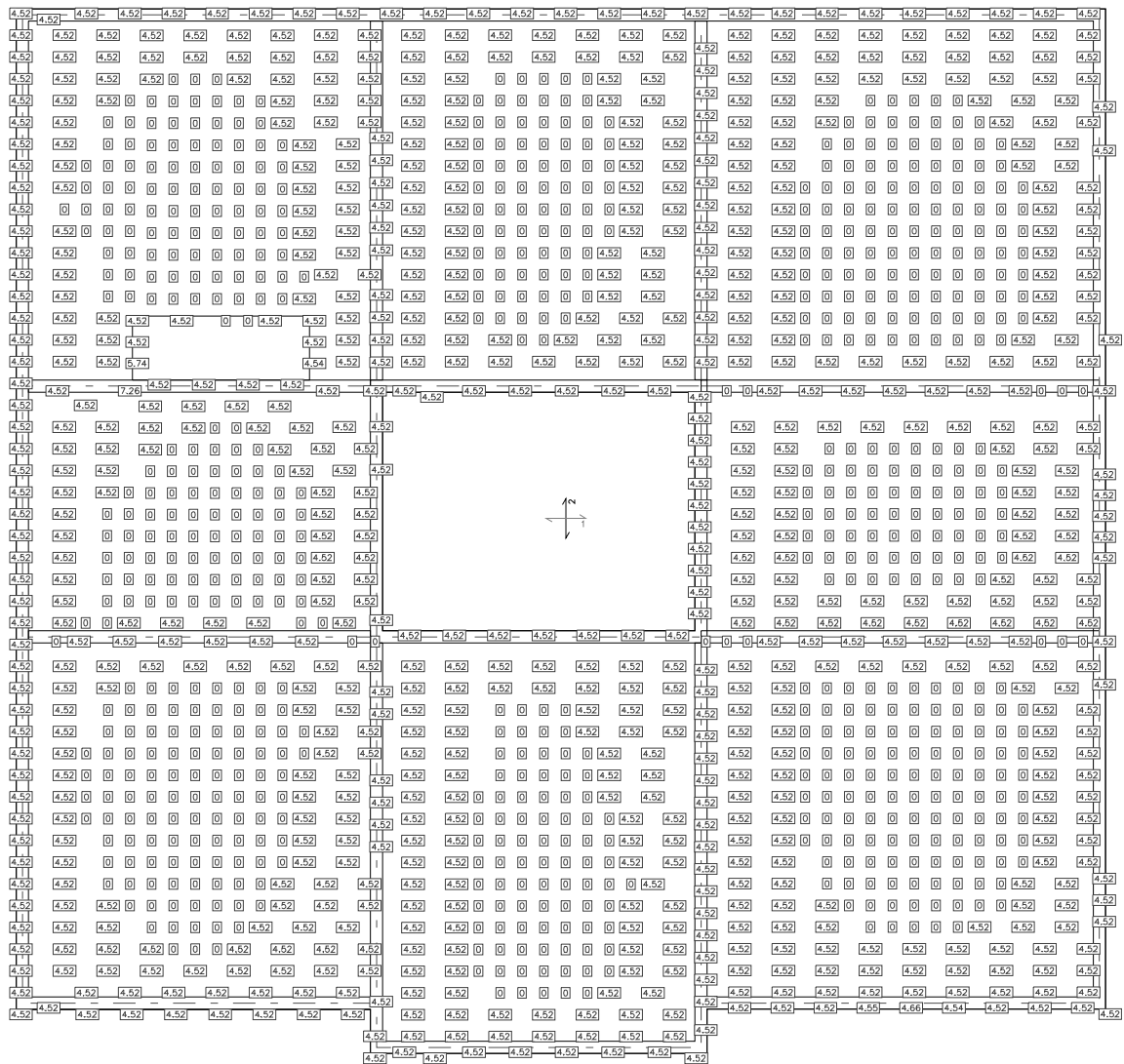
3. Wymiarowanie (wg PN-B-03264:2002)

3.1. Zbrojenie obliczone w płytach

Zbrojenie dolne - kierunek 1 [cm²/mb] Skala rys. 1:150



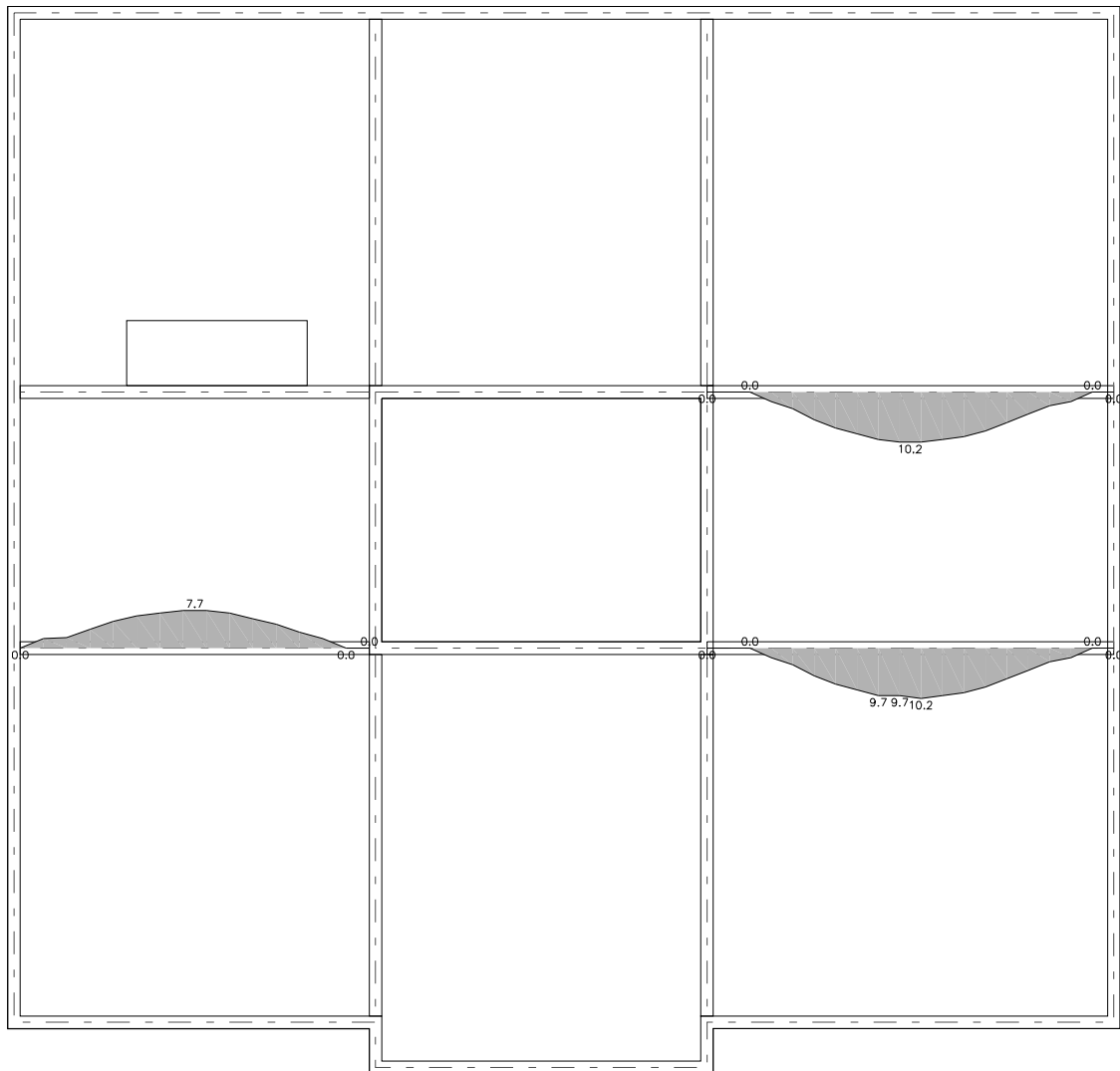


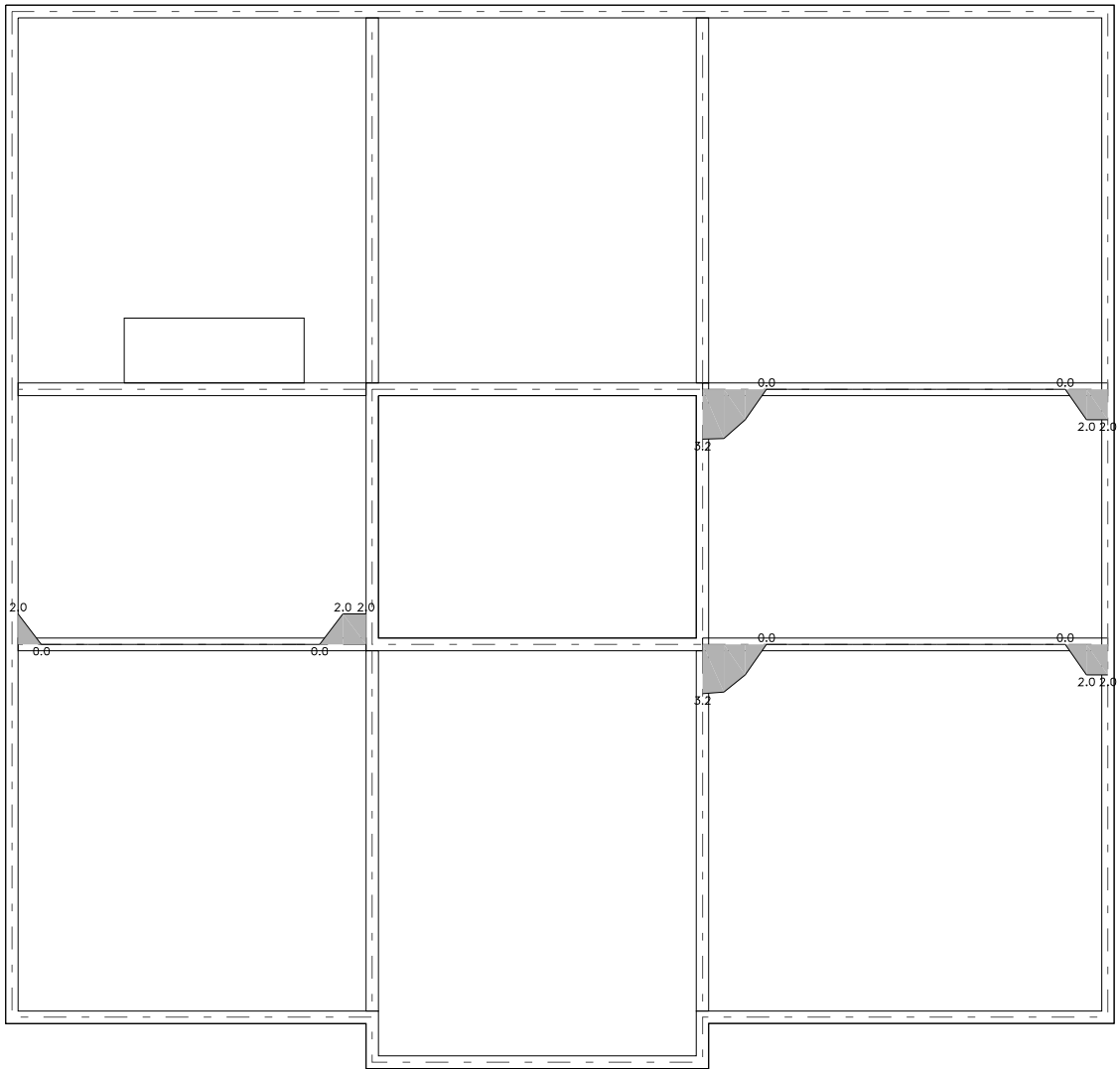


3.3. Zbrojenie obliczone w żebrach - wykresy

Zbrojenie dolne [cm²]

Skala rys. 1:150



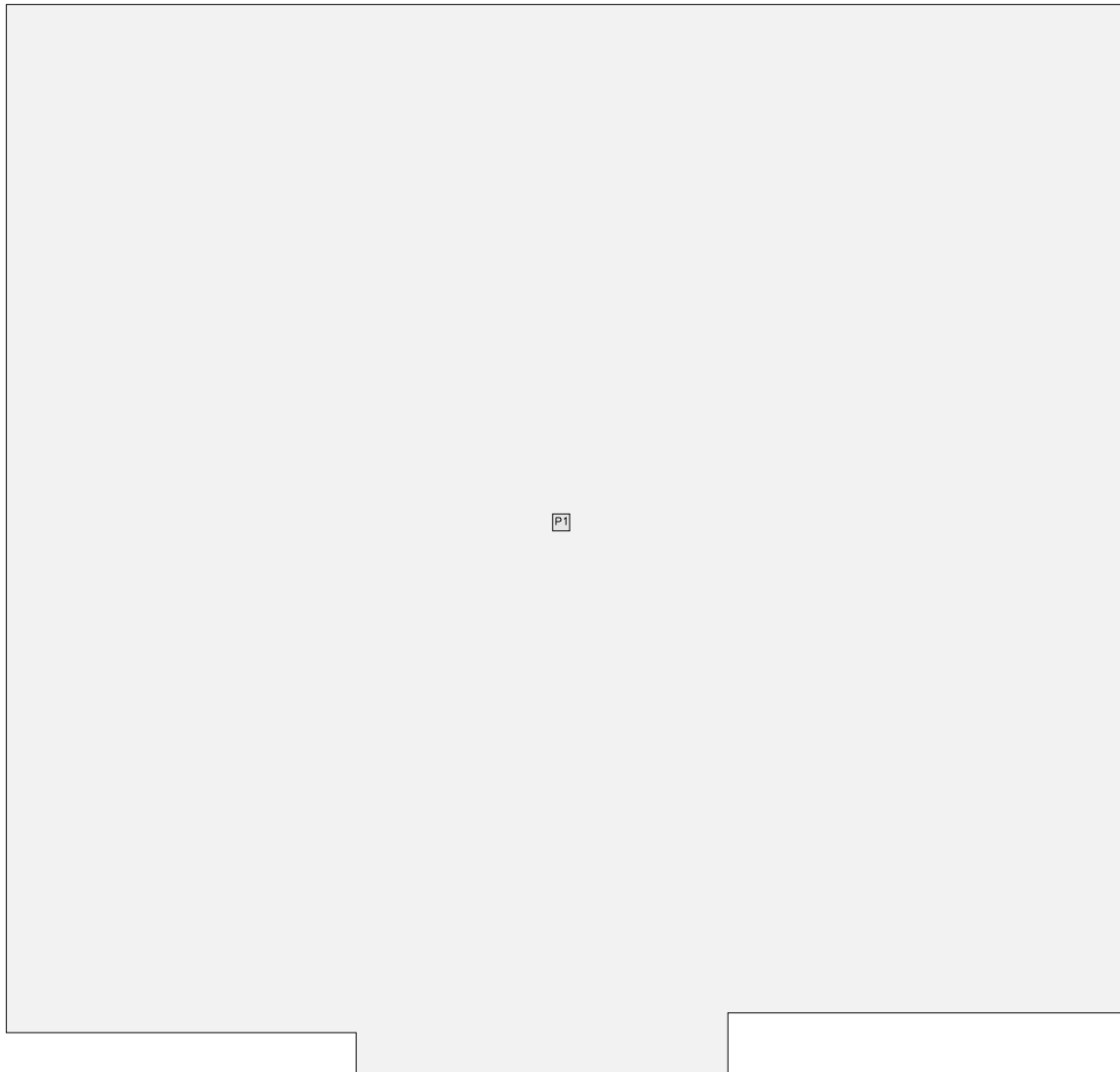


1. PŁYTA FUNDAMENTOWA

1.1. Dane płyt

Symbol	Grubość	Pole powierzchni	Poziom pł. środk.	Materiał	Sztyw. spr. podł.
1	400mm	489.09m ²	0.00m	B37	8000kN/m ³

1.2. Model konstrukcyjny



1.3. Lista materiałów

beton B37

Wytrzymałość gwarantowana na ściskanie $f_{c,cube}^G = 37 \text{ MPa}$

Wytrzymałość obliczeniowa na ściskanie $f_{cd} = 20 \text{ MPa}$

Moduł Younga $E = 32 \text{ GPa}$

Współczynnik Poissona $\nu = 0.2$
 Współczynnik rozszerzalności term. $\alpha_T = 0.000010 \text{ 1/K}$
 Gęstość $\rho = 2500 \text{ kg/m}^3$

stal A-IIIN

Obliczeniowa granica plastyczności $f_{yd} = 420 \text{ MPa}$
 Moduł Younga $E = 200 \text{ GPa}$
 Gęstość $\rho = 7810 \text{ kg/m}^3$

2. Wymiarowanie (wg PN-B-03264:2002)

2.1. Zbrojenie zadane w płytach

Zbrojenie dolne

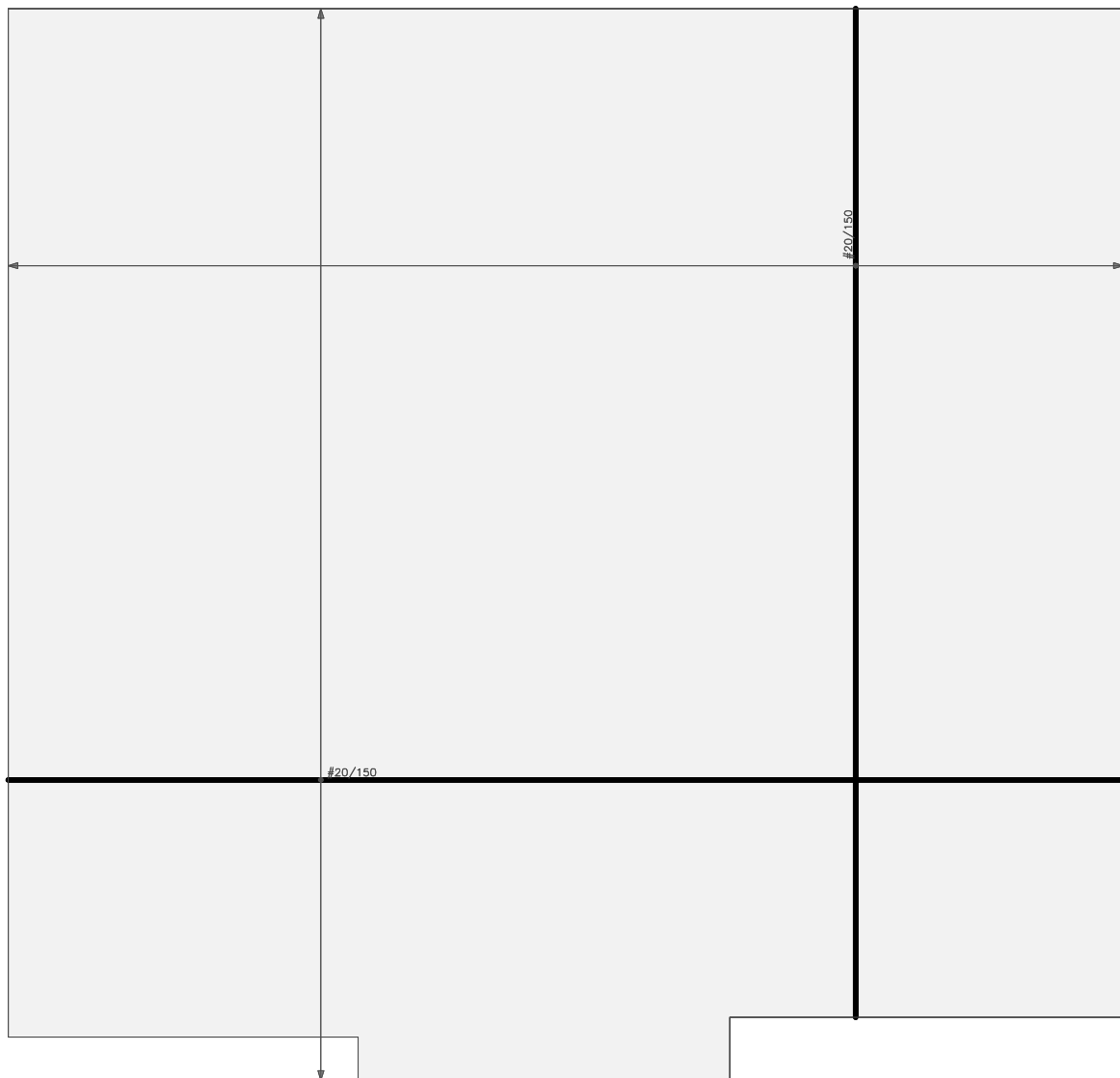
Symbol	Stal	Pręty na kier.1	Pręty na kier.2	Otulina	Kąt	Pole pow.
2	A-IIIN	#20/150	#20/150	50mm	0.00°	489.09m ²

Zbrojenie górne

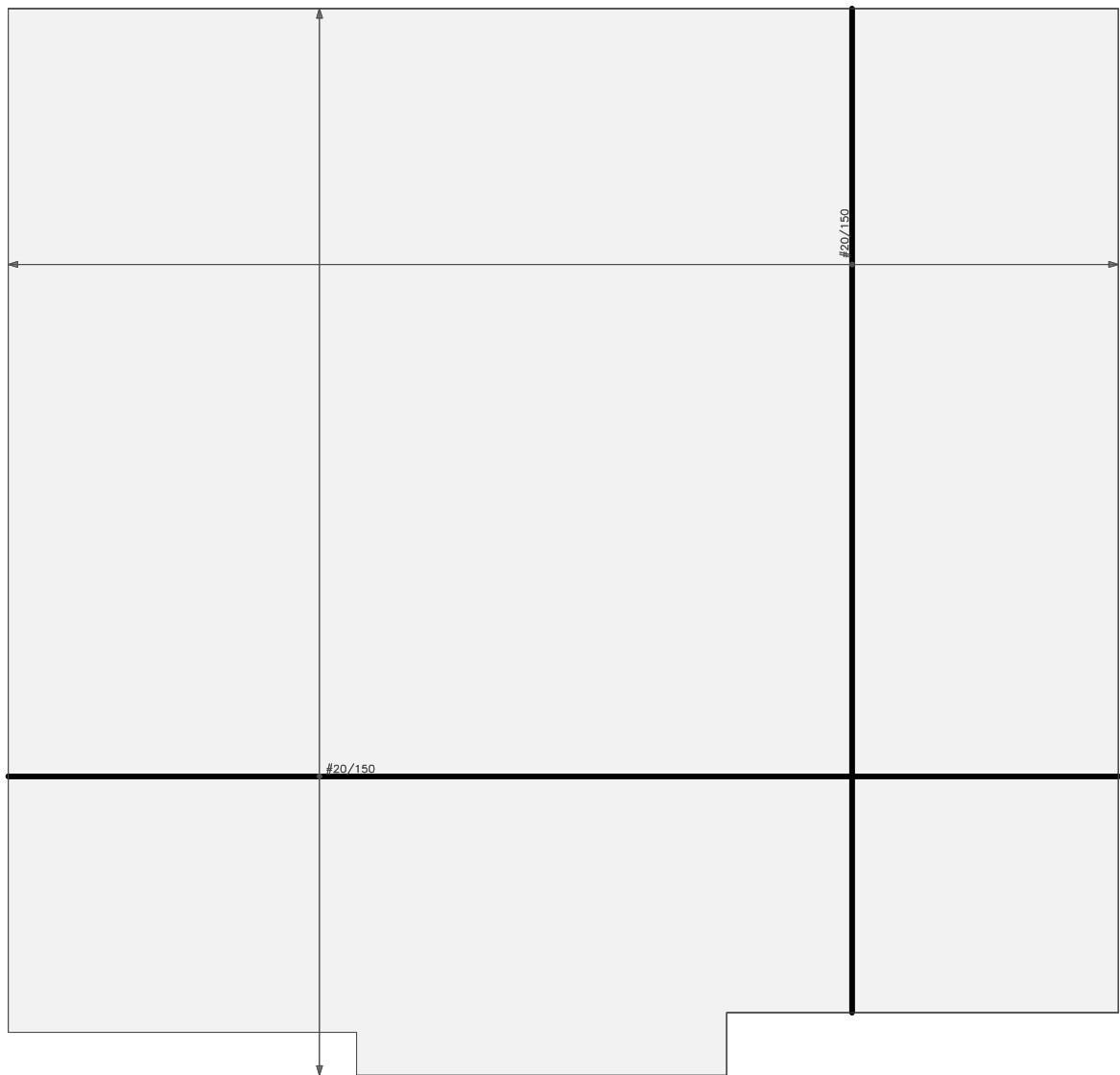
Symbol	Stal	Pręty na kier.1	Pręty na kier.2	Otulina	Kąt	Pole pow.
1	A-IIIN	#20/150	#20/150	30mm	0.00°	489.09m ²

2.2. Schemat rozmieszczenia zbrojenia zadanego w płytach

Zbrojenie dolne



Zbrojenie górne



K.8 UPRAWNIENIA I IZBA PROJEKTANTÓW



Ś L Ą S K A
O K R Ę G O W A
I Z B A
I N Ż Y N I E R Ó W
B U D O W N I C T W A

OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

Sygn. akt SLK/OKK/7131.7132/8630/19

DECYZJA

Katowice, dnia 07 czerwca 2019 r.

Na podstawie art. 12 ust. 2, 3, 4, art. 13, art. 14 ust. 1 pkt. 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz.U. z 2018 r., poz. 1202 z późn. zm.), § 10 i § 12 ust. 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury i Rozwoju z dnia 11 września 2014 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U. z 2014 r., poz. 1278) oraz na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000r. o samorządach zawodowych architektów oraz inżynierów budownictwa (Dz.U. z 2016 r., poz. 1725 z późn. zm.), po ustaleniu, że zostały spełnione warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz po złożeniu egzaminu na uprawnienia budowlane z wynikiem pozytywnym

Pan Błażej Kasztura

mgr inż. budownictwa
ur. dnia 01 grudnia 1989 w Cieszynie

otrzymuje

UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny SLK/8630/PWBKb/19
do projektowania i kierowania robotami budowlanymi
w specjalności konstrukcyjno - budowlanej bez ograniczeń

Zakres uprawnień:

- sporządzanie projektu architektoniczno – budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu,
- sporządzanie projektu zagospodarowania działki lub terenu wyłącznie w zakresie uzyskanej specjalności,
- sprawdzanie projektów budowlanych w zakresie specjalności konstrukcyjno – budowlanej i sprawowanie nadzoru autorskiego,
- kierowanie robotami budowlanymi w odniesieniu do konstrukcji obiektu oraz architektury obiektu,
- kierowanie wytwarzaniem konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz nadzór i kontrola techniczna wytwarzania tych elementów,
- wykonywanie nadzoru inwestorskiego,
- sprawowanie kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych.

UZASADNIENIE

W wyniku pozytywnego postępowania kwalifikacyjnego i pozytywnego wyniku egzaminu ze znajomości procesu budowlanego oraz praktycznego zastosowania wiedzy technicznej wydanie niniejszych uprawnień budowlanych jest uzasadnione.

Od niniejszej decyzji służy prawo odwołania do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej SIOIIB w Katowicach w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.




Zgodnie z art. 127a k.p.a., w trakcie biegu terminu do wniesienia odwołania strona może zrzec się prawa do wniesienia odwołania wobec organu administracji publicznej, który wydał decyzję (tj. Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa). W takim wypadku, z dniem doręczenia organowi oświadczenia o zrzeczeniu się prawa do wniesienia odwołania przez ostatnią ze stron postępowania, decyzja staje się ostateczna i prawomocna. Informuje się ponadto, że jeżeli w wyniku złożenia oświadczenia o zrzeczeniu się odwołania decyzja uzyskała przymioty ostateczności i prawomocności – zamyka to również drogę do zaskarżenia jej do sądu administracyjnego.

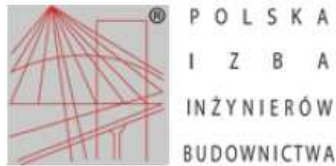
Otrzymują:

1. Pan Błażej Kasztura
Krzywa 16
43-400 Cieszyn
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor
Nadzoru Budowlanego
4. a/a.



Skład orzekający OKK

1. 
mgr inż. Franciszek Buszka
2. 
mgr inż. Jan Spychała
3. 
inż. Zbigniew Herisz



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

SLK-5EQ-FG7-A1B *

Pan Błażej Kasztura o numerze ewidencyjnym SLK/BO/1028/19
adres zamieszkania ul. Krzywa 16, 43-400 Cieszyn
jest członkiem Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2022-06-30.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2021-07-05 roku przez:

Roman Karwowski, Przewodniczący Rady Śląskiej 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.





Ś L Ą S K A
O K R Ę G O W A
I Z B A
I N Ż Y N I E R Ó W
B U D O W N I C T W A

OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

Sygn. akt SLK/OKK/7131.7132/8630/19

DECYZJA

Katowice, dnia 07 czerwca 2019 r.

Na podstawie art. 12 ust. 2, 3, 4, art. 13, art. 14 ust. 1 pkt. 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz.U. z 2018 r., poz. 1202 z późn. zm.), § 10 i § 12 ust. 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury i Rozwoju z dnia 11 września 2014 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U. z 2014 r., poz. 1278) oraz na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000r. o samorządach zawodowych architektów oraz inżynierów budownictwa (Dz.U. z 2016 r., poz. 1725 z późn. zm.), po ustaleniu, że zostały spełnione warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz po złożeniu egzaminu na uprawnienia budowlane z wynikiem pozytywnym

Pan Błażej Kasztura

mgr inż. budownictwa
ur. dnia 01 grudnia 1989 w Cieszynie

otrzymuje

UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny SLK/8630/PWBKb/19
do projektowania i kierowania robotami budowlanymi
w specjalności konstrukcyjno - budowlanej bez ograniczeń

Zakres uprawnień:

- sporządzanie projektu architektoniczno – budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu,
- sporządzanie projektu zagospodarowania działki lub terenu wyłącznie w zakresie uzyskanej specjalności,
- sprawdzanie projektów budowlanych w zakresie specjalności konstrukcyjno – budowlanej i sprawowanie nadzoru autorskiego,
- kierowanie robotami budowlanymi w odniesieniu do konstrukcji obiektu oraz architektury obiektu,
- kierowanie wytwarzaniem konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz nadzór i kontrola techniczna wytwarzania tych elementów,
- wykonywanie nadzoru inwestorskiego,
- sprawowanie kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych.

UZASADNIENIE

W wyniku pozytywnego postępowania kwalifikacyjnego i pozytywnego wyniku egzaminu ze znajomości procesu budowlanego oraz praktycznego zastosowania wiedzy technicznej wydanie niniejszych uprawnień budowlanych jest uzasadnione.

Od niniejszej decyzji służy prawo odwołania do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej SIOIIB w Katowicach w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.

Zgodnie z art. 127a k.p.a., w trakcie biegu terminu do wniesienia odwołania strona może zrzec się prawa do wniesienia odwołania wobec organu administracji publicznej, który wydał decyzję (tj. Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa). W takim wypadku, z dniem doręczenia organowi oświadczenia o zrzeczeniu się prawa do wniesienia odwołania przez ostatnią ze stron postępowania, decyzja staje się ostateczna i prawomocna. Informuje się ponadto, że jeżeli w wyniku złożenia oświadczenia o zrzeczeniu się odwołania decyzja uzyska przymioty ostateczności i prawomocności – zamyka to również drogę do zaskarżenia jej do sądu administracyjnego.

Otrzymują:

1. Pan Błażej Kasztura
Krzywa 16
43-400 Cieszyn
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor
Nadzoru Budowlanego
4. a/a.



Skład orzekający OKK

1. 
mgr inż. Franciszek Buszka

2. 
mgr inż. Ján Spychała

3. 
inż. Zbigniew Herisz



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

SLK-3VL-YWJ-SEN *

Pani Joanna Ciupek o numerze ewidencyjnym SLK/BO/9625/16
adres zamieszkania ul. Drobna 16 b/7, 43-346 Bielsko-Biała
jest członkiem Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2022-01-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2021-08-12 roku przez:

Roman Karwowski, Przewodniczący Rady Śląskiej 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.

