

TBi_ARCHITEKCI

NAZWA ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO	BUDOWA NOWEJ SIEDZIBY MIEJSKIEGO OŚRODKA POMOCY SPOŁECZNEJ W RUMI WRAZ Z NIEZBĘDNYM UZBROJENIEM I ZAGOSPODAROWANIEM TERENU	
KATEGORIA OBIEKTU	Kategoria XII	
ADRES INWESTYCJI	Ul. Ślusarska 2, Rumia	
IDENTYFIKATORY DZIAŁEK EWIDENCYJNYCH	221502_1.0010.102/11, 221502_1.0010.102/8, 221502_1.0010.103, 221502_1.0010.104/1, 221502_1.0010.130/28, 221502_1.0010.130/27, 221502_1.0010.130/2	
NAZWA/ADRES INWESTORA	Gmina Miejska Rumia ul. Sobieskiego 7 84-230 Rumia	
	PROJEKT BUDOWLANY	
ZAKRES	PROJEKT WYKONAWCZY BRANŻY KONSTRUKCYJNEJ	
DATA OPRACOWANIA	30.06.2023 r.	
PROJEKTANT	mgr inż. Łukasz Dymura uprawnienia budowlane do projektowania bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej upr.nr POM/0125/POOK/11	PODPIS
SPRAWDZAJACY		PODPIS

SPIS TREŚCI

I.	CZĘŚĆ OPISOWA	5
1.	<u>PRZEDMIOT I PODSTAWA OPRACOWANIA</u>	5
2.	<u>ZAKRES PRAC</u>	5
3.	<u>DANE MATERIAŁOWE</u>	5
4.	<u>ZAŁOŻENIA KONSTRUKCYJNE PRZYJĘTE DO PROJEKTOWANIA I OBLICZEŃ KONSTRUKCJI</u>	5
5.	ZABEZPIECZENIA PRZED WPŁYWEM EKSPLOATACJI GÓRNICZYCH	5
6.	OPINIA GEOTECHNICZNA	6
7.	ELEMENTY KONSTRUKCYJNE	6
8.	JAKOŚĆ MATERIAŁÓW DO WYKONANIA ROBÓT ŻELBETOWYCH	8
II.	ZAŁĄCZNIKI DO PROJEKTU	9
1.	OŚWIADCZENIE PROJEKTANTÓW I PROJEKTANTÓW SPRAWDZAJĄCYCH	9
2.	KOPIE DECYZJI O NADANIU PROJEKTANTOM I SPRAWDZAJĄCYM UPRAWNIEŃ BUDOWLANYCH W ODPOWIEDNIEJ SPECJALNOŚCI ORAZ KOPIE ZAŚWIADCZEŃ O PRZYNALEŻNOŚCI PROJEKTANTÓW I SPRAWDZAJĄCYCH DO WŁAŚCIWEJ IZBY SAMORZĄDU ZAWODOWEGO	10
3.	WYCIĄG Z OBLICZEŃ	13

III. CZĘŚĆ RYSUNKOWA

OZNACZENIE	NAZWA RYSUNKU	SKALA
K_0.1	Rzut fundamentów	1:100
K_0.2	Rzut piwnicy	1:100
K_0.3	Rzut parteru	1:100
K_0.4	Rzut I piętra	1:100
K_0.5	Rzut II piętra	1:100
K_0.6	Rzut dachu	1:20
K_0.7	Zbrojenie fundamentów	1:20
K_0.8	Płyta fundamentowa PF2 i PF3	1:20
K_0.9	Mur oporowy M1	1:20
K_0.10	Wieńce – piwnica	1:20
K_0.11	Wieńce – parter	1:20
K_0.12	Wieńce – I piętro	1:20
K_0.13	Wieńce – II piętro	1:20
K_0.14	Nadproża – piwnica	1:20
K_0.15	Nadproża – parter	1:20
K_0.16	Nadproża – I piętro	1:20
K_0.17	Nadproża – II piętro	1:20
K_0.18	Podciąg – piwnica	1:20
K_0.19	Podciąg P0.1	1:20
K_0.20	Podciąg P0.2	1:20
K_0.21	Podciąg P0.3	1:20
K_0.22	Podciąg P0.4	1:20
K_0.23	Podciąg P1.1	1:20
K_0.24	Podciąg P1.2	1:20
K_0.25	Podciąg P1.3	1:20
K_0.26	Podciąg P1.4	1:20
K_0.27	Podciąg P1.5	1:20
K_0.28	Podciąg P2.1	1:20
K_0.29	Podciąg P2.2	1:20
K_0.30	Podciąg P2.3	1:20
K_0.31	Słupy piwnicy	1:20
K_0.32	Słupy parteru	1:20
K_0.33	Słupy I piętra	1:20
K_0.34	Słupy II piętra	1:20
K_0.35	Rdzenie piwnicy	1:20
K_0.36	Rdzenie parteru	1:20
K_0.37	Rdzenie I piętra	1:20
K_0.38	Rdzenie II piętra	1:20
K_0.39	Zbrojenie dolne stropu ST-1.1	1:50
K_0.40	Zbrojenie górne stropu ST-1.1	1:50
K_0.41	Zbrojenie dolne stropu ST0.1	1:50
K_0.42	Zbrojenie górne stropu ST0..1	1:50
K_0.43	Zbrojenie dolne stropu ST1.1	1:50
K_0.44	Zbrojenie górne stropu ST1.1	1:50
K_0.45	Zbrojenie dolne stropu ST2.1	1:50

K_0.46	Zbrojenie górne stropu ST2.1	1:50
K_0.47	Dozbrojenie otworowania	1:20
K_0.48	Schody SCH1	1:20
K_0.49	Schody SCH2	1:20
K_0.50	Zbrojenie szybu windowego SW1	1:50
K_0.51	Podkonstrukcja pod agregat	1:20
K_0.52	Podkonstrukcja pod centralę wentylacyjną	1:20

I. CZĘŚĆ OPISOWA

1. Przedmiot i podstawa opracowania

Przedmiot opracowania wymieniono na stronie tytułowej.

Podstawę opracowania stanowi:

- dokumentacja architektoniczna w wersji elektronicznej;
- obowiązujące normy i przepisy budowlane;
- badanie geologiczne podłoża gruntowego;

2. Zakres prac

Projektuje się wykonanie następujących prac konstrukcyjnych:

- Roboty fundamentowe (ławy fundamentowe, mury oporowe)
- Roboty żelbetowe (słupy, belki, attyki, stropy)
- Roboty murarskie (ściany nośne i działowe)

3. Dane materiałowe

Dane materiałowe dla poszczególnych elementów zamieszczono w dokumentacji rysunkowej i/albo opisie technicznym danej pozycji.

Dopuszczalne odchyłki dla poszczególnych rodzajów robót (murowych, żelbetowych, ciesielskich) należy przyjąć zgodnie z Polskimi Normami oraz Warunkami Technicznymi i Odbioru Robót Budowlano i Montażowych.

4. Założenia konstrukcyjne przyjęte do projektowania i obliczeń konstrukcji

4.1 Układ konstrukcyjny i schematy statyczne budynku

Projektowany budynek jest 3-kondygnacyjny, podpiwniczony.

Został zaprojektowany w technologii tradycyjnej udoskonalonej murowanej z wykorzystaniem elementów żelbetowych. Stropy żelbetowe, monolityczne oparte na ścianach zewnętrznych, wewnętrznych, podciągach żelbetowych. Połączenie stropu z elementami żelbetowymi przyjęto jako sztywne, natomiast oparcia na ścianach murowanych zamodelowano jako przegub. Projektuje się prefabrykowaną konstrukcję stalową dachu. Zastosowano posadowienie bezpośrednie z wykorzystaniem ław fundamentowych.

4.2 Przyjęte obciążenia

Przyjęto następujące wartości obciążeń charakterystycznych:

- obciążenie śniegiem – przyjęto zgodnie z PN-EN 1991-1-3
- obciążenie wiatrem — przyjęto zgodnie z PN-EN 1991-1-4
- obciążenia stałe – przyjęto zgodnie z normą PN-EN 1991-1-1
- obciążenia zmienne – przyjęto zgodnie z normą PN-EN 1991-1-1

5. Zabezpieczenia przed wpływem eksploatacji górniczych

Projektowany budynek nie znajduje się w rejonie wpływów górniczych.

6. Opinia geotechniczna

Na podstawie dokumentacji podłoża gruntowego wraz z opinią geotechniczną opracowanej przez firmę „GEOTEST” w grudniu 2022r. stwierdzono, że budowa geologiczna dokumentowanego terenu wykazuje małe zróżnicowanie. Zbadane podłoże gruntowe nadaje się do bezpośredniego posadowienia oprócz gleby i nasypów niekontrolowanych. Za warstwę nośną należy uznać warstwę I tj. piaski drobne, wilgotne i nawodnione, średniozagęszczone o stopniu zagęszczenia $I_D^{(n)}=0,57$. Fundamenty należy zabezpieczyć izolacją przeciwwilgociową ze względu na okresowe wahania poziomu wód gruntowych i podciąganie kapilarne. Wodę jako zwierciadło swobodne stwierdzono na głębokościach od 7,4 do 7,5m, w otworach nr: 1,2,3,4,5. Odbioru dna wykopu powinien dokonać uprawniony geolog.

Kategoria geotechniczna obiektu

Zgodnie z §4 Rozporządzeniem Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012 r. w sprawie ustalenia geotechnicznego warunków posadowienia obiektów budowlanych niniejszy obiekt zalicza się do pierwszej kategorii geotechnicznej. W podłożu występują proste warunki gruntowe.

7. Elementy konstrukcyjne

7.1 Ławy fundamentowe i mury oporowe

Posadowienie budynku zaprojektowano jako bezpośrednie w postaci ław i stóp fundamentowych. Beton C30/37 W8 F150 XC2. Otulina dolna: 5cm, otulina boczna i górna: 3,5cm. Dokładne rzędne posadowienia zgodne z dokumentacją rysunkową projektu. Fundamenty pod urządzenia należy oddylać od posadzki.

Fundamenty należy posadowić na warstwie betonu podkładowego C12/15 o grubości 10cm. Z fundamentów należy wyprowadzić niezbędne pręty startowe dla słupów i rdzeni żelbetowych.

Fundamenty należy zaizolować przeciwwilgociowo wg projektu architektury.

Przy wykonywaniu fundamentów należy zwrócić szczególną uwagę na strukturę gruntów, stosować się ściśle do wytycznych zawartych w dokumentacji geotechnicznej. W przypadku wystąpienia gruntów słabonośnych w poziomie posadowienia fundamentów, grunty te należy wymienić. Stosować zasyпки piaskowo-żwirowe $I_s=0,97$ a w wypadku pojawienia się wody w wykopie piasek stabilizowany cementem $R_m=2,5\text{MPa}$.

Podczas prac ziemnych należy na bieżąco kontrolować parametry gruntu, czy w znaczny sposób nie odbiegają od przyjętych parametrów fizyko-mechanicznych opisanych w dokumentacji geotechnicznej. W przypadku jakichkolwiek nieścisłości lub rozbieżności z wynikami badań przyjętymi do obliczeń statyczno-wytrzymałościowych należy zweryfikować sposób posadowienia budynków.

Należy zwrócić szczególną uwagę na prawidłowe wykonanie zakładów prętów w narożach i w miejscach przenikania się elementów. Grubość otuliny dolnej powinna być nie mniejsza niż 5cm. Grubość otuliny bocznej i górnej powinna być nie mniejsza niż 3,5cm.

Całość prac budowlanych i montażowych należy wykonać pod nadzorem oraz zgodnie z wytycznymi dostawców wszystkich technologii zgodnie z normami i warunkami technicznymi wykonawstwa oraz zasadami sztuki budowlanej. Wszystkie zastosowane materiały i technologie powinny posiadać wymagane certyfikaty i aprobaty techniczne wymagane obowiązującymi przepisami prawa budowlanego.

Przed przystąpieniem do wykonywania fundamentu należy dokonać odbioru dna wykopu przez uprawnionego geologa. Z odbioru należy sporządzić protokół i odnotować w dzienniku budowy.

7.2 Ściany murowane

Zaprojektowano ściany nośne w konstrukcji tradycyjnej. Ściany fundamentowe z bloczków betonowych o gr. 24cm, klasy 15MPa na zaprawie klasy M10. Ściany nośne składają się z bloczków wapienno-piaskowych Silka o gr. 24cm klasy 20MPa na zaprawie klasy M10 do cienkich spoin. Ściany samonośne z bloczków wapienno-piaskowych Silka o gr. 15cm klasy 15 na zaprawie klasy M10 do cienkich spoin.

7.3 Attyki żelbetowe

Projektuje się attyki żelbetowe połączone z wieńcami. Otulina 3,5cm, beton C30/37 XC1, stal A-IIIN.

Podczas wykonywania zbrojenia attyk szczególną uwagę należy zwrócić na poprawne wykonanie zbrojenia oraz jego zakotwienie. Należy stosować się do uwag zawartych w dokumentacji rysunkowej oraz wykonywać prace zgodnie z normą i sztuką budowlaną. Warstwy wykończeniowe wg. projektu architektonicznego.

7.4 Nadproża w ścianach murowanych

Projektuje się nadproża prefabrykowane L19 oraz monolityczne.

Dla nadproży prefabrykowanych należy zapewnić oparcie na murze zgodnie z zaleceniami producenta.

Projektuje się nadproża żelbetowe monolityczne. Otulina 3,5cm, beton C30/37 XC1, stal A-IIIN.

7.5 Rdzenie i słupy żelbetowe

Rdzenie i słupy żelbetowe projektuje się jako żelbetowe monolityczne. Otulina 3,5cm, beton C30/37 XC1, stal A-IIIIN. Należy zapewnić połączenie prętów pionowych słupa sąsiadującymi elementami żelbetowymi.

7.6 Wierce

Na ścianach murowanych zaprojektowano wierce żelbetowe. Otulina 3,5cm, beton C30/37 XC1, stal A-IIIIN.

Należy zwrócić szczególną uwagę na prawidłowe wykonanie zakładów prętów w narożach i w miejscach przenikania się elementów.

7.7 Belki żelbetowe

Belki należy wykonać jako monolityczne. Otulina 3,5cm, beton C30/37 XC1, stal A-IIIIN. W miejscu oparcia belek na murze wykonać poduszki betonowe grubości min. 10cm.

Pierwsze strzemie należy umieścić nie dalej niż 5 cm od lica podpory.

Wszystkie elementy żelbetowe wykonać w typowych zinwentaryzowanych deskowaniach drobnowymiarowych o gładkiej powierzchni. Szczególną uwagę należy zwrócić na staranne zagęszczenie mieszanki betonowej oraz stosowanie środków zapobiegających przyleganiu betonu do form.

Rozformowanie belek i podciągów żelbetowych oraz usunięcie podpór montażowych można dokonać po uzyskaniu przez beton minimum 75% projektowanej wytrzymałości.

7.8 Stropy

Stropy zaprojektowano jako żelbetowe monolityczne. Otulina 2,5cm, beton C30/37 XC1, stal A-IIIIN. Podpory stropów stanowią ściany konstrukcyjne murowane. Wymiary gabarytowe elementów pokazano na rysunkach w części graficznej projektu.

Należy zwrócić szczególną uwagę na zachowanie otuliny, zakotwienie prętów zbrojeniowych, odpowiednie zakłady i rozmieszczenie prętów, dozbrojenia otworów, miejsc podporowych czy naroży, zgodnie z częścią graficzną projektu.

Rozformowanie stropu może nastąpić po uzyskaniu przez beton 75% wytrzymałości projektowanej. Obciążenie stropu może nastąpić nie wcześniej niż 28 dni po wykonaniu.

Warstwy wykończeniowe wg. projektu architektonicznego.

7.9 Łączenie elementów żelbetowych ze ścianami murowanymi

Elementy żelbetowe (słupy, ściany/tarcze, belki) należy wykonywać po uprzednim wymurowaniu ścian, tak aby posiadały strzępia zespalające element monolityczny z murowanym. W przypadku wykonywania w pierwszej kolejności elementów żelbetowych, należy przewidzieć konieczność wystawienia prętów $\phi 4,5$ lub płaskowników (łącników) kotwiących w co drugą warstwę bloczka.

7.10 Otworowanie stropów

Otworki ujęte na konstrukcyjnym rzucie kondygnacji, a jednocześnie nieujęte na rysunku zbrojenia, wykonać zgodnie z rysunkiem dozbrajania otworowania – stropy.

Wszelkie otworki, przed wykonaniem, należy rozpatrzyć z wykorzystaniem projektów wszystkich branż. Ewentualne rozbieżności należy zgłosić projektantowi architektury.

W przypadku, gdy otworowanie instalacyjne w stropach, które nie znajduje się na projekcie konstrukcji:

- jest większe od 30cm
- ma obojętnie jaki wymiar i znajduje się w strefie podporowej tarczy
- jest zlokalizowane w miejscu niezgodnym ze sztuką budowlaną i zagraża bezpieczeństwu
- narusza zbrojenie lub otulinę zbrojenia oraz jego zagęszczenie przekracza 2szt./m²

należy odpowiednio wcześniej skontaktować się z biurem projektowym w celu weryfikacji.

Pozostałe otworki branżowe wykonać zgodnie z rysunkiem dozbrajania otworowania – stropy.

Jako rozwiązanie domyślne należy traktować doginanie prętów do otworów z zachowaniem otuliny elementu. Unikać przecinania prętów. Jeżeli, rozwiązanie domyślne jest niemożliwe należy dozbroić otwór zgodnie z zaleceniami.

Pręty wycięte z otworu należy umieścić przy jego krawędziach.

Należy zwrócić szczególną uwagę na uwzględnienie wszystkich otworów na etapie wykonywania elementu żelbetowego.

Niedozwolone jest wykonywanie w gotowym elemencie otworowań naruszających zbrojenie lub otulinę zbrojenia.

Otworowania w płycie fundamentowej oraz elementach płytowych narażonych na działanie wody należy wykonać jako szczelne.

Klasę odporności ogniowej przejścia należy dostosować do klasy ogniowej otworowanego elementu.

7.11 Otworowanie innych elementów żelbetowych

W przypadku, gdy otworowanie branżowe w belkach, podciągach, nadprożach, słupach i innych elementach żelbetowych nie znajduje się na projekcie konstrukcji należy odpowiednio wcześniej skontaktować się z biurem projektowym w celu weryfikacji.

7.12 Schody żelbetowe

Schody zaprojektowano jako żelbetowe monolityczne. Otulina 2,5cm, beton C30/37 XC1, stal A-IIIIN.

Warstwy wykończeniowe wg. projektu architektonicznego.

7.13 Konstrukcja dachu

Konstrukcja dachu stanowi stropodach żelbetowy monolityczny. Otulina 2,5cm, beton C30/37 XC1, stal A-IIIIN.

7.14 Podkonstrukcje pod urządzenia

Projektuje się podkonstrukcje pod urządzenia na dachu z profili stalowych. Stal S235.

8. **Jakość materiałów do wykonania robót żelbetowych**

Wszystkie materiały używane podczas robót muszą być najwyższej jakości, atestowane i dopuszczone do stosowania jako materiały budowlane w Polsce.

8.1 Deskowanie

Musi być dobrej jakości, nie usuwać deskowania i podpór montażowych przed stwardnieniem betonu wystarczającym do przeniesienia przez el. obciążenia własnego i użytkowego.

8.2 Zbrojenie

Zbrojenie przed ułożeniem oczyścić starannie z rdzy, oblodzenia i innych zanieczyszczeń utrudniających przyczepność betonu. Zbrojenie ma być ułożone dokładnie, mocowane elementami dystansującymi.

8.3 Beton

Mieszanka betonowa powinna mieć właściwą konsystencję bez dodawania nadmiernej ilości wody. Układać beton w formach w sposób zapobiegający rozwarstwieniu. Wibrować w celu usunięcia pęcherzy powietrza niezwłocznie po ułożeniu. Wokół zbrojenia, w rogach i zwężeniach sprawdzić, czy beton przylega dokładnie.

Kontrolować prędkość układania tak, aby mieszanka była zagęszczana w warstwach max 30cm. Przed wznowieniem betonowania powierzchnia „starego” betonu powinna być nacięta lub nadkuta w celu usunięcia szkliwa i odsłonięciu kruszywa oraz nasiąknięta i smarowana mleczkiem cementowym.

Należy prowadzić wszystkie niezbędne kontrole i testy próbek betonu na ścisnienie. Przy betonowaniu w temp. Poniżej 5°C materiały mają być podgrzewane. Chronić beton przed zamarzaniem do czasu wystarczającego związania przy pomocy obudów, mat itp., „wylane” betony należy prawidłowo pielęgnować.

8.4 Warunki wykonania robót budowlano-montażowych

Wszystkie roboty budowlano-montażowe, a także odbiór robót, należy wykonać zgodnie z warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych wydanych przez Ministerstwo Gospodarki Przestrzennej i Budownictwa, a opracowanych przez Instytut Techniki Budowlanej.

mgr inż. Łukasz Dymura
uprawnienia do projektowania
bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
nr upr. POM/0125/POOK/11

II. ZAŁĄCZNIKI DO PROJEKTU

1. Oświadczenie projektantów i projektantów sprawdzających

NAZWA ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO	BUDOWA NOWEJ SIEDZIBY MIEJSKIEGO OŚRODKA POMOCY SPOŁECZNEJ W RUMI WRAZ Z NIEZBĘDNYM UZBROJENIEM I ZAGOSPODAROWANIEM TERENU	
KATEGORIA OBIEKTU	Kategoria XII	
ADRES INWESTYCJI	Ul. Ślusarska 2, Rumia	
IDENTYFIKATORY DZIAŁEK EWIDENCYJNYCH	221502_1.0010.102/11, 221502_1.0010.102/8, 221502_1.0010.103, 221502_1.0010.104/1, 221502_1.0010.130/28, 221502_1.0010.130/27, 221502_1.0010.130/2	
NAZWA/ADRES INWESTORA	Gmina Miejska Rumia Ul. Sobieskiego 7 84-230 Rumia	
	PROJEKT BUDOWLANY	
ZAKRES	PROJEKT WYKONAWCZY BRANŻY KONSTRUKCYJNEJ	
DATA OŚWIADCZENIA	30.06.2023r.	
	Oświadczamy, że niniejszy projekt techniczny sporządzony został zgodnie z obowiązującymi przepisami, zasadami wiedzy technicznej, projektem budowlanym zagospodarowania terenu oraz projektem architektoniczno-budowlanym jak również rozstrzygnięciami dotyczącymi zamierzenia budowlanego.	
PROJEKTANT	mgr inż. Łukasz Dymura do projektowania bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej nr upr. POM/0125/POOK/11	PODPIS
SPRAWDZAJĄCY		PODPIS

2. Kopie decyzji o nadaniu projektantom i sprawdzającym uprawnień budowlanych w odpowiedniej specjalności oraz kopie zaświadczeń o przynależności projektantów i sprawdzających do właściwej izby samorządu zawodowego

POMORSKA OKRĘGOWA
IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA
80 840 Gdańsk, ul. Świętojańska 43/44
(t) Tel. 58-324-89-77
Fax 58-301-44-98

Gdańsk, dnia 13 czerwca 2011 r.

syg. akt. 121/POM/OKK/11

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, ze zm./, art. 12 ust. 3, **art.13 ust.1 pkt 1, art. 14 ust. 1 pkt 2** ustawy z dnia 07 lipca 1994 r. Prawo budowlane /tekst jednolity Dz. U. z 2010 r. Nr 243, poz. 1623/, **§ 6 pkt 1 i 2, § 11 ust.1 pkt 1, § 15, § 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. z 2006 r. Nr 83 poz. 578, ze zm./ oraz art. 104 Kodeksu postępowania administracyjnego /t.j. Dz.U. z 2000 r. Nr 98, poz.1071 ze zm./

**Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna
Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa**
stwierdza, że:

Pan **ŁUKASZ MATEUSZ DYMURA**
magister inżynier
urodzony dnia 29.01.1984 r. w Wejherowie

uzyskał
UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny: POM/0125/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. Szczegółowy zakres prac projektowych objętych uprawnieniami budowlanymi został określony na drugiej stronie decyzji i stanowi jej integralną część.

Pan Łukasz Mateusz Dymura upoważniony jest do:

I. Na podstawie art.12 ust.1 pkt 1, art. 13 ust. 4 ustawy Prawo budowlane, w specjalności konstrukcyjno-budowlanej, bez ograniczeń do:

- a) projektowania, sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego,
- b) sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych.

II. Na podstawie § 15 i 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie /Dz. U. z 2006 r. Nr 83 poz. 578, ze zm./ uprawnienia niniejsze uprawniają do :

- 1) sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, w zakresie specjalności niniejszych uprawnień,
- 2) projektowania obiektu budowlanego w zakresie sporządzania projektu architektoniczno-budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu.

Pouczenie

Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w terminie 14 dni od daty jej doręczenia.

Skład orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej:



PRZEWODNICZĄCY
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

[Signature]
dr inż. Leszek Niedostatkiwicz

WICEPRZEWODNICZĄCY
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

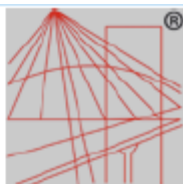
[Signature]
mgr inż. Zbigniew Drewnowski

CZŁONEK
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

[Signature]
dr inż. Marek Wesołowski

Otrzymują:

- 1. Pan Łukasz Mateusz Dymura
84-200 Wejherowo, ul. Rogali 13
- 2. Okręgowa Rada Izby
- 3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
- 4. a/a



P O L S K A
I Z B A
I N Ź Y N I E R Ó W
B U D O W N I C T W A

Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

POM-ZRH-S3F-Q1Y *

Pan Łukasz Mateusz Dymura o numerze ewidencyjnym POM/BO/0224/11

adres zamieszkania ul. Rogali 13, 84-200 Wejherowo

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

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2022-07-01 do 2023-06-30.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2022-06-10 roku przez:

Krzysztof Wilde, Przewodniczący Rady Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

Zgodnie z art. 78¹ K.c.

§ 1. Do zachowania elektronicznej formy czynności prawnej wystarczy złożenie oświadczenia woli w postaci elektronicznej i opatrzenie go kwalifikowanym podpisem elektronicznym.

§ 2. Oświadczenie woli złożone w formie elektronicznej jest równoważne z oświadczeniem woli złożonym w formie pisemnej.

* 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.



3. Wyciąg z obliczeń

3.1 Zebranie obciążeń

Ciężar własny konstrukcji uwzględniono osobno.

3.1.1 Obciążenie śniegiem

Strefa 3 obciążenia śniegiem.

3.1.2 Obciążenie wiatrem

Strefa II obciążenia wiatrem. Kategoria terenu: 2, $C_e=2,53$, $q_b(Z_e)=0,523$ kPa

3.1.3 Ściany wewnętrzne

SW1

Lp	Rodzaj obc.	Grubość [cm]	Ciężar [kN/m ³]	Obc. Charakt	γ_f	Obc. Obl. [kN/m ²]
1	tynk wewnętrzny	1,50	19,00	0,29	1,35	0,38
2	błoczki silkatowe	24,00	20,00	4,80	1,35	6,48
3	tynk wewnętrzny	1,50	19,00	0,29	1,35	0,38
			Σ	5,37	Σ	7,24

SW2

Lp	Rodzaj obc.	Grubość [cm]	Ciężar [kN/m ³]	Obc. Charakt	γ_f	Obc. Obl. [kN/m ²]
1	tynk wewnętrzny	1,50	19,00	0,29	1,35	0,38
2	błoczki silkatowe	15,00	20,00	3,00	1,35	4,05
3	tynk wewnętrzny	1,50	19,00	0,29	1,35	0,38
			Σ	3,57	Σ	4,81

SW3

Lp	Rodzaj obc.	Grubość [cm]	Ciężar [kN/m ³]	Obc. Charakt	γ_f	Obc. Obl. [kN/m ²]
1	tynk wewnętrzny	1,50	19,00	0,29	1,35	0,38
2	błoczki silkatowe	15,00	20,00	3,00	1,35	4,05
			Σ	3,29	Σ	4,43

SW4

Lp	Rodzaj obc.	Grubość [cm]	Ciężar [kN/m ³]	Obc. Charakt	γ_f	Obc. Obl. [kN/m ²]
1	błoczki silkatowe	15,00	20,00	3,00	1,35	4,05
			Σ	3,00	Σ	4,05

SW5

Lp	Rodzaj obc.	Grubość [cm]	Ciężar [kN/m ³]	Obc. Charakt	γ_f	Obc. Obl. [kN/m ²]
1	tynk wewnętrzny	1,50	19,00	0,29	1,35	0,38
2	ściana żelbetowa	24,00	25,00	6,00	1,35	8,10
			Σ	6,29	Σ	8,48

SW6

Lp	Rodzaj obc.	Grubość [cm]	Ciężar [kN/m ³]	Obc. Charakt	γ_f	Obc. Obl. [kN/m ²]
1	ściana żelbetowa	24,00	25,00	6,00	1,35	8,10
			Σ	6,00	Σ	8,10

SW7

Lp	Rodzaj obc.	Grubość [cm]	Ciężar [kN/m ³]	Obc. Charakt	γ_f	Obc. Obl. [kN/m ²]
1	warstwa wykończeniowa	1,50	24,00	0,36	1,35	0,49
2	2xpłyta gk wodoodporna	2,50	9,00	0,23	1,35	0,30
3	welna szklana/ruszt	10,00	1,20	0,42	1,35	0,57
4	2xpłyta gk wodoodporna	2,50	9,00	0,23	1,35	0,30
5	warstwa wykończeniowa	1,50	24,00	0,36	1,35	0,49
			Σ	1,59	Σ	2,15

OB1

Lp	Rodzaj obc.	Grubość [cm]	Ciężar [kN/m ³]	Obc. Charakt	γ_f	Obc. Obl. [kN/m ²]
1	warstwa wykończeniowa	1,50	24,00	0,36	1,35	0,49
2	plyta gk wodoodporna	1,25	9,00	0,11	1,35	0,15
3	plyta OSB	2,50	12,00	0,30	1,35	0,41
4	rust stalowy/welna	1,50	1,20	0,32	1,35	0,43
			Σ	1,09	Σ	1,48

3.1.4 Ściany zewnętrzne

SZ1

Lp	Rodzaj obc.	Grubość [cm]	Ciężar [kN/m ³]	Obc. Charakt	γ_f	Obc. Obl.
1	tynk silikonowy ziarnisty	1,50	19,00	0,29	1,35	0,38
2	styropian	20,00	0,45	0,09	1,35	0,12
3	błoczeki silikatowe	24,00	20,00	4,80	1,35	6,48
4	tynk wewnętrzny	1,50	19,00	0,29	1,35	0,38
			Σ	5,46	Σ	7,36

SZ2

Lp	Rodzaj obc.	Grubość [cm]	Ciężar [kN/m ³]	Obc. Charakt	γ_f	Obc. Obl.
1	tynk silikonowy ziarnisty	1,50	19,00	0,29	1,35	0,38
2	styropian	25,00	0,45	0,11	1,35	0,15
3	błoczeki silikatowe	24,00	20,00	4,80	1,35	6,48
4	tynk wewnętrzny	1,50	19,00	0,29	1,35	0,38
			Σ	5,48	Σ	7,39

SZ3

Lp	Rodzaj obc.	Grubość [cm]	Ciężar [kN/m ³]	Obc. Charakt	γ_f	Obc. Obl.
1	ładźina elewacyjna na podkon	2,00	15,00	0,30	1,35	0,41
2	ruszt stalowy	30,00		0,30	1,35	0,41
3	tynk silikonowy ziarnisty	1,50	19,00	0,29	1,35	0,38
4	styropian	20,00	0,45	0,09	1,35	0,12
5	błoczeki silikatowe	24,00	20,00	4,80	1,35	6,48
6	tynk wewnętrzny	1,50	19,00	0,29	1,35	0,38
			Σ	6,06	Σ	8,18

SZ4

Lp	Rodzaj obc.	Grubość [cm]	Ciężar [kN/m ³]	Obc. Charakt	γ_f	Obc. Obl.
1	tynk silikonowy ziarnisty	1,50	19,00	0,29	1,35	0,38
2	styropian	15,00	0,45	0,07	1,35	0,09
3	błoczeki silikatowe	24,00	20,00	4,80	1,35	6,48
4	styropian	5,00	0,45	0,02	1,35	0,03
5	2xpapa	0,00	0,00	0,15	1,35	0,20
			Σ	5,33	Σ	7,18

SZ5

Lp	Rodzaj obc.	Grubość [cm]	Ciężar [kN/m ³]	Obc. Charakt	γ_f	Obc. Obl.
1	tynk silikonowy ziarnisty	1,50	19,00	0,29	1,35	0,38
2	płyty styropian twarde	15,00	0,45	0,07	1,35	0,09
3	2xpapa	1,00	0,00	0,15	1,35	0,20
4	błoczeki betonowe	24,00	23,00	5,52	1,35	7,45
5	tynk wewnętrzny	1,50	19,00	0,29	1,35	0,38
			Σ	6,31	Σ	8,50

3.1.5 Strop

PODŁOGI NA STROPACH

PS

Lp	Rodzaj obc.	Grubość [cm]	Ciężar [kN/m ³]	Obc. Charakt	γ_f	Obc. Obl. [kN/m ²]
1	warstwa wykończeniowa	2,00	24,00	0,48	1,35	0,65
2	wylewka anhydrytowa+ogrz podł.	6,00	24,00	1,44	1,35	1,94
3	folia pe	0,50	0,00	0,00	1,35	0,00
4	styropian akustyczny podł	5,00	0,45	0,02	1,35	0,03
5	żelbet	25,00	25,00	6,25	1,35	8,44
			Σ	8,19	Σ	11,06

3.1.6 Dach

DC

Lp	Rodzaj obc.	Grubość [cm]	Ciężar [kN/m ³]	Obc. Charakt	γ_f	Obc. Obl. [kN/m ²]
1	papa wierzchniego krycia	0,50	0,00	0,08	1,35	0,10
2	papa wstępnego krycia	0,50	0,00	0,08	1,35	0,10
3	styropian	10,00	0,45	0,05	1,35	0,06
4	styropian	15,00	0,45	0,07	1,35	0,09
5	warstwa spadkowa styropian	20,00	0,45	0,09	1,35	0,12
6	paroizolacja	0,50	0,00	0,00	1,35	0,00
7	żelbet	25,00	25,00	6,25	1,35	8,44
8	warstwa wykończeniowa	2,00	24,00	0,48	1,35	0,65
				Σ	7,08	Σ 9,56

3.1.7 Obciążenia zmienne

Lp	Rodzaj obc.	Grubość [cm]	Ciężar [kN/m ³]	Obc. Charakt	γ_f	Obc. Obl. [kN/m ²]
1	STROP	0,00	0,00	3,00	1,5	4,50
2	SCHODY	0,00	0,00	4,00	1,5	6,00
3	DACH	0,00	0,00	0,40	1,5	0,60

3.2 Analiza SGN i SGU

W obliczeniach dokonano sprawdzenia stanów granicznych SGN i SGU. Oba stany graniczne nie zostały przekroczone. Sprawdzone zostało również osiadanie budynków. Nie przekroczono dopuszczalnych wartości normowych.

Do obliczeń przyjęto obciążenia zgodne z:

- PN-EN 1991-1-1 – ciężar własny, obc. stałe, obc. zmienne
- PN-EN 1991-1-3 – obciążenie śniegiem
- PN-EN 1991-1-4 – obciążenie wiatrem

Oświadczam, iż konstrukcje zaprojektowano poprawnie.

mgr inż. Łukasz Dymura
uprawnienia do projektowania
bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
nr upr. POM/0125/POOK/11