

PROJEKT TECHNICZNY

Nazwa inwestycji: Projekt budowlany przebudowy części budynku mieszkalnego wielorodzinnego polegającej na dostosowaniu pomieszczenia komory śmieciowej, szybu windowego oraz dźwigu do korzystania z poziomu wejścia do budynku.
Budynek mieszkalny przy ul. Bogusławskiego 24, kl. I
w Warszawie

Kategoria obiektu: XIII Pozostałe budynki mieszkalne

Adres: 01-923 Warszawa, ul. Bogusławskiego 24,
identyfikator działki 146504_8.0809.194

Inwestor: WARSZAWSKA SPÓŁDZIELNIA BUDOWLANO-
MIESZKANIOWA CHOMICZÓWKA
01-926 Warszawa, ul. Pabla Nerudy 1

Jednostka projektowa: Specinstal Marek Wojdyga
ul. Rusałki 10/14, 05-827 Grodzisk Mazowiecki
NIP 8221163549

Faza: Projekt budowlany

Tom III: Projekt techniczny

Projektant:

mgr inż. Dariusz Grzegorski
nr ew. upr. bud LOD/0671/POOK/07
uprawnienia budowlane do projektowania
w specjalności konstrukcyjno – budowlanej
-bez ograniczeń

WARSZAWA, luty 2025

SPIS ZAWARTOŚCI PROJEKTU ARCHITEKTONICZNO – BUDOWLANEGO

CZĘŚĆ OPISOWA

1.1.	ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNE	2
1.1.1.	Opis ogólny konstrukcji budynku	2
1.1.2.	Opis elementów konstrukcyjnych budynku.....	2
1.1.3.	ZAŁOŻENIA KONSTRUKCYJNE PRZYJĘTE DO PROJEKTOWANIA	3
1.1.4.	ROZWIĄZANIA BUDOWLANE KONSTRUKCYJNO-MATERIAŁOWE.....	6
2.	PROJEKTOWANA CHARAKTERYSTYKA ENERGETYCZNA ORAZ ANALIZA MOŻLIWOŚCI RACJONALNEGO WYKORZYSTANIA ODNAWIALNYCH ŹRÓDEŁ ENERGII	7
OŚWIADCZENIA.....		8
ZAŁĄCZNIKI.....		9
EKSPERTYZA TECHNICZNA DOTYCZĄCA WPLYWU PROJEKTOWANYCH ROBÓT BUDOWLANYCH NA KONSTRUKCJĘ BUDYNKU		Błąd! Nie zdefiniowano zakładki.

CZĘŚĆ RYSUNKOWA

NADPROŻE STAŁOWE	1: 50/20	K1
DETALE NADPROŻA	1: 10	K2

1.1. ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNE

1.1.1. Opis ogólny konstrukcji budynku

Budynek jest zaprojektowany z elementów wielkopłytowych technologii J - WZ - 75 mieszkalny 13 - to kondygnacyjny z nadbudowaną maszynownią i korytarzem łączącym klatki schodowe, całkowicie podpiwniczony.

Wysokość kondygnacji 2,70. Układ konstrukcyjny budynku poprzeczny oparty na traktach 2,70 m, 3,60 m, 4,50 m i 5,40 m tylko przy szczytach budynku następuje zmiana traktu.

Głębokość traktów zmienna 7,20, 6,30 i 5,40 m. Długość budynku w osiach ścian szczytowych 42,30 m. Budynek nie posiada dylatacji. Usztywnieniem budynku są ściany poprzeczne i podłużne.

W części naziemnej konstrukcja budynku wielkopłykowa, prefabrykowana. Ściany środkowe i stropy — płyty żelbetowe gr. 14 cm. Ściany zewnętrzne murowane z gazobetonem gr. 32 cm. obustronnie tynkowane.

Na styku ścian wewnętrznych i zewnętrznych, prefabrykowane filarki żelbetowe.

W budynku znajdują się klatki schodowe oraz obudowy wind zaprojektowane z unifikowanych elementów prefabrykowanych. W układzie statycznym budynku przyjęto, że stropy stanowią, sztywne przepony poziome zdolne przenieść siły poziome od wiatru działającego na budynek i przekazać je na ściany.

Natomiast ściany stanowią tarcze pionowe zdolne przenieść obciążenie pionowe i momenty od sił poziomych oraz przekazać je na płytę fundamentową.

1.1.2. Opis elementów konstrukcyjnych budynku

1.1.2.1. STROPODACH

Stropodachy wykonane z prefabrykowanych panwiowych opartych na słupkach 25 X 25 cm.

Prefabrykaty zaprojektowane z betonu BW= 170 at, stali gat. 34 GS i ST0. Ściany poddasza z gazobetonu odmiany 07 klasy II na zaprawie Rz=30 at. Ściany zwieńczono wieńcami żelbetowymi, monolitycznymi z betonu i stali j.w.

Izolacja termiczna na stropie poddasza z wełny mineralnej grubości 7 cm.

Pokrycie dachu 2 x papa na lepiku.

1.1.2.2. ŚCIANY WEWNĘTRZNE

Wielkopłytowe, prefabrykowane grubości 14 cm, produkowane w formach bateryjnych.

Wszystkie płyty ścian posiadają w czołach wgłębienia celem uzyskania w węzłach pionowych wiązania dyblowego.

Poza tym płyty mają zbrojenie wieńczące dołem i górą oraz krawędziowe w czołach płyt oraz przy otworach drzwiowych. Beton w elementach $R_w = 250$ at, stal gat. 34GS, St3SX i ST0. Płyty ścienne są łączone ze sobą w węzłach pionowych za pomocą spawania wystających prętów z ich pionowych krawędzi, następnie węzły są zapelniane betonem $R_w = 170$ at wykonanym na drobnoziarnistym kruszywie.

1.1.2.3. ŚCIANY ZEWEWNĘTRZNE

Ściany zewnętrzne zaprojektowano w formie samonośnej konstrukcji słupowo-ryglowej, z typowych prefabrykatów.

Słupy t.zw. filarki wg. Katalogu J Wz-75/KE-K FB.

W konstrukcję ściany wbudowana jest część podokienna wykonana z bloków gazobetonowych grub. 30 cm na zaprawie Rz=30 at. z obustronnym tynkiem. Prefabrykowane słupy i nadproża posiadają także od strony zewnętrznej ocieplenie grubości 18 cm. Beton w słupach $R_w=250$ at. w nadprożach $R_w = 200$ at.

1.1.2.4. ŚCIANY PIWNIC

-wylewane w deskowaniu zinwentaryzowanym - zewnętrzne grubości 40 cm - żelbetowe z betonu $R_w = 170$ at. zbrojone stalą 34 GS i ST0.

- wewnętrzne betonowe grubości 25 i 30 cm. z betonu $R_w = 170$ at.

Na ścianach piwnic wieniec żelbetowy zbrojony podłużnie 4 $\phi 16$ - 34 GS.

Wszystkie naroża ścian zbrojone konstrukcyjnie pionowo 4 $\phi 16$ - 34 GS.

Stal gat. 34 GS, 18 G2, St 3Sx.

Połączenia słupów ze ścianami poprzecznymi podobne do połączeń ścian środkowych.

Rygle opierane są na wycięciach w słupkach i połączone z nimi za pomocą spawania marek stalowych występujących w miejscach połączeń w słupkach i ryglach.

Rozwiązanie powyższe jest aktualne dla ścian nie spełniających roli nośnej dla stropów.

Ściany zewnętrzne nośne są rozwiązywane analogicznie jak ściany wewnętrzne z tym, że od strony zewnętrznej posiadają ocieplenie gazobetonem grubości 24 cm, murowanym na zaprawie Rz = 30 at.

Ocieplenie spoczywa na wieńcach - wspornikach występujących na każdej kondygnacji w poziomie stropów.

1.1.2.5. STROPY

Stropy - wielkopłytowe, prefabrykowane, żelbetowe grub. 14 cm, szerokości 180 cm i długościach: 540 cm, 450 cm, 270 cm i 180 cm.

Dla przejść wentylacyjnych i instalacyjnych w płytach stropowych przewidziane są otwory.

Płyty łączone są za pomocą spawania górnych prętów płyt za pośrednictwem nakładek z taśmy stalowej o przekroju 80x5 mm.

W płytach stropowych beton $R_w = 200$ at, stal gat. 34GS, St0, St3SX.

Wszystkie płyty oprócz płyt loggiowych wyprodukowane są w formach bateryjnych.

1.1.2.6. KLATKA SCHODOWA

Klatka schodowa - dwubiegowa, żelbetowa prefabrykowana z gotową fakturą powierzchnią górnej /szlifowane lastrico/.

Elementy podestowe i biegowe o konstrukcji płytowo, belkowej. Beton $R_w = 250$ at. Stal 34GS, St0 i St3SX.

1.1.2.7. SZYBY WINDOWE

Szyby windowe żelbetowe prefabrykowane wg albumu opracowanego przez Pracownię Projektową KBM Śródmieście.

1.1.2.8. MASZYNOWNIE DŹWIGÓW

Posiadają małe fragmenty w konstrukcjach żelbetowych monolitycznych w miejscach, gdzie nie można było zastosować typowych płyt stropowych. Zastosowano beton $R_w = 170$ at. i stal gat. 34GS. Poza tym pod ścianami maszynowni i poddaszy, które nie spoczywają bezpośrednio na ścianach niższej kondygnacji dano belki wymiany w konstrukcji prefabrykowanej, żelbetowej z betonu i stali j.w. wg opracowania typowego. W maszynowniach umieszczono stalowe belki montażowe z profili walcowanych

1.1.2.9. PŁYTA FUNDAMENTOWA

Żelbetowa $h = 70$ cm. z betonu $R_w = 170$ at. zbrojona stalą 34 GS.

1.1.3. ZAŁOŻENIA KONSTRUKCYJNE PRZYJĘTE DO PROJEKTOWANIA

1.1.3.1. WIZJA LOKALNA I TERMIN WYKONANIA

Oględziny elementów konstrukcyjnych części budynku wchodzącej w zakres opracowania przeprowadzono w lutym 2025 r. Analizę archiwalnej dokumentacji projektowej wykonywano sukcesywnie w trakcie realizacji przedmiotu zlecenia. Projekt budowlany sporządzono w lutym 2025 r.

1.1.3.2. PODSTAWY MERYTORYCZNE

Dokumentacja związana

Archiwalna dokumentacja techniczna udostępniona przez Zamawiającego :

[1] OBLICZENIA STATYCZNE budynku mieszkalnego nr 310, os. Chomiczówka III w Warszawie ; Kombinat Budownictwa Miejskiego, Zakład Projektowania Warszawa Północ, Warszawa ul. Marymoncka 32 b ; Warszawa , lipiec 1975 r. ;

[2] RYSUNKI KONSTRUKCYJNE budynku mieszkalnego nr 310, os. Chomiczówka III w Warszawie ; Kombinat Budownictwa Miejskiego, Zakład Projektowania Warszawa Północ, Warszawa ul. Marymoncka 32 b ; Warszawa , wrzesień 1975 r. ;

Normy i literatura techniczna

Normy aktualnie obowiązujące:

[3] PN-82/B - 02000 - Obciążenia budowli. Zasady ustalania wartości.

[4] PN-82/B - 02001 - Obciążenia budowli. Obciążenia stałe.

[5] PN-82/B - 02003 - Podstawowe obciążenia technologiczne i montażowe.

[6] PN-80/B - 02010/Az1 2006 – Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie śniegiem.

[7] P N-77/B – 02011/Az1 2009 – Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie wiatrem.

- [8] PN- B - 06200 : grudzień 2002 - Konstrukcje stalowe budowlane. Warunki wykonania i odbioru. Wymagania podstawowe.
- [9] PN-90/B - 03200 - Konstrukcje stalowe . Obliczenia statyczne i projektowanie.

Stare Normy:

- [10] PN-74/B - 02009 - Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenia stałe i zmienne.
- [11] PN-70/B – 02010 – Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie śniegiem.
- [12] PN-77/B – 02011 – Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie wiatrem.

Literatura techniczna

- [13] Wzmacnianie konstrukcji budowlanych – E. Masłowski, D. Spiżewska, Arkady, wyd. drugie zmienione, Warszawa 1988 ;
- [14] Systemy budownictwa wielkopłytkowego w Polsce w latach 1970-1985. Przegląd rozwiązań materiałowych, technologicznych i konstrukcyjnych., W. Starosolski, Z. Dzierżewicz, Wydawnictwo Wolters Kluwer, wydanie 1, rok publikacji 2010 ;
- [15] Tablice do projektowania konstrukcji metalowych; W. Bogucki, M. Żybertowicz; Arkady-Warszawa 2008 ;
- [16] Konstrukcje żelbetowe wg Eurokodu 2 i norm związanych, W. Starosolski; PWN-Warszawa 2012 ;

1.1.3.3.ZASTOSOWANE SCHEMATY STATYCZNE

- Nadproże – w schemacie belki jednoprzęsłowej wolnopodpartej ;

1.1.3.4.OBCIĄŻENIA

Wielkości obciążeń przyjęto w oparciu o [1] OBLICZENIA STATYCZNE budynku mieszkalnego nr 310.

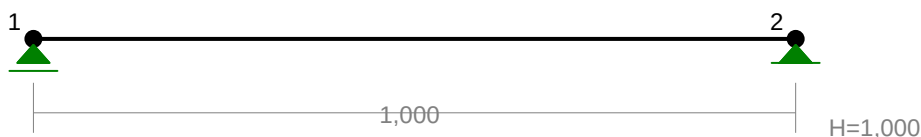
Obciążenia N-01									
wg poz. 3.9.1 Obliczenie ciężaru budynku									
Płyta maszynowni wg kat. J WZ-75/KE-K M								1130,00	kG
Ciężar żelbetowych elem. Prefabrykowanych szybu									
								1860,00 * 2,00 * 14,00 =	52080,00 kG
Obciążenie płyty maszynowni od wciągarki									
								4000,00 + 3000,00 =	7000,00 kG
Obciążenie użytkowe płyty maszynowni									
								800,00 * 1,60 * 2,08 =	2662,40 kG
Razem								62872,40	kG

Do obliczeń sprawdzających przyjęto obciążenie równomiernie rozłożone na belkę nadprożową $q=160 \text{ kN/m}$, $g=1,2$

1.1.3.5.OBLICZENIA STATYCZNE

Nazwa: 0_N-01_szyb_13kond.rmt

WEZŁY:

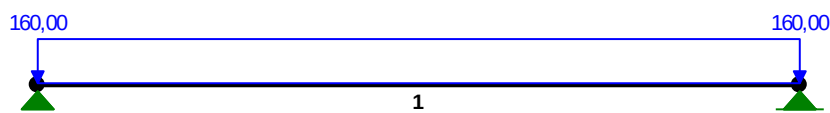


WEZŁY:

Nr: X [m]: Y [m]:

1	0,000	0,000
2	1,000	0,000

OBCIĄŻENIA:



OBCIĄŻENIA: ([kN], [kNm], [kN/m])

Pręt: Rodzaj: Kąt: P1 (Tg): P2 (Td): a[m]: b[m]:

Grupa: A "" Zmienne $\gamma_f = 1,20$
 1 Liniowe 0,0 160,00 160,00 0,00 1,00

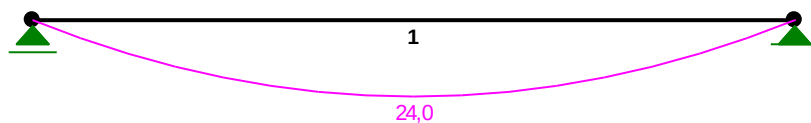
W Y N I K I
Teoria I-go rzędu

OBCIĄŻENIOWE WSPÓŁ. BEZPIECZ.:

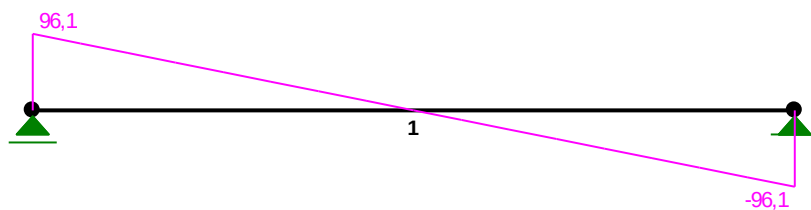
Grupa: Znaczenie: ψ_d : γ_f :

Ciężar wł. Zmienne 1 1,00 1,10
 A -"" 1,20

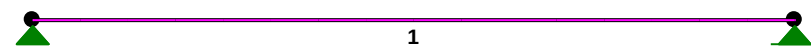
MOMENTY:



TNĄCE:



NORMALNE:

**SIŁY PRZEKROJOWE:** T.I rzędu

Obciążenia obl.: Ciężar wł.+A

Pręt:	x/L:	x [m]:	M [kNm]:	Q [kN]:	N [kN]:
1	0,00	0,000	-0,0	96,1	0,0
	0,50	0,500	24,0*	0,0	0,0
	1,00	1,000	-0,0	-96,1	0,0

* = Wartości ekstremalne

REAKCJE PODPOROWE: T.I rzędu

Obciążenia obl.: Ciężar wł.+A

Węzeł:	H [kN]:	V [kN]:	Wypadkowa [kN]:	M [kNm]:
1	0,0	96,1	96,1	
2	0,0	96,1	96,1	

1.1.4. ROZWIĄZANIA BUDOWLANE KONSTRUKCYJNO-MATERIAŁOWE**1.1.4.1. NADPROŻE N-01**

Projektuje się przebiecie w istniejącej ścianie szybu windowego gr. 10cm o konstrukcji prefabrykowanej w poziomie wejścia do budynku -1,18m. Przyjęto wzmocnienie wykonanego otworu za pomocą ceowników stalowych 2xC160 stanowiących nadproże nad projektowanym otworem opartych na słupkach wzmocnienia krawędzi pionowych otworu wykonanych z kątowników stalowych L100x100x10. Stal kształtowników S235JR (St3S).

Wzmocnienie wykonać wg rys. konstrukcyjnych K1 i K2.

Zalecana kolejność prac związanych z montażem wzmocnienia obejmuje następujące czynności:

- wytyczenie krawędzi osadzenia belek stalowych obramowania otworu
- wycięcie piłą do betonu otworów montażowych na słupki stalowe
- montaż słupków stalowych i wykonanie połączeń montażowych M16 prostopadle do płaszczyzny ściany
- wykonanie bruzdy w poziomie projektowanego nadproża z ceowników stalowych (jednostronnie) i osadzenie belki nadprożowej
- wykonanie połączenia spawanego belki ze słupkami
- staranne podklinowanie belki i wypełnienie zaprawą bezskurczową przestrzeni nad belką tak by włączyć ją do przebiegu obciążeń
- po stwardnieniu zaprawy wykonanie analogicznych czynności z drugiej strony ściany
- skręcenie belek ze sobą śrubami wraz ze skręceniem blach usztywnienia nadproży
- po wykonaniu powyższych czynności montażowych przystąpienie do wykonania otworu
- po wykonaniu otworu zakotwienie słupków stalowych za pomocą kotew Hilti

1.1.4.2. POGŁĘBIENIE PODSZYBIA WINDY

Projektuje się pogłębienie obecnego podszycia windy do poziomu - 2.28m. W tym celu należy usunąć istniejące warstwy podszycia do głębokości -2,63m a następnie wykonać warstwę betonu podkładowego B15 gr. 10cm a na nim wylać płytę żelbetową gr. 25cm (do projektowanego poziomu podszycia) z betonu B25 zbrojoną w obu kierunkach siatką z prętów #12 co 15cm ze stali A-IIIIN – RB500W (górną i dolną). Pręty wkleić w ściany szybu za pomocą żywicy Hilti HIT-HY 200-A.

Szerokość i długość płyty jak wewnętrzne wymiary szybu windowego 1,40 m x 1,70m. Płyta oparta na poszerzonych ścianach pod szyb windy w piwnicy.

Uwaga:

Po zdjęciu istniejących warstw podszycia ewentualnie ujawnione ubytki w konstrukcji ścian szybu należy naprawić za pomocą zapraw do napraw betonu np. systemu Ceresit PCC zgodnie z zaleceniami producenta.

1.1.4.3. ZABEZPIECZENIE ANTYKOROZYJNE ELEMENTÓW STALOWYCH

Elementy stalowe należy zabezpieczyć antykorozyjnie poprzez malowanie 1 x farbą podkładową i 2 x farbą nawierzchniową (alkidową). Wybór konkretnego zestawu wg dyspozycji inwestora.

2. PROJEKTOWANA CHARAKTERYSTYKA ENERGETYCZNA ORAZ ANALIZA MOŻLIWOŚCI RACJONALNEGO WYKORZYSTANIA ODNAWIALNYCH ŹRÓDEŁ ENERGII

Charakterystyka energetyczna budynku nie ulegnie zmianie.

Współczynnik przenikania ciepła dla projektowanych drzwi wejściowych do przedsionka windy powinien być nie większy niż $U_k = 1,3 \text{ W / m}^2\text{K}$.

OŚWIADCZENIA

O Ś W I A D C Z E N I E

Na podstawie art. 20 ust.4 ustawy z dnia 7 lipca 1994r.- Prawo budowlane (Dz. U. z 2023 roku, poz. 682 z późn. zmianami).

OŚWIADCZAM,

że projekt budowlany przebudowy części budynku mieszkalnego wielorodzinnego polegającej na dostosowaniu pomieszczenia komory śmieciowej, szybu windowego oraz dźwigu do korzystania z poziomego wejścia do budynku.

Budynek mieszkalny przy ul. Bogusławskiego 24, kl. I w Warszawie.

został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej

Konstrukcja:

mgr inż. Dariusz Grzegorski
nr ew. upr. bud LOD/0671/POOK/07
uprawnienia budowlane do projektowania
w specjalności konstrukcyjno – budowlanej
-bez ograniczeń

ZAŁĄCZNIKI

SPIS ZAŁĄCZNIKÓW:

1. Decyzja o uprawnieniach mgr inż. Dariusza Grzegorskiego
2. Zaświadczenia mgr inż. Dariusza Grzegorskiego o przynależności do izby

**Łódzka Okręgowa
Izba Inżynierów Budownictwa**
91-426 Łódź, ul. Północna 39
tel. (0-42) 632-97-39, fax (0-42) 630-56-39
NIP 725-18-49-060, REGON 473043690

Łódź, 21 czerwca 2007 r.

**Łódzka Okręgowa Izba Inżynierów Budownictwa
Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna**

OKK/2740/387/07
sygn. akt. KK/D/7131/671/07

D E C Y Z J A

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 i 5, art. 13 ust. 1 pkt 1 i ust. 4, art. 14 ust. 1 pkt 2 i ust. 3 pkt 1 Ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (*tekst jednolity Dz. U. z 2006 r. nr 156 poz. 1118 z późn. zm.*), oraz § 11 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*), oraz art. 104 Ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (*tekst jednolity Dz. U. z 2000 r. nr 98 poz. 1071 z późn. zm.*),

**Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna
n a d a j e**

Panu Dariuszowi Grzegorskiemu

magistrowi inżynierowi
kierunek budownictwo

urodzonemu dnia 27 stycznia 1973 r. w Skierniewicach

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

numer ewidencyjny LOD/0671/POOK/07

**do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej**
szczegółowy zakres uprawnień jest określony na odwołanie niniejszej decyzji

UZASADNIENIE

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Łodzi po ustaleniu na podstawie dokumentów złożonych w dniu 2 lutego 2007 r. stwierdziła, że spełnione zostały warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz na podstawie protokołów z postępowania kwalifikacyjnego oraz z przeprowadzonego egzaminu stwierdziła, że Pan Dariusz Grzegorski posiada wymagane prawem wykształcenie i praktykę zawodową konieczną do uzyskania uprawnień budowlanych w ww. specjalności i uzyskał pozytywny wynik egzaminu na uprawnienia budowlane.

Mając powyższe na uwadze, Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Łodzi orzekła jak w sentencji.

Pouczenie

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

Skład Orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej
Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa:

Przewodniczący Składu Orzekającego OKK ŁOIIB
mgr inż. Wacław Sawicki

Członek Składu Orzekającego OKK ŁOIIB
mgr inż. Zbigniew Cichoński

Członek Składu Orzekającego OKK ŁOIIB
mgr inż. Jan Gałazka



Pan Dariusz Grzegorski jest upoważniony do:

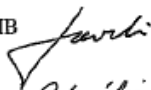
- 1) projektowania, sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego w odniesieniu do konstrukcji obiektu, zgodnie z art. 14 ust. 3 pkt 1 Prawa budowlanego;
- 2) sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, zgodnie z § 15 Rozporządzenia MTiB;
- 3) sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych, zgodnie z art. 13 ust. 4 Prawa budowlanego.

Skład Orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej
Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa:

Przewodniczący Składu Orzekającego OKK ŁOIIB
mgr inż. Wacław Sawicki

Członek Składu Orzekającego OKK ŁOIIB
mgr inż. Zbigniew Cichoński

Członek Składu Orzekającego OKK ŁOIIB
mgr inż. Jan Gałązka



Otrzymują:

1. Dariusz Grzegorski
Nowy Lindów 12
96-111 Kowiesy;
2. Rada Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa;
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego;
4. a/a.



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

MAZ-1CS-533-D3D *

Pan DARIUSZ TOMASZ GRZEGORSKI o numerze ewidencyjnym MAZ/BO/0036/10
adres zamieszkania NOWY LINDÓW 12, 96-111 KOWIESY
jest członkiem Mazowieckiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2025-01-01 do 2025-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2024-12-16 roku przez:

Roman Lulis, Przewodniczący Rady Mazowieckiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

Zgodnie z art. 78¹ K.c.

§ 1. Do zachowania elektronicznej formy czynności prawnej wystarcza 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.piiib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.



Weryfikacja poprawności danych
w niniejszym zaświadczeniu
możliwa jest za pomocą numeru
weryfikacyjnego zaświadczenia na
stronie Polskiej Izby Inżynierów
Budownictwa

