

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. Dąbrowskiej 1 kl. I w Warszawie

Kategoria obiektu: XIII Pozostałe budynki mieszkalne

Adres: 01-903 Warszawa, ul. Dąbrowskiej 1,
identyfikator działki 146504_8.0816.85

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	3
1.1.1.	Opis ogólny konstrukcji budynku	3
1.1.2.	Opis elementów konstrukcyjnych budynku.....	3
1.1.3.	ZAŁOŻENIA KONSTRUKCYJNE PRZYJĘTE DO PROJEKTOWANIA	4
1.1.4.	ROZWIĄZANIA BUDOWLANE KONSTRUKCYJNO-MATERIAŁOWE.....	7
2.	PROJEKTOWANA CHARAKTERYSTYKA ENERGETYCZNA ORAZ ANALIZA MOŻLIWOŚCI RACJONALNEGO WYKORZYSTANIA ODNAWIALNYCH ŹRÓDEŁ ENERGII	8
	OŚWIADCZENIA.....	9
	ZAŁĄCZNIKI.....	10

CZĘŚĆ RYSUNKOWA

NADPROŻE STAŁOWE	1: 50/20	K1
DETALE NADPROŻA	1: 10	K2
POGŁĘBIENIE ISTNIEJĄCEGO PODSZYBIA	1: 50/20	K3

1.1. ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNE

1.1.1. Opis ogólny konstrukcji budynku

Wolnostojący budynek mieszkalny 11-to kondygnacyjny z nadbudowaną maszynownią, pomieszczeniami gospodarczymi i korytarzem komunikacyjnym, całkowicie podpiwniczony zaprojektowany jest w technologii JWZ-75. Wersja ścian zewnętrznych murowanych z gazobetonu.

Kondygnacje nadziemne budynku przewidziano do realizacji metodą uprzemysłowioną z fragmentami ścian maszynowni wykonywanymi metodą tradycyjną. Ściany podziemia betonowe wylewane. Układ konstrukcyjny budynku poprzeczny oparty na traktach 2,70m, 3,60m i 5,40m. Tylko w południowym szczycie w jednym polu 5,40m x 5,40m następuje zmiana układu na podłużny. Głębokość traktów zmienna – 6,30 m do 5,40 m /w osiach/.

Długość budynku / w osiach ścian szczytowych / 43,78 m bez dylatacji.

Usztywnieniem budynku są ściany poprzeczne i podłużne.

1.1.2. Opis elementów konstrukcyjnych budynku

1.1.2.1. POSADOWIENIE

Posadowienie budynku bezpośrednie – płyta żelbetowa h=60 cm z betonu $R_w = 170$ at. zbrojona stalą 34GS

1.1.2.2. ŚCIANY

Ściany zewnętrzne - przyjęte z elementów katalogu J WZ – 75 / KE – K. Filarki nie typowe o oznaczeniach Fm XIII.

Ściany wypełniające z gazobetonu drobnowymiarowego odmiany 06.

Ściany wewnętrzne i sztywne- przyjęte z elementów ścian katalogu J WZ – 75 / KE-SW. Ściana szczytowa ocieplona od zewnątrz gazobetonem gr. 24cm, odmiany 06 murowanym na wieńcach międzypiętrowych wg katalogu J WZ-75 / KE-K Zf wf.

Ściany szybu dźwigowego - wg katalogu J Wz-75 / Ke-K DZ

Ściany piwnic – wylewane żwirobotonowe wylewane w deskowaniu. Beton ścian $R_w = 170$ at.

Grubość ścian wewnętrznych 25 i 30 cm, zewnętrznych pod ściany osłonowe 30 cm i szczytowe 35cm.

Na ścianach piwnic wieńiec żelbetowy zbrojony podłużnie 4 Φ 16

1.1.2.3. STROPY

Strop - prefabrykowane płyty stropowe gr. 14 cm wg katalogu J Wz-75 / Ke-K S

Płyty na ścianach łączone są ze sobą za pomocą spawania, co zapewnia ich ciągłość. Płyty pracujące również jako jednoprzęsłowe zostały dozbrojone..

1.1.2.4. KLATKA SCHODOWA

Elementy klatki schodowej wg. Katalogu J WZ – 75 / KE –K.

W poziomie wejścia do budynku zastosowano jako podest wejściowy strop DZ – 3, a pod biegi schodowe belkę wylewaną wg. Katalogu J WZ – 75 / KD – K ZW poz. E 1.

1.1.2.5. SZYBY WINDOWE

Szyby windowe żelbetowe prefabrykowane wg. Katalogu J WZ – 75 / KE – K DZ

1.1.2.6. 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.

1.1.2.7. KONSTRUKCJA DACHU

Stropodachy wykonywane z przez ułożenie prefabrykowanych płyt panwiowych na słupach 25 x 25 cm prefabrykowanych i wylewanych /w ścianach kolankowych/ oraz na wieńcach ścian pomieszczeń poddasza. Płyty panwiowe wg katalogu J WZ-75 / KE-K D.

Strop pomieszczenia maszynowni z elementów prefabrykowanych kat. J WZ-75 / KE-K M.

Ściany poddasza z gazobetonu drobnowymiarowego gr 24 cm. odmiany 06 lub kratówki o $R_o = 10$ cm na zaprawie cem-wap. $R_z = 30$ at.

Zewnętrzne ściany korytarza spoczywają na belkach korytarzowych BP-18, BP-12, BP-9 przyjętych wg katalogu J WZ-75 / KE-K M.

Pod ściany kolankowe poddasza a także pod ściany zewnętrzne klatki schodowej i maszynowni na poddaszu belki nadprożowe prefabrykowane wg katalogu J WZ-75 / KE-K FB.

Wieńce ścian poddasza wg katalogu J WZ-75 / ED-K.

Belki stalowe ruchome I 160 w maszynowni.

Belki stałe I 140

Nadproża drzwiowe i okienne przyjęto konstrukcyjnie z belek prefabrykowanych L19, nadproża okienne ścian korytarzowych z belek prefabrykowanych typ BN – 1 i BN – 2.

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 205, os. Chomiczówka II w Warszawie ; Kombinat Budownictwa Miejskiego, Zakład Projektowania Warszawa Północ, Warszawa ul. Marymoncka 32 b ; Warszawa , grudzień 1974 r. ;

[2] RYSUNKI KONSTRUKCYJNE budynku mieszkalnego nr 205, os. Chomiczówka II w Warszawie ; Kombinat Budownictwa Miejskiego, Zakład Projektowania Warszawa Północ, Warszawa ul. Marymoncka 32 b ; Warszawa , grudzień 1974 r.

[3] PROJEKT TECHNICZNY ARCHITEKTURY budynku mieszkalnego nr 205, os. Chomiczówka II w Warszawie ; Kombinat Budownictwa Miejskiego, Zakład Projektowania Warszawa Północ, Warszawa ul. Marymoncka 32 b ; Warszawa , grudzień 1974 r. ;

Normy i literatura techniczna

Normy

- [4] PN-82/B - 02000 - Obciążenia budowli. Zasady ustalania wartości.
- [5] PN-82/B - 02001 - Obciążenia budowli. Obciążenia stałe.
- [6] PN-82/B - 02003 - Podstawowe obciążenia technologiczne i montażowe.
- [7] PN-80/B - 02010/Az1 2006 – Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie śniegiem.
- [8] P N-77/B – 02011/Az1 2009 – Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie wiatrem.
- [9] PN- B - 06200 : grudzień 2002 - Konstrukcje stalowe budowlane. Warunki wykonania i odbioru. Wymagania podstawowe.
- [10] PN-90/B - 03200 - Konstrukcje stalowe . Obliczenia statyczne i projektowanie.
- [11] PN-74/B - 02009 - Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenia stałe i zmienne.
- [12] PN-70/B – 02010 – Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie śniegiem.
- [13] PN-77/B – 02011 – Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie wiatrem.

Literatura techniczna

- [14] Wzmacnianie konstrukcji budowlanych – E. Masłowski, D. Spiżewska, Arkady, wyd. drugie zmienione, Warszawa 1988 ;

- [15] Systemy budownictwa wielopłytowego w Polsce w latach 1970-1985. Przegląd rozwiązań materiałowych, technologicznych i konstrukcyjnych., W. Starosolski, Z. Dzierżewicz, Wydawnictwo Wolters Kluwer, wydanie 1, rok publikacji 2010 ;
- [16] Tablice do projektowania konstrukcji metalowych; W. Bogucki, M. Żybertowicz; Arkady-Warszawa 2008 ;
- [17] 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 205.
Oznaczenia pozycji przyjęto jak w ww. opracowaniu.

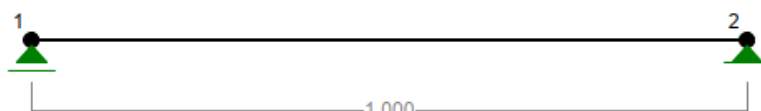
Obciążenia N-01												
Płyta maszynowni wg kat. J WZ-75/KE-K M								1130,00	kG			
Ciężar żelbetowych elem. Prefabrykowanych szybu												
				1860,00	*	2,00	*	12,00	=	44640,00	kG	
Obciążenie płyty maszynowni od wciągarki												
						4000,00	+	3000,00	=	7000,00	kG	
Obciążenie użytkowe płyty maszynowni												
				800,00	*	1,60	*	2,08	=	2662,40	kG	
Razem											55432,40	kG

Do obliczeń sprawdzających przyjęto obciążenie równomiernie rozłożone na belkę nadprożową $q=140 \text{ kN/m}$, $g=1,2$

1.1.3.5.OBLICZENIA STATYCZNE

Obliczenia statyczne wykonano przy pomocy programu RM-Win (klucz nr 33521)
Nazwa: 0_N-01_szyb_11kond.rmt

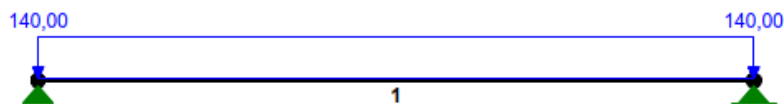
WEZŁY:



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	140,00	140,00	0,00	1,00

W Y N I K I
Teoria I-go rzędu

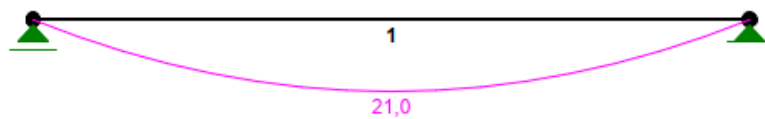
OBCIĄŻENIOWE WSPÓŁ. BEZPIECZ.:

Grupa:	Znaczenie:	ψ_d :	γ_f :

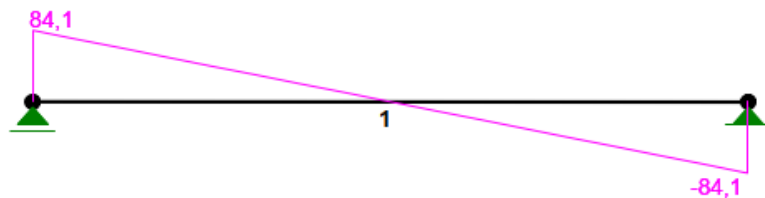
Warszawa, ul. Kwitnąca 13, kl. I

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

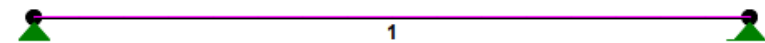
MOMENTY:



SIŁY PRZĘCOWE:



NORMALNE:



SIŁY PRZĘCOWE: 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	84,1	0,0
	0,50	0,500	21,0*	0,0	0,0
	1,00	1,000	-0,0	-84,1	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	84,1	84,1	
2	0,0	84,1	84,1	

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 C160 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 przejęcia 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 – WYKONANIE ŚCIAN PODPARCIA SZYBU WINDOWEGO

Projektuje się pogłębienie obecnego podszymba windy do poziomu – 2.18 m tj. na głębokość 1,00 m poniżej posadzki przedsionka windy. W tym celu należy usunąć istniejące warstwy podszymba do głębokości –2,53 m a następnie wykonać warstwę betonu podkładowego B15 gr. 10cm a na nim wylać płytę żelbetową gr. 25cm (do projektowanego poziomu podszymba) 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 betonowe podparcia szybu za pomocą żywicy Hilti HIT-HY 200-A.

Z uwagi na fakt, że istniejące ściany betonowe podparcia szybu windowego gr. 20 cm zawężają wymiary wewnętrzne szybu windowego na odcinku pogłębionego podszymba a skuwanie ich odsadzi może doprowadzić do niekorzystnego obciążenia mimośrodowego ściany nie posiadającej zbrojenia, należy je usunąć na odcinku występującej kolizji a następnie wykonać nowe ściany zbrojone gr. 15 cm pod oparcie prefabrykowanego szybu windowego posadowione i zakotwione na pozostałych odcinkach istniejących ścian betonowych.

Ściany należy wykonać wg znanej metody podbijania fundamentów tzn. należy wykonywać je odcinkami o długości nie większej niż 100 cm. Na rysunku K3 opisano numerami kolejność podbijanych odcinków. Przerwa w podbijaniu kolejnych odcinków w zależności od przyjętej technologii mieszanki betonowej i zastosowanych dodatków wg odrębnego opracowania wykonawczego. W celu zapewnienia właściwego przylegania i prawidłowego przenoszenia naprężeń z prefabrykowanych ścian szybu windowego na projektowane ściany żelbetowe należy stosować beton ekspansywny stosując spęczniające domieszki do betonów takie jak np. MC-Quiimittel. Środki te powodują zwiększenie objętości betonu i co za tym idzie penetrację mieszanki betonowej ku górze.

Projektuje się zbrojenie ścian pod oparcie prefabrykowanego szybu windowego prętami #12 co 15cm ze stali A-IIIIN – RB500W – zbrojenie pionowe i #6 co 15cm ze stali A-IIIIN – RB500W – zbrojenie poziome. Beton ścian C25(30). Należy zachować ciągłość zbrojenia poziomego na całym obwodzie szybu. Pręty pionowe należy wkleić w ściany szybu windowego a także w istniejące ściany betonowe podparcia szybu windowego za pomocą żywicy Hilti HIT-HY 200-A. Ściany pod oparcie istniejącego szybu windowego wykonać wg rys. K3.

Prace związane z podbijaniem ścian prefabrykowanego szybu windowego należy wykonać siłami doświadczonych rzemieślników i pod stałym nadzorem osób posiadających niezbędne uprawnienia budowlane, doświadczenie i w sposób bardzo rzetelny. Podczas wykonywania podbijania, należy prowadzić obserwacje istniejącej konstrukcji ścian.

1.1.4.3. ZABEZPIECZENIE ANTYKOROZYJNE I P.POŻ. ELEMENTÓW STALOWYCH

Elementy stalowe należy zabezpieczyć antykorozyjnie i przeciwpożarowo do klasy odporności ogniowej R60

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 2021 roku, poz. 2351 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. Dąbrowskiej 1 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 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.



