

PROJEKT TECHNICZNY

Nazwa inwestycji:	Projekt budowlany przebudowy części budynku mieszkalnego wielorodzinnego polegającej na dostosowaniu pomieszczenia komory śmieciowej, szybu dźwigowego oraz dźwigu do możliwości korzystania z windy z poziomu terenu. Budynek mieszkalny przy ul. Renesansowej 17 kl. III w Warszawie
Kategoria obiektu:	XIII Pozostałe budynki mieszkalne
Adres:	01-905 Warszawa, ul. Renesansowa 17, dzielnica identyfikator działki 146504_8.0812.262;.
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 z IV:	Projekt techniczny
Projektant:	mgr inż. Dariusz Grzegorski nr upr. LOD/0670/POOK/07 uprawnienia budowlane do projektowania bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

WARSZAWA, marzec 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 STALOWE	1: 50/20	K1
DETALE NADPROŻA	1: 10	K2
POGŁĘBIENIE PODSZYBIA WINDY	1: 10/20/50	K3
NADPROŻE STALOWE	1: 10/50	K4

1.1. ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNE

1.1.1. Opis ogólny konstrukcji budynku

Przedmiotem projektu jest budynek mieszkalny składający się z trzech części oddzielonych dylatacjami. Część „A” ma XI kondygnacji, „B” – XII kond., „C” XIII kond.

Budynek wykonany jest z elementów wielkopłytowych w technologii WZ-75.

Wysokość kondygnacji 2,7m. Budynek jest typu klatkowego, składa się z dwóch traktów głębokości 5,4m, 4,5m, lub 6,3m. Rozstaw ścian poprzecznych wynosi 1,8m, 2,7m, 4,5m, i 3,4m.

W części podziemnej konstrukcja budynku monolityczna żelbetowa lub betonowa. W części nadziemnej konstrukcja prefabrykowana żelbetowa wielkopłytowa. Ściany nośne i stropy z płyt żelbetowych prefabrykowanych gr. 14 cm. Ściany zewnętrzne murowane z gazobetonu gr. 32cm obustronnie tynkowane. Na styku ścian zewnętrznych i wewnętrznych prefabrykowane filarki żelbetowe.

Budynek podzielony jest na trzy części dylatacjami długości część „A” – 34.86m, część „B” – 33,06m, część „C” – 34.86m. W budynku znajduje się 6 klatek schodowych oraz 6 szachtów windowych zaprojektowanych z zunifikowanych elementów prefabrykowanych.

Budynek posadowiony jest na płycie fundamentowej.

1.1.2. Opis elementów konstrukcyjnych budynku

1.1.2.1. DACH

Konstrukcję dachu stanowią płyty panwiowe żelbetowe prefabrykowane o wysokości 25cm., szerokości 1,8m, i długości równej długości ścian. Płyty opierane są na słupkach żelbetowych prefabrykowanych ustawionych w osiach ścian poprzecznych, a przy ściankach kolankowych na słupkach żelbetowych wylewanych. Nad maszynownią i klatką schodową płyty dachowe opierane są na ścianach gazobetonowych zakończonych wieńcami.

W płytach dachowych beton $R_w=200at.$, stal 34 GS, StO i St3SX. Beton w słupkach $R_w=170 at.$ stal StO, StOS i 18G2. Ścianki kolankowe murowane z gazobetonu gr. 24cm na zaprawie cem-wap. Wzmocnione słupkami żelbetowymi wylewanymi.

1.1.2.2. ŚCIANY WEWNĘTRZNE

Wielkopłytowe prefabrykowane gr. 14 cm produkowane w formach bateryjnych. Beton w ścinach $R_w=250at.$, stal 18G2, StO, St3SX i 34GS..

Płyty ścienné są ze sobą połączone w węzłach pionowych za pomocą spawania prętów wystających z ich pionowych krawędzi a następnie zalewane betonem $R_w=170at.$ o drobnoziarnistym kruszywie.

1.1.2.3. ŚCIANY ZEWEWNĘTRZNE

a) Podłużne samonośne – konstrukcja filarkowo – belkowa. Filarki i belki prefabrykowane. Wypełnienie pól gazobetonem grubości 32cm. Filarki i belki prefabrykowane ocieplone gazobetonem gr. 18cm.

Beton w filarkach $R_w=250at.$, w belkach $R_w=200at.$ stal 34GS, 18G2, St3SX.

b) ściany zewnętrzne nośne

Konstrukcja jak ścian wewnętrznych poprzecznych z tym że od strony zewnętrznej ocieplone są ścianą gazobetonową gr. 24cm. na zaprawie $R_2=30 at.$ ustawioną na wieńcach-wspornikach, występujących na każdej kondygnacji w poziomie stropów.

1.1.2.4. STROPY

Stropy wielkopłytowe – prefabrykowane żelbetowe grubości 14cm, szer. 180cm, długości 5,4m, 4,5m, 3,6m, 2,7m, 1,8m. W płytach stropowych przewidziane są otwory do przeprowadzenia pionów wentylacyjnych i instalacyjnych. Płyty zaprojektowane są jako jednoprzęsłowe wolnopodparte od obciążenia własnego i jako częściowo zamocowane od obciążenia użytkowego. Na podporach płyty łączone są przez spawanie górnych prętów płyt za pośrednictwem nakładek z taśmy stalowej o przekroju 80/5 mm. Spoiny między stropami zalewane są betonem drobnoziarnistym o $R_w=100 at.$ W płytach stropowych beton $R_w=200at.$

Stal 34GS, StO, St3SX. Kat. J Wz-75/KE-K S.

1.1.2.5. KLATKA SCHODOWA

Klatki schodowe – dwubiegowe prefabrykowane z gotową fakturą powierzchni górnej (szlifowane lastrico). Elementy podestowe i biegiowe o konstrukcji płytowo – belkowej. Beton $R_w=250 at.$ Stal 34GS, StO, St3SX. Kat. J Wz-75/KE-K

1.1.2.6. SZYBY WINDOWE

Szyby windowe żelbetowe prefabrykowane.

1.1.2.7. ŚCIANY PIWNIC

Betonowe wylewane w szalunkach wielkowymiarowych. Grubości ścian : zewnętrzne nośne 35 cm, zewnętrzne osłonowe 30 cm, wewnętrzne przy XIII i XII kondygnacjach – 30cm. Beton w ścianach $R_w=170at$.

1.1.2.8. FUNDAMENTY

Pod budynkiem zaprojektowano płytę fundamentową żelbetową grub. 100cm. Beton $R_w=170at$., beton podkładowy $R_w=110at$., stal StO, 34GS. Poziom posadowienia płyty fundamentowej wynosi –4,40m.

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 styczniu 2023 r. Analizę archiwalnej dokumentacji projektowej wykonywano sukcesywnie w trakcie realizacji przedmiotu zlecenia. Projekt techniczny sporządzono w lutym 2023 r.

1.1.3.2. PODSTAWY MERYTORYCZNE

Dokumentacja związana

Archiwalna dokumentacja techniczna udostępniona przez Zamawiającego :

[1] PROJEKT KONSTRUKCYJNY TECHNICZNY budynku mieszkalnego nr 505, os. Chomiczówka w Warszawie ; Kombinat Budownictwa Miejskiego, Zakład Projektowania Warszawa Północ, Warszawa ul. Przasnyska 6 ; Warszawa , grudzień 1977 r;

[2] RYSUNKI KONSTRUKCYJNE budynku mieszkalnego nr 505, os. Chomiczówka V w Warszawie ; Kombinat Budownictwa Miejskiego, Zakład Projektowania Warszawa Północ, Warszawa ul. Przasnyska 6 ; Warszawa , grudzień 1977 r. ;

[3] PROJEKT TECHNICZNY ARCHITEKTURY budynku mieszkalnego nr 505, os. Chomiczówka V w Warszawie ; Kombinat Budownictwa Miejskiego, Zakład Projektowania Warszawa Północ, Warszawa ul. Przasnyska 6 ; Warszawa , styczeń 1978 r

[4] Rysunki odtworzeniowe – Rzut piwnic. Biuro Projektowo – Badawcze Budownictwa Ogólnego Miastoprojekt Warszawa, Warszawa ul. Przasnyska 6 ; Warszawa , maj 2003 r. ;

Normy i literatura techniczna

Normy:

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

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

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

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

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

[10] PN- B - 06200 : grudzień 2002 - Konstrukcje stalowe budowlane. Warunki wykonania i odbioru. Wymagania podstawowe.

[11] PN-90/B - 03200 - Konstrukcje stalowe . Obliczenia statyczne i projektowanie.

Stare Normy:

[12] PN-74/B - 02009 - Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenia stałe i zmienne.

[13] PN-70/B – 02010 – Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie śniegiem.

[14] PN-77/B – 02011 – Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie wiatrem.

Literatura techniczna

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

[16] 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 ;

[17] Tablice do projektowania konstrukcji metalowych; W. Bogucki, M. Żybertowicz; Arkady-Warszawa 2008 ;

[18] 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 obliczenia statyczne budynków zlokalizowanych na osiedlu Chomiczówka o analogicznym rozwiązaniu szybu windowego i maszynowni.

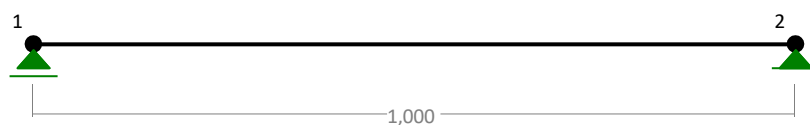
Obciążenia N-01			
Obciążenie od szybu dźwigowego			
Płyta maszynowni wg kat. J WZ-75/KE-K M		1130,00	kG
Ciężar żelbetowych elem. Prefabrykowanych szybu			
1860,00	* 2,00 * 13,00 =	48360,00	kG
Obciążenie płyty maszynowni od wciągarki			
	4000,00 + 3000,00 =	7000,00	kG
Obciążenie użytkowe płyty maszynowni			
800,00	* 1,60 * 2,08 =	2662,40	kG
Razem		59152,40	kG

Do obliczeń sprawdzających przyjęto obciążenie równomiernie rozłożone na belkę nadprożową $q=150 \text{ kN/m}$, $g=1,2$

1.1.3.5. OBLICZENIA STATYCZNE

Obliczenia statyczne wykonano przy pomocy programu RM-Win (klucz nr 33521)

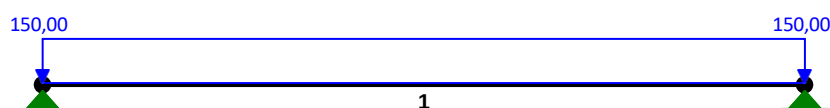
Nazwa: O_N-01_szyb_12kond.rmt WĘZŁY:



WĘZŁY:

Nr:	X [m]:	Y [m]:
1	0,000	0,000
2	1,000	0,000

OBCIĄŻENIA:



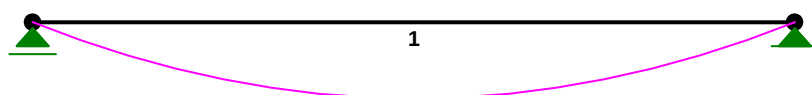
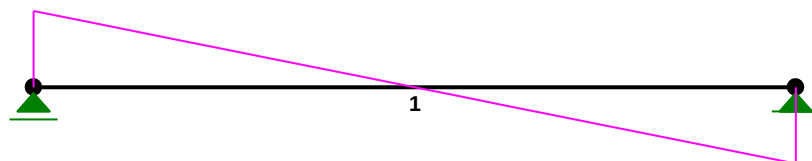
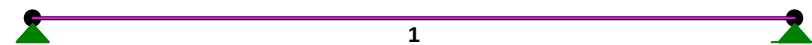
OBCIĄŻENIA: ([kN],[kNm],[kN/m])

Pręt:	Rodzaj:	Kąt:	P1(Tg):	P2(Td):	a[m]:	b[m]:
Grupa: A ""				Zmienne	yf=1,20	
1	Liniowe	0,0	150,00	150,00	0,00	1,00

W Y N I K I
Teoria I-go rzędu

OBCIĄŻENIOWE WSPÓŁ. BEZPIECZ.:

Grupa:	Znaczenie:	ψd:	yf:
Ciężar wł.			1,10
A - ""	Zmienne	1	1,20

MOMENTY:**TNĄCE:****NORMALNE:****SIŁY PRZEKROJOWE:**

Obciążenia obl.: Ciężar

T.I
wł.+A

rzędu

Pręt:	x/L:	x[m]:	M[kNm]:	Q[kN]:	N[kN]:
1	0,00	0,000	-0,0	90,1	0,0
	0,50	0,500	22,5*	0,0	0,0
	1,00	1,000	-0,0	-90,1	0,0

* = Wartości ekstremalne

REAKCJE PODPOROWE:

T.I.rzędu wł.+A

Obciążenia obl.: Ciężar

Węzeł:	H[kN]:	V[kN]:	Wypadkowa[kN]:	M[kNm]:
1	0,0	90,1	90,1	
2	0,0	90,1	90,1	

1.1.4. ROZWIĄZANIA BUDOWLANE KONSTRUKCYJNO-MATERIAŁOWE

1.1.1.1. POGŁĘBIENIE PODSZYBIA WINDY – WYKONANIE ŚCIAN PODPARCIA SZYBU WINDOWEGO.

Projektuje się pogłębienie obecnego podszymbia windy do poziomu – 3,20 m tj. na głębokość 0,50 m poniżej posadzki przedsionka windy. W tym celu należy usunąć istniejące warstwy podszymbia a następnie wykonać warstwę betonu podkładowego B15 gr. 10cm a na nim wylać płytę żelbetową gr. 25cm (do projektowanego poziomu podszymbia) 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 podszymbia w pierwszej kolejności należy rozkuć je w narożach szachtu, wykonać słupki SL-1, po uzyskaniu 70 % wytrzymałości betonu w miarę potrzeby rozkuć ściany szachtu dożądanego wymiaru (zgodnie z wytycznymi producenta wskazanymi do zabudowywanego modelu dźwigu). Po wykonaniu rozkucia zamontować profile stalowe (płaskownik kątownik) według rys. K3.

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.

Zbrojenie słupków SL-1 w szybie windowym należy wykonać prętami $\varnothing$ 12 co 10cm ze stali A-IIIIN – RB500W – zbrojenie pionowe, strzemiona $\varnothing$ 6 co 15 cm ze stali A-IIIIN – RB500W – zbrojenie poziome. Beton ścian C25(30). 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. Słupki SL-1 pod oparcie istniejącego szybu windowego wykonać wg rys. K 2.

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.

u spodu sufitu przedsionka windy połączonych przewiązkami z płaskowników gr. 12mm. Stal kształtowników S235JR (St3S).

1.1.4.1. NADPROŻE N-01

Projektuje się przebiecie w istniejącej ścianie szybu windowego gr. 10cm o konstrukcji prefabrykowanej. Górna rzędna przebiecia w poziomie –0,70m.

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. Słupki stalowe częściowo osadzone na wyciętych krawędziach w prefabrykowanym szybie windowym na zaprawie montażowej niwelującej różnice grubości a częściowo na krawędziach wykonanej ściany żelbetowej podparcia ścian istniejącego szybu windowego. 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 przebiecia 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. NADPROŻE N-02

Projektuje się przebiecie w istniejącej ścianie zewnętrznej piwnicznej o konstrukcji betonowej w miejscu przewidywanego wejścia do przedsionka szybu windowego. Wymiary otworu drzwiowego 1,10 x 2,15 m.

Nad otworem wykonać nadproże z ceowników stalowych 2xUPE160 umieszczonych po obu stronach ściany i skręconych śrubami.

Wzmocnienie pionowe otworu wykonać z L

Zalecana kolejność prac związanych z montażem nadproża obejmuje następujące czynności

precyzyjne wyznaczenie miejsca, gdzie oparte będą belki nadproża, wykucie gniazda pod oparcie belki ;

wykonanie podlewki z zaprawy montażowej Ceresit CX15 ;

wykucie bruzdy z jednej strony ściany pod montaż kształtownika ;

umieszczenie belki oraz dokładne wypoziomowanie, w celu równomiernego rozkładu obciążeń ;

szczelne wypełnienie przestrzeni pomiędzy belką stalową a ścianą zaprawą montażową Ceresit CX15 ;

wykonanie analogicznych czynności dla zamontowania belki z drugiej strony ściany,

dokładne skręcenie kształtowników śrubami ;

Po związaniu zaprawy można przystąpić do wykucia otworu poniżej nadproża.

1.1.4.3. Wykonanie daszku ochronnego nad wejściem do nowo projektowanego dojścia do dźwigu w klatce nr 6

Zgodnie z § 292 Rozporządzenia Ministra Infrastruktury w sprawie warunków technicznych jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie, nad drzwiami wejściowymi do nowo projektowanego dojścia do dźwigu projektuje się wykonać daszek ochronny o wymiarach 3,00 m x 1,50 m. Należy zabudować daszek ochronny systemowy jak na pozostałych klatkach budynku.

1.1.4.4. 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 $U_k = 1,3 \text{ W / m}^2 \cdot \text{K}$.

OŚWIADCZENIE

Na podstawie art. 34, ust. 3d, pkt. 3 ustawy z dnia 7 lipca 1994r.- Prawo budowlane (Dz. U. z 2023 roku, poz. 682 z późn. zmianami).

OŚWIADCZAM,

że projekt techniczny przebudowy części budynku mieszkalnego wielorodzinnego polegającej na dostosowaniu pomieszczenia komory śmieciowej, szybu dźwigowego oraz dźwigu do możliwości korzystania z windy z poziomu terenu.

Budynek mieszkalny przy ul. Renesansowej 17, kl. I z 2023 roku, poz. 682I 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

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 Ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (*Dz. U. z 2001 r. nr 5 poz. 42, z późn. zm.*) i art. 12 ust. 1 pkt 1 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 Gałązka



Pan Dariusz Grzegorski jest upoważniony do:

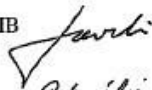
- 1) projektowania, sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego w odniesieniu do konstrukcji obiektu, zgodnie z art. 14 ust. 3 pkt 1 Prawa budowlanego;
- 2) sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, zgodnie z § 15 Rozporządzenia MTiB;
- 3) sprawowania 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.plib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów
Budownictwa.

