

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 13 kl. I w Warszawie

Kategoria obiektu: XIII Pozostałe budynki mieszkalne

Adres: 01-905 Warszawa, ul. Renesansowa 13,
identyfikator działki 146504_8.0812.232/2;.
146504_8.0812.232/1;.

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

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

Faza: Projekt budowlany

Tom III: 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	9
OŚWIADCZENIA.....		Błąd! Nie zdefiniowano zakładki.
ZAŁĄCZNIKI.....		11
EKSPERTYZA TECHNICZNA DOTYCZĄCA WPLYWU PROJEKTOWANYCH ROBÓT BUDOWLANYCH NA KONSTRUKCJĘ BUDYNKU		Błąd! Nie zdefiniowano zakładki.

CZĘŚĆ RYSUNKOWA

NADPROŻE STALOWE	1: 50/20	K1
DETALE NADPROŻA	1: 10	K2
PGLĘBIENIE PODSZYBIA	1: 10/20/50	K3
DETALE NADPROŻA N-2	1: 10/50	K4

1.1. ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNE

1.1.1. Opis ogólny konstrukcji budynku

Budynek jest zaprojektowany z elementów wielkopłytowych, technologii J-WZ-75.

Składa się z dwóch segmentów „A” i „B” oddzielonych powyżej fundamentów dylatacją. Część „A” ma VII kondygnacji a część „B” ma VIII kondygnacji. Wysokość kondygnacji 2,70 m. Budynek jest typu korytarzowego, składa się z dwóch traktów głębokości po 5,4 m, 4,5 m. W części „A” w osiach (1 ÷ 3) i (2 ÷ 4) występuje zmiana traktu. Rozstaw ścian poprzecznych wynosi 2,7 m, 3,6 m, 4,5 m i 5,4 m. W części podziemnej konstrukcja budynku monolityczna żelbetowa lub betonowa. W części nadziemnej konstrukcja prefabrykowana żelbetowa, wielkopłytowa. Ściany nośne i stropy z płyt żelbetowych, prefabrykowanych o grubości 14 cm. Ściany zewnętrzne murowane z gazobetonu o grubości 32 cm obustronnie tynkowane w konstrukcji słupowo – ryglowej. Szerokość części „A” wynosi 13,1 m, szerokość części „B” wynosi 13,1 m. W budynku znajdują się dwie klatki schodowe oraz dwa szachty windowe zaprojektowane z unifikowanych elementów prefabrykowanych. W układzie statycznym budynku przyjęto, że stropy stanowią sztywne przepony poziome, zdolne przenosić siły poziome od wiatru działającego na budynek i przekazać je na ściany. Natomiast ściany stanowią tarcze pionowe, zdolne przenosić obciążenia pionowe i momenty od sił poziomych oraz przekazać je na fundamenty.

1.1.2. Opis elementów konstrukcyjnych budynku

1.1.2.1. POSADOWIENIE

Budynek posadowiony jest na ławach fundamentowych o grubości 70 cm.

1.1.2.2. ŚCIANY WEWNĘTRZNE

Wielkopłytowe, prefabrykowane o grubości 14 cm, produkowane w formach bateryjnych. Elementy posiadają odpowiednio wgłębienia w czołach płyt w celu wyrobienia dyblowego połączenia w węźle. Beton w elementach $R_w = 250$ at, stal 18G2, St0, St3SX i 34GS – tolerancja montażowa 1 cm. Płyty ściennie są łączone ze sobą w węzłach pionowych za pomocą spawania wystających prętów z ich pionowych krawędzi a następnie węzły są zapelniane betonem $R_w = 170$ at o drobnoziarnistym kruszywie.

1.1.2.3. ŚCIANY ZEWEWNĘTRZNE

Ściany zewnętrzne zaprojektowano w formie samonośnej konstrukcji filarkowo – belkowej. Filarki i belki prefabrykowane. Wypełnienie pól gazobetonem o grubości 32 cm na zaprawie $R_z = 30$ at z obustronnym tynkiem. Filarki i belki prefabrykowane ocieplone gazobetonem grubości 18 cm. Beton w filarkach $R_w = 250$ at, w belkach $R_w = 200$ at Stal 34 GS, 18G2, St3SX. Połączenie filarków ze ścianami poprzecznymi takie jak połączenie ścian środkowych.

Ściany zewnętrzne nośne są rozwiązane analogicznie jak ściany wewnętrzne z tym, że od strony zewnętrznej posiadają ocieplenie gazobetonem o grubości 24 cm, murowanym na zaprawie $R_z = 30$ at. Ocieplenie spoczywa na wieńcach - wspornikach występujących na każdej kondygnacji w poziomie stropów.

1.1.2.4. STROPY

Stropy - wielkopłytowe, prefabrykowane, żelbetowe o grubości 14 cm, szerokości 180 cm i długości: 5,4 m, 4,5 m, 2,7 m i 1,8 m. W płytach stopowych 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 za pomocą spawania górnych prętów płyt za pośrednictwem nakładek z taśmy stalowej o przekroju 80x5 mm. Spoiny między stropami zalewane są betonem drobnoziarnistym $R_w = 100$ at. Ważne jest również przestrzeganie układania płyt stropowych na podlewkach z zaprawy cementowej $R_z = 100$ at. W płytach stropowych beton $R_w = 200$ at, stal 34GS, St0, St3SX. Wszystkie płyty oprócz płyt loggiowych wyprodukowane są w formach bateryjnych.

1.1.2.5. KLATKA SCHODOWA

Klatka schodowa - dwubiegowa, prefabrykowana z gotową fakturą powierzchni górnej /szlifowane lastrico/. Elementy podestowe i biegowe o konstrukcji płytowo, belkowej. Beton $R_w = 250$ at, stal 34GS, St0 i St3SX.

1.1.2.6. SZYBY WINDOWE

Szyby windowe żelbetowe prefabrykowane wg albumu opracowanego przez Pracownię Projektów KBM śródmieście.

1.1.2.7. KONSTRUKCJA DACHU

Konstrukcję dachu stanowią płyty panwiowe, żelbetowe, prefabrykowane o wysokości 25 cm, szerokości 1,8 m i długości zależnej od rozstawu 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 ściankach gazobetonowych zakończonych wieńcem. W płytach dachowych beton $R_w = 200$ at, stal 34 GS, St0, St3SX. Beton w słupkach $R_w = 170$ at, stal ST0 StOS i 18G2.

Ścianki kolanowe murowane z gazobetonu o grubości 24 cm na zaprawie cementowo-wapiennej wzmocnione słupkami żelbetowymi wylewanymi. Pokrycie połaci dachowej 3 x papa na lepiku ułożona na warstwie wyrównawczej o grubości 2,5 cm. Izolacja termiczna ze styropianu o grubości 5 cm nad maszynownią.

1.1.2.8. ŚCIANY PIWNIC

Ściany piwnic – betonowe wylewane w szalunkach wielkowymiarowych. Grubość ścian: zewnętrzne nośne - 35 cm, zewnętrzne osłonowe - 30 cm, wewnętrzne - 25 cm. Wieńce na ścianach zewnętrznych, żelbetowe 4 ϕ 16 – 34 GS, na ścianach wewnętrznych 4 ϕ 16 – 34 GS. Beton w ścianach RW = 170 at z dodatkiem hydrobetonu 1,5% w stosunku do wagi cementu.

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 2022 r. Analizę archiwalnej dokumentacji projektowej wykonywano sukcesywnie w trakcie realizacji przedmiotu zlecenia. Projekt budowlany sporządzono w styczniu 2022 r.

1.1.3.2. PODSTAWY MERYTORYCZNE

Dokumentacja związana

Archiwalna dokumentacja techniczna udostępniona przez Zamawiającego :

[1] OBLICZENIA STATYCZNE budynku mieszkalnego nr 507, os. Chomiczówka w Warszawie, Kombinat Budownictwa Miejskiego Warszawa-Północ - Zakład Projektowania, Warszawa, ul. Przasnyska 6; Warszawa czerwiec 1978 r. ;

[2] RYSUNKI KONSTRUKCYJNE budynku mieszkalnego nr 507, os. Chomiczówka w Warszawie, Kombinat Budownictwa Miejskiego Warszawa-Północ - Zakład Projektowania, Warszawa, ul. Przasnyska 6; Warszawa ;

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 wielkopłytowego 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

- Nadproża – w schematach belek jednoprzęsłowych wolnopodpartych ;

1.1.3.4. OBCIĄŻENIA

Wielkości obciążeń przyjęto w oparciu o [1] OBLICZENIA STATYCZNE budynku mieszkalnego nr 507. Oznaczenia pozycji przyjęto jak w ww. opracowaniu.

Obciążenia N-01									
wg poz. 1.7 Obciążenie od szybu dźwigowego									
Poz. 1.0.	płyta maszynowni wg kat. J WZ-75/KE-K	M						1130,00	kG
Poz. 2.	Ciężar żelbetowych elem. Prefabrykowanych szybu								
				1860,00	*	2,00	*	9,00	=
								33480,00	kG
Poz. 4.	Obciążenie płyty maszynowni od wciągarki								
						4000,00	+	3000,00	=
								7000,00	kG
Poz. 5.	Obciążenie użytkowe płyty maszynowni								
				800,00	*	1,60	*	2,08	=
								2662,40	kG
Razem								44272,40	kG

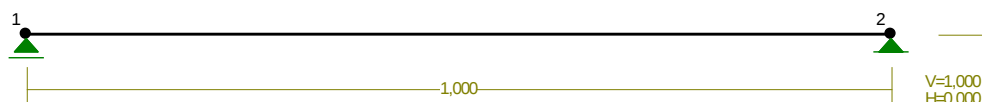
Do obliczeń sprawdzających przyjęto obciążenie równomiernie rozłożone na belkę nadprożową $q=115 \text{ kN/m}$, $g=1,2$

1.1.3.5. OBLICZENIA STATYCZNE

Obliczenia statyczne wykonano przy pomocy programu RM-Win

NAZWA: 0_N-01_szyb_8kond

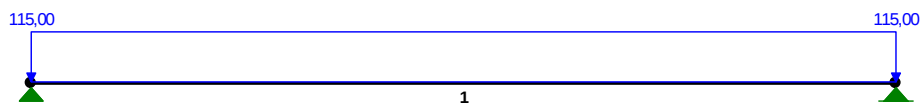
WEZŁY:



WEZŁY:

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

OBCIĄŻENIA:



OBCIĄŻENIA: ([kN], [kNm], [kN/m])

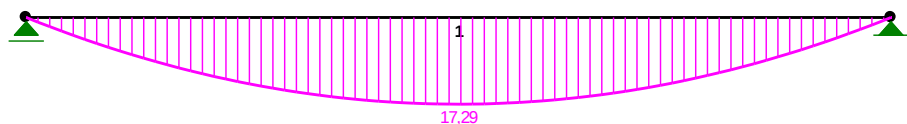
Pręt:	Rodzaj:	Kąt:	P1 (Tg):	P2 (Td):	a[m]:	b[m]:
Grupa:	CW	"Ciężar własny"		Stałe	$\gamma_f = 1,10/1,00$	
Grupa:	A	"		Zmienne	$\gamma_f = 1,20$	
1	Liniowe	0,0	115,00	115,00	0,00	1,00

W Y N I K I wg PN 82/B-02000
Teoria I-go rzędu

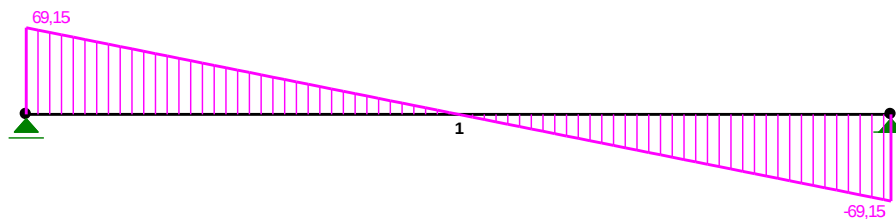
OBCIĄŻENIOWE WSPÓŁ. BEZPIECZ.:

Grupa:	Znaczenie:	γ_f :	ψ_d :
CW-"Ciężar własny"	Stałe	1,10/1,00	
A -"	Zmienne	1 1,20	1,00

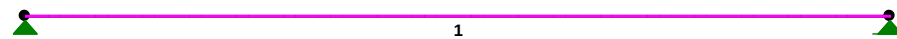
MOMENTY:



TNĄCE :



NORMALNE :

**SIŁY PRZEKROJOWE:**

T.I rzędu

Obciążenia obl.: CW A

Pręt:	x/L:	x [m]:	M [kNm]:	Q [kN]:	N [kN]:
1	0,00	0,000	0,00	69,15	0,00
	0,50	0,500	17,29*	0,00	0,00
	1,00	1,000	0,00	-69,15	0,00

* = Wartości ekstremalne

REAKCJE PODPOROWE:

T.I rzędu

Obciążenia obl.: CW A

Węzeł:	H [kN]:	V [kN]:	Wypadkowa [kN]:	M [kNm]:
1	0,00	69,15	69,15	
2	0,00	69,15	69,15	

1.1.4. ROZWIĄZANIA BUDOWLANE KONSTRUKCYJNO-MATERIAŁOWE**1.1.4.1. POGŁĘBIENIE PODSZYBIA WINDY – WYKONANIE ŚCIAN PODPARCIA SZYBU WINDOWEGO.**

Projektuje się pogłębienie obecnego podszycia windy do poziomu – 2.18 m tj. na głębokość 1,00 m poniżej posadzki przedsionka windy. W tym celu należy usunąć istniejące warstwy podszycia 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 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 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 podszycia 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-Quimittel. Środki te powodują zwiększenie objętości betonu i co za tym idzie penetrację mieszkanki betonowej ku górze.

Zbrojenie słupków SL-1 w szybie windowym należy wykonać prętami $\varnothing$ 12 co 10cm ze stali A-IIIN – RB500W – zbrojenie pionowe, strzemiona $\varnothing$ 6 co 15 cm ze stali A-IIIN – 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.

1.1.4.2. NADPROŻE N-01

Projektuje się przebicie w istniejącej ścianie szybu windowego gr. 10cm o konstrukcji prefabrykowanej. Górna rzędna przebiccia w poziomie -0,60m.

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 różnicę 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 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

1.1.4.3. NADPROŻE N-02

Projektuje się przebicie 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.

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.

1.1.4.4. WYKONANIE DASZKU OCHRONNEGO NAD WEJŚCIEM DO NOWO PROJEKTOWANEGO DOJŚCIA DO DŹWIGU W KŁATCE NR 1

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 kłatkach budynku.

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

O Ś W I A D C Z E N I E

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).

O Ś W I A D C Z A M,

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 13, 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) 682-97-39, 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

[Podpisy: Sawicki, Cichoński, 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.

