

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. Brązowniczej 3, kl. I
w Warszawie

Kategoria obiektu: XIII Pozostałe budynki mieszkalne

Adres: 01-929 Warszawa, ul. Brązownicza 3,
identyfikator działki 146504_8.0815.68/2

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 w branży konstrukcyjnej

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
	OŚWIADCZENIA.....	9
	ZAŁĄCZNIKI.....	10

CZĘŚĆ RYSUNKOWA

NADPROŻA STAŁOWE N-01 i N-02	1: 50/20	K1
DETALE NADPROŻA N-02	1: 20	K2
POGŁĘBIENIE PODSZYBIA	1: 50/20	K3

1.1. ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNE

1.1.1. Opis ogólny konstrukcji budynku

Budynek zaprojektowano jako mieszkalny o wysokości VII kondygnacji nadziemnych. Budynek zaprojektowany w technologii J-WZ75 z elementów wielkopłytowych prefabrykowanych. Wysokość kondygnacji powtarzalnych 2,70 m. Budynek klatkowy. Głębokości traktów 5,40 m. Rozstaw ścian poprzecznych wynosi: 2,70; 3,60; 4,50 i 5,40 m.

Ściany nośne i stropy wykonane z płyt betonowych i żelbetonowych gr. 14 cm. Ściany zewnętrzne murowane z gazobetonu gr. 32 cm w konstrukcji słupowo-ryglowej.

Wymiary budynku 31,26 m na 11,30 m, wysokości 24,66 m nad teren.

Budynek posiada dwie klatki schodowe i dwa szachty windowe zaprojektowane z zunifikowanych elementów prefabrykowanych.

W układzie statycznym budynku przyjęto, że stropy stanowią sztywne przepony poziome, zdolne przenieść siły poziome od wiatru i przekazać je na ściany. Ściany natomiast stanowią tarcze pionowe, zdolne przenieść obciążenie pionowe i momenty od sił poziomych i przekazać je na fundamenty.

W części podziemnej konstrukcja budynku prefabrykowana w technologii "J" z fragmentami wylewanymi betonami bądź żelbetonowymi. Wysokość ścian piwnicznych wylewanych 3,20 m, prefabrykaty wysokości 2,53 m + grzebień wyrównawczy do wierzchu fundamentów.

Wierzch ławy fundamentowej zaprojektowano na poz. "-3,38 w stosunku do "0" parteru. Ławy fundamentowe żelbetowe i betonowe o wys. H=60 cm wykonane na betonie podkładowym B150 (Rw=170at).

0,00 = 27,60 (n.p. Wisły)

Poziom posadowienia fundamentów "-4,00=23,60 n/p. Wisły

)

1.1.2. Opis elementów konstrukcyjnych budynku

1.1.2.1. POSADOWIENIE

Fundament budynku stanowi żelbetowa, monolityczna płyta grubości 60 cm.

Zastosowano w płycie beton marki Rw=170 at i stal gat. 34GS o Qr = 4200 at oraz stal gat. St0 o Qr = 2500 at.

Ściany podziemia stanowią ruszt nośny płyty fundamentowej i w związku z tym szereg ścian posiada odpowiednią grubość i zbrojenie. Do zbrojenia zastosowano stal gat. 34-G S oraz gat. St0.

W ścianach podziemia betonowych i żelbetonowych zastosowano beton Rw=170 at

Ściany piwniczne zewnętrzne niezbrojone połączono z płytami fundamentowymi prętami stalowymi 2 ϕ 6 12 gat. 34 GS co 50 cm celem zapewnienia współpracy przestrzennej podziemia z posadowieniem.

Na wszystkich ścianach podziemia zaprojektowano wieńce żelbetowe zbrojone podłużnie stalą gat. 34GS - 4 ϕ 16 z dozbrojeniem dodatkowo nad otworami w ścianach wewnętrznych 4 ϕ 16, a w ścianach zewn. 2 ϕ 12.

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 Rw = 250 at, stal gat. 34GS, St3SX i St0. Płyty ściennne są łączone ze sobą w węzłach pionowych za pomocą spawania wystających prętów z ich pionowych krawędzi, następnie węzły są zapelniane betonem Rw = 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. W konstrukcję ściany wbudowana jest część podokienna wykonana z bloków gazobetonowych grub. 32 cm na zaprawie Rz = 30 at z obu stronnym tynkiem. Prefabrykowane słupy i nadproża posiadają także od strony zewn. ocieplenie grub. 18 cm. Beton w słupach Rw = 250 at w nadprożach Rw = 200 at. Stal gat. 34 GS, 18G2, St3SX. Połączenie słupów ze ścianami poprzecznymi podobne do połączeń ścian środkowych. Rygle opierane są na wycięciach w słupach i połączone z nim 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 zewn. nośne są rozwiązywane analogicznie jak ściany wewnętrzne z tym, że od strony zewnętrznej posiadają ocieplenie gazobetonem grub. 24 cm, murowanym na zaprawie Rz=30 at.

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

1.1.2.4. STROPY

Stropy - wielkopłytowe, prefabrykowane, żelbetowe grub. 14 cm, szerokości 180 cm i 90 cm długości: 540 cm, 450 cm, 270 cm i 180 cm.

Wszystkie elementy typowe z tym, że płyty rozpiętości 540 cm oraz płyty rozpiętości 360 cm, te ostatnie zastosowane w określonych przedziałach, posiadają wzmocnione zbrojenie. 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.

1.1.2.5. 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.

1.1.2.6. SZYBY WINDOWE

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

1.1.2.7. 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

1.1.2.8. KONSTRUKCJA DACHU

Konstrukcję dachu stanowią płyty panwiowe, żelbetowe, prefabrykowane o wys. 25 cm, szerokości 1,8 m i 0,9 m i długości zależnej od rozstawu ścian poprzecznych 5,4 m, 3,6 m, 2,7 m. Prefabrykaty zaprojektowane z betonu $R_w = 170$ at i stali gat. 34GS i St0.

Ściany poddasza z gazobetonu odmiany 07 klasy II na zaprawie $R_z = 30$ at.

Ściany zwieńczono wieńcami żelbetowymi, monolitycznymi z betonu i stali j.w.

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

Pokrycie dachu - 2 x papa na lepiku.

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 techniczny sporządzono w sierpniu 2024 r.

1.1.3.2. PODSTAWY MERYTORYCZNE

Dokumentacja związana

Archiwalna dokumentacja techniczna udostępniona przez Zamawiającego :

[1] OBLICZENIA STATYCZNE budynku mieszkalnego nr 625A, os. Chomiczówka VI w Warszawie, Biuro Projektowo – Badawcze Budownictwa Ogólnego Miastoprojekt – Warszawa – Oddział Północ, Warszawa, ul. Przasnyska 6 ; Warszawa wrzesień 1979 r.;

[2] OPIS TECHNICZNY DO PROJEKTU ARCHITEKTURY budynku mieszkalnego nr 625z, os. Chomiczówka VI w Warszawie, Kombinat Budownictwa Miejskiego Warszawa – Północ, Warszawa, ul. Przasnyska 6 ; Warszawa listopad 1972 r. (adaptacja i aktualizacja lipiec 1979 r.);

[3] PROJEKT TECHNICZNY ARCHITEKTURY budynku mieszkalnego nr 625A, os. Chomiczówka VI w Warszawie, Biuro Projektowo – Badawcze Budownictwa Ogólnego Miastoprojekt – Warszawa – Oddział Północ, Warszawa, ul. Przasnyska 6 ; Warszawa wrzesień 1979 r.;

Normy i literatura techniczna

Normy aktualnie obowiązujące:

[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.

Stare Normy:

- [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

- Nadproża – w schematach belek jedoprzęsłowych wolnopodpartych ;
- Belki stropu przedsionka na poddaszu – w schematach belek jedoprzęsłowych wolnopodpartych
- Płyta stropu przedsionka na poddaszu – płyta żelbetowa podparta na czterech krawędziach

1.1.3.4.OBCIĄŻENIA

Wielkości obciążeń przyjęto w oparciu o [1] OBLICZENIA STATYCZNE budynku mieszkalnego nr 625Z.
Oznaczenia pozycji przyjęto jak w ww. opracowaniu.

Obciążenia na N-01 do obliczeń słupa									
Poz. 1. płyta maszynowni wg kat. J WZ-75/KE-K M								1130,00	kG
Poz. 2. Ciężar żelbetowych elem. Prefabrykowanych szybu									
					1860,00	*	2,00	*	14,00 = 52080,00 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								62872,40	kG

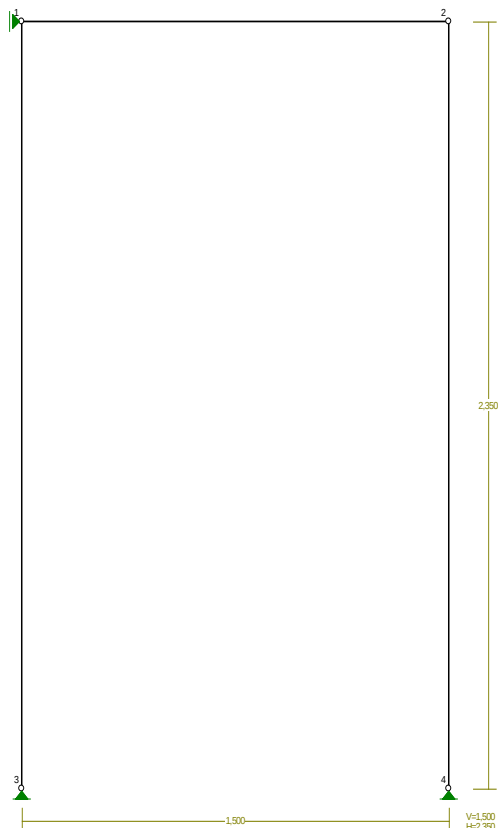
Do obliczeń sprawdzających przyjęto obciążenie równomiernie rozłożone na belkę nadprożową $q=160 \text{ kN/m}$, $g=1,2$

1.1.3.5.OBLICZENIA STATYCZNE

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

RM_Win v. 11.111 licencja nr 33522

WĘZŁY:



WĘZŁY:

Nr:	X [m]:	Y [m]:
1	0,000	2,350
2	1,500	2,350
3	0,000	0,000
4	1,500	0,000

OBCIĄŻENIA: ([kN],[kNm],[kN/m])

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

Grupa: CW "Ciężar własny" Stałe gf= 1,10/1,00

Grupa: A "" Zmienne gf= 1,20

1 Liniowe 0,0 160,000 160,000 0,00 1,50

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

Teoria I-go rzędu

RM_Win v. 11.111 licencja nr 33522

OBCIĄŻENIOWE WSPÓŁ. BEZPIECZ.:

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

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	0,000	144,372	0,000
	0,50	0,750	54,139*	0,000	0,000
	1,00	1,500	0,000	-144,372	0,000
2	0,00	0,000	0,000	0,000	-144,372
	1,00	2,350	0,000	0,000	-144,940
3	0,00	0,000	0,000	0,000	-144,372
	1,00	2,350	0,000	0,000	-145,537

* = Wartości ekstremalne

REAKCJE PODPOROWE: T.I rzędu
Obciążenia char.: CW A

Węzeł:	H[kN]:	V[kN]:	Wypadkowa[kN]:	M[kNm]:
1	0,000	0,000	0,000	
3	0,000	120,854	120,854	
4	0,000	121,397	121,397	

1.1.4. ROZWIĄZANIA BUDOWLANE KONSTRUKCYJNO-MATERIAŁOWE

1.1.4.1. NADPROŻE N-01

Projektuje się przebiecie w istniejącej ścianie poprzecznej budynku gr. 14cm o konstrukcji prefabrykowanej w poziomie wejścia do budynku -1,35m. Przyjęto wzmocnienie wykonanego otworu za pomocą dwóch profili C 180 stanowiącego nadproże nad projektowanym otworem opartych na słupkach wzmocnienia krawędzi pionowych otworu wykonanych z kątowników stalowych L100x50x8. Stal kształtowników S235JR (St3S).

Wzmocnienie wykonać wg rys. konstrukcyjnych 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 nadproża 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. NADPROŻE N-02

Projektuje się przebiecie w istniejącej ścianie szybu windowego gr. 10cm o konstrukcji prefabrykowanej w poziomie wejścia do budynku -1,35m. 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 otworu w szachcie windowym,
- wycięcie piłą do betonu otworów,
- podparcie ściany szachtu w środku rozpiętości wykonanego otworu,
- montaż słupków stalowych do ścian szachtu, wzmacniających krawędzie wykonanego otworu,
- montaż nadproża N-01, wraz z wykonaniem połączenia spawanego nadproża ze słupkami,
- montaż elementów usztywniających /mocujących nadproże do ściany szachtu,
- staranne wypełnienie zaprawą bez skurczową przestrzeni nad nadprożem tak by włączyć go do przejścia obciążeń
- poprawienie zabezpieczeń antykorozyjnych i wykonanie zabezpieczeń ppoż. na elementach stalowych.

1.1.4.3. POGŁĘBIENIE PODSZYBIA WINDY – WYKONANIE ŚCIAN PODPARCIA SZYBU WINDOWEGO

Projektuje się pogłębienie obecnego podszycia windy do poziomu – 2.35 m tj. na głębokość 1,00 m poniżej posadzki przedsionka windy. W tym celu należy usunąć istniejące warstwy 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 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 3.

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 obserwację istniejącej konstrukcji ścian.

1.1.4.4. ZABEZPIECZENIE ANTYKOROZYJNE I P.POŻ ELEMENTÓW STALOWYCH

Elementy stalowe konstrukcji nadproży N-01 i N-02 zabezpieczyć antykorozyjnie i przeciwpożarowo do klasy odporności ogniowej R60.

Wybór konkretnego zestawu wg dyspozycji inwestora.

1.1.4.5. WYMUROWANIE ŚCIAN

W celu wydzielenia przedsionka windy należy wymurować w osi F ścianę z bloczków z gazobetonu REI 120 na zaprawie M-5. Projektuje się też wymurowanie ściany oddzielającej strefę wejścia od komory śmieciowej. Pomiędzy ścianą szachtu a ścianą konstrukcyjną budynku należy zabudować ściankę działową wraz z drzwiami (pom. Techniczne). Ściany wykonać zgodnie z rys. A 4

OŚWIADCZENIA

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 2021 roku, poz. 2351 z późn. zmianami).

OŚWIADCZAM,

że projekt techniczny przebudowy części budynku mieszkalnego wielorodzinnego polegającej na dostosowaniu pomieszczenia komory śmieciowej, szybu windowego oraz dźwigu do korzystania z poziomu wejścia do budynku a także na wykonaniu dodatkowego przystanku windy w poziomie poddasza.

Budynek mieszkalny przy ul. Brązowniczej 3, 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



Pan Dariusz Grzegorski jest upoważniony do:

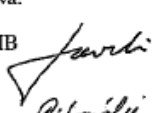
- 1) projektowania, sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego w odniesieniu do konstrukcji obiektu, zgodnie z art. 14 ust. 3 pkt 1 Prawa budowlanego;
- 2) sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, zgodnie z § 15 Rozporządzenia MTiB;
- 3) sprawowania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



