

PROJEKT TECHNICZNY PRZEBUDOWY BUDYNKU „Modernizacja lokalu mieszkalnego na kancelarie leśnictw”

Adres inwestycji: Jednostka ewidencyjna: 200204_2 Gródek
Obręb ewidencyjny: 0008 Gródek
Działka nr ewidencyjny gruntów: 1142/19,
ul. Białostocka 3
Identyfikator działki ewidencyjnej: 200204_2.0008.1142/19

Autor opracowania:
mgr inż. Dariusz Lipiszko upr. nr PDL/0007/PWBKb/17

Sprawdzający:
mgr inż. Krzysztof Tylicki upr. nr PDL/0004/PBKb/21

15 grudzień 2023

Spis treści

| | | |
|-----|---|---|
| 1.1 | Przedmiot opracowania: | 4 |
| 1.2 | Podstawa opracowania:..... | 4 |
| 1.3 | Zakres opracowania: | 4 |
| 1.4 | Normatywy i wykorzystane normy: | 4 |
| 2 | Opis szczegółowy rozwiązań konstrukcyjno – materiałowych podstawowych elementów konstrukcji obiektu:..... | 4 |
| 2.1 | Fundamenty - istniejące | 5 |
| 2.2 | Ściany konstrukcyjne części podziemnej - istniejące | 5 |
| 2.3 | Wieńce..... | 5 |
| 2.4 | Nadproża – istniejące w ścianach zewnętrznych..... | 5 |
| 2.5 | Podciąg..... | 5 |
| 2.6 | Strop nad parterem - istniejący | 5 |
| 2.7 | Klatka schodowa | 5 |
| 2.8 | Więźba dachowa – istniejąca | 5 |
| 2.9 | Ściana szkieletowa wewnętrzna konstrukcyjna | 5 |
| 3 | Sprawdzenie wymiarów | 5 |
| 4 | Wytyczne techniczne..... | 5 |
| 4.1 | Tolerancje wymiarowe | 5 |
| 5 | Warunki wykonania konstrukcji żelbetowej: | 6 |
| 5.1 | Przygotowanie zbrojenia | 6 |
| 5.2 | Montaż zbrojenia | 6 |
| 5.3 | Warunki atmosferyczne w czasie betonowania..... | 6 |
| 5.4 | Przygotowanie do betonowania. | 7 |
| 5.5 | Ułożenie mieszanki betonowej i pielęgnacja betonu. | 7 |
| 5.6 | Rozbiórka deskowania i rusztowania..... | 7 |
| 6 | Wytyczne montażu..... | 7 |
| | Obciążenia | 8 |
| 1.1 | Strop nad parterem | 8 |
| | Obliczenia | 9 |
| 1 | Dach – krokwie istniejące..... | 9 |

| | | |
|---|--|----|
| 2 | Strop nad schodami - C24, 5x15cm co 0,90m..... | 9 |
| 3 | Podciąg – C ₂₄ , belka 15x22cm | 9 |
| 4 | Nadproża – istniejące w ścianach zewnętrznych | 9 |
| 5 | Nadproże w ścianie szkieletowej (pod pasem górnym) – C24, b _x h= 3* 5x18cm..... | 9 |
| 6 | Wieniec – C16/20, belka żelbetowa b _x h= 25x25cm..... | 9 |
| 7 | Fundament - istniejący..... | 9 |
| 8 | Uprawnienia projektanta..... | 10 |
| 9 | Zaświadczenie projektanta o przynależności do Izby | 14 |
| | Rysunki konstrukcyjne | 15 |
| | K1 Rzut parteru | 16 |
| | K2 Rzut ściany 1 | 17 |
| | K3 Rzut ściany 2 | 18 |
| | K4 Szczegóły połączeń..... | 19 |

Opis techniczny

1.1 Przedmiot opracowania:

Przedmiotem opracowania jest dokumentacja techniczna w zakresie projektu technicznego przebudowy lokalu mieszkalnego na pomieszczenia biurowe.

1.2 Podstawa opracowania:

Niniejszy projekt opracowano na zlecenie Zamawiającego w oparciu o:

- a) Specyfikacje techniczne dokumentację rysunkową projektu architektury oraz pozostałych branż.
- b) Uzgodnienia i koordynacje pomiędzy Zamawiającym a Wykonawcą.
- c) Aktualne normy i przepisy.
- d) Karty katalogowe zastosowanych elementów konstrukcyjnych.

1.3 Zakres opracowania:

Zakresem opracowania objęto:

- a) Projekt techniczny konstrukcji drewnianej obiektu.

1.4 Normatywy i wykorzystane normy:

1. PN-EN 1990 Podstawy projektowania konstrukcji.
2. PN-EN 1991-1-1 Oddziaływania na konstrukcje. Oddziaływania ogólne. Ciężar objętościowy, ciężar własny, obciążenia użytkowe w budynkach.
3. PN-EN 1991-1-2 Oddziaływania na konstrukcje. Oddziaływania ogólne. Oddziaływania na konstrukcje w warunkach pożaru.
4. PN-EN 1991-1-3 Oddziaływania na konstrukcje. Oddziaływania ogólne- obciążenie śniegiem.
5. PN-EN 1991-1-4 Oddziaływania na konstrukcje. Oddziaływania ogólne- oddziaływania wiatru.
6. PN-EN 1992-1-1. Projektowanie konstrukcji z betonu. Reguły ogólne i reguły dla budynków.
7. PN-EN 1997-1 Projektowanie geotechniczne. Zasady ogólne.
8. PN-EN 1090-1 Zasady oceny zgodności elementów konstrukcyjnych
9. Dokumentacja techniczna- projekt architektoniczny obiektu.

OPRACOWANIE PROJEKTOWE NALEŻY ROZPATRYWAĆ WRAZ Z INNYMI PROJEKTAMI BRANŻOWYMI.

2 Opis szczegółowy rozwiązań konstrukcyjno – materiałowych podstawowych elementów konstrukcji obiektu:

2.1 Fundamenty - istniejące

2.2 Ściany konstrukcyjne części podziemnej - istniejące

2.3 Wieńce

Projektuje się wieńce monolityczne z betonu C16/20, zbrojone podłużnie prętami 4#10 ze stali A-IIIIN i poprzecznie Ø6 A-0. Przekroje wieńców: $b \times h = 25 \times 25 \text{ cm}$. Wieńce wykonać należy pod dwoma ścianami szkieletowymi nośnymi. Głębokość posadowienia góry wieńca to $h_z = -0,20 \text{ m}$ poniżej poziomu posadzki.

2.4 Nadproża – istniejące w ścianach zewnętrznych

Projektuje się drewniane nadproża w ścianach szkieletowych nośnych z krawędziaka o przekroju $3 \times 5 \times 15 \text{ cm}$ z drewna klasy C24.

2.5 Podciąg

Projektuje się podciąg drewniany nad korytarzem w ścianach szkieletowych nośnych z krawędziaka o przekroju $15 \times 22 \text{ cm}$ z drewna klasy C24.

2.6 Strop nad parterem - istniejący

Projektuje się tylko uzupełnienie stropu nad schodami. Strop uzupełnić belkami drewnianymi o przekroju $5 \times 15 \text{ cm}$ w rozstawie max co $0,90 \text{ m}$ z drewna klasy C24. Nowo projektowane belki stropowe połączyć z istniejącymi belkami za pomocą 4 wkrętów ciesielskich $6 \times 140 \text{ mm}$ na każdym końcu belki.

2.7 Klatka schodowa

Projektuje się wyłaz strychowy systemowy umożliwiający wejście na strych nieużytkowy.

2.8 Wieżba dachowa – istniejąca

2.9 Ściana szkieletowa wewnętrzna konstrukcyjna

Ściana składa się ze słupków $5 \times 15 \text{ cm}$, pasa górnego $2 \times 15 \times 5 \text{ cm}$ (oczep), pasa dolnego $15 \times 5 \text{ cm}$. Rozstaw konstrukcyjny słupków w ścianach wynosi $41,8 \text{ cm}$. Zaprojektowano ściany o szkielecie drewnianym z dwustronnym poszyciem płytą OSB grubości $1,20 \text{ cm}$. Przybita do konstrukcji drewnianej za pomocą zszywek lub gwoździ w rozstawie nie przekraczającym 10 cm . Ściany są łączone ze sobą za pomocą wkrętów do drewna $\phi 8$ w ilości 6szt. po wysokości. Wykończenie ścian stanowi płyta gipsowo-kartonowa – grubości $1,25 \text{ cm}$. Izolację cieplną i akustyczną stanowi wełna mineralna grubości 15 cm umieszczona wewnątrz szkieletu.

3 Sprawdzenie wymiarów

Wykonawcy zobowiązani są do starannego sprawdzania wszystkich wymiarów, podanych na rysunkach oraz zgodności planów zbiorczych ze szczegółowymi rysunkami oraz opisem technicznym.

Wykonawcy sprawdzą na miejscu możliwość zachowania podanych wymiarów i rzędnych, sygnalizując wszystkie pomyłki lub uchybienia Inwestorowi i Autorowi projektu, którzy w razie potrzeby dokonają uściśleń lub wykonają niezbędne modyfikacje.

4 Wytyczne techniczne

4.1 Tolerancje wymiarowe

Wykonawcy zobowiązani są do starannego sprawdzania wszystkich wymiarów, podanych na rysunkach oraz zgodności planów zbiorczych ze szczegółowymi rysunkami oraz opisem technicznym.

Tolerancje wymiarowe dotyczą pomiarów kontrolnych zarówno robót wykonanych przez poszczególnych podwykonawców, jak i w dokonanych w fazie oddania do użytku.

W konsekwencji, wszystkie niedokładności wynikające z usytuowania, deformacji szalunków, zmienności wymiarów w wyniku temperatury i skurczu są dodawane. Wartości te skumulowane muszą obowiązkowo mieścić się w granicach normowych.

Wykonawcy sprawdzą na miejscu możliwość zachowania podanych wymiarów i rzędnych, sygnalizując wszystkie pomyłki lub uchybienia Inwestorowi i Pracowni Projektowej, którzy w razie potrzeby dokonają uściśleń lub wykonają niezbędne modyfikacje.

Wykonawcy będą wyłącznie odpowiedzialni za pomyłki oraz zmiany w ich zestawie robót lub innych wykonawców, wywołane zapomnieniem lub nieprzestrzeganiem niniejszej klauzuli.

5 Warunki wykonania konstrukcji żelbetowej:

5.1 Przygotowanie zbrojenia.

Przygotowanie, montaż i odbiór zbrojenia powinien odpowiadać wymaganiom PN-91/S-10042, a klasy i gatunki stali winny być zgodne z rysunkami roboczymi i odpowiadać klasom betonu. Przewożenie stali na budowę powinno odbywać się w sposób zabezpieczający ją przed odkształceniami i zanieczyszczeniami. Stal zbrojeniowa nie jest zasadniczo zabezpieczona przed korozją w okresie przed wbudowaniem. Należy dążyć, by stal taka była magazynowana w miejscu nie narażonym na nadmierne zawilgocenie lub zanieczyszczenie. Zabezpieczeniem przed nadmierną korozją stali zbrojeniowej, magazynowanej na otwartym powietrzu, może być powłoka wykonana z mleczka cementowego. Pręty zbrojenia, przed ich ułożeniem w deskowaniu, należy oczyścić z zendry, luźnych płatków rdzy, kurzu i błota. Stal pokrytą rdzą oczyszcza się szczotkami ręcznie lub mechanicznie. Po oczyszczeniu należy sprawdzić wymiary przekroju poprzecznego prętów. Stal tylko zabłoconą należy zmyć strumieniem wody. Pręty oblodzone odmraża się strumieniem ciepłej wody. Stal narażoną na choćby chwilowe działanie słonej wody należy zmyć wodą słodką. Pręty zbrojenia zanieczyszczone tłuszczem (smary, oliwa) lub farbą olejną, należy opalać aż do całkowitego usunięcia zanieczyszczeń. Pręty, używane do produkcji zbrojenia powinny być proste. Dopuszczalna wielkość miejscowego wykrzywienia nie powinna przekraczać 4 mm, w przypadku większych odchyłek stal zbrojeniową należy prostować za pomocą kluczy, młotków, prostowników i wyciągarek. Cięcie prętów należy wykonać przy maksymalnym wykorzystaniu materiałów. Pręty ucinają się z dokładnością do 1 cm. Cięcie przeprowadza się przy pomocy mechanicznych noży. Dopuszcza się również cięcie palnikiem acetylenowym. Gięcie prętów należy wykonać zgodnie z dokumentacją techniczną i normą PN-91/S-10042. Na zimno na budowie można wykonywać odgięcia prętów o średnicy $d \leq 12$ mm. Pręty o średnicy $d > 12$ mm powinny być odginane z kontrolowanym podgrzewaniem. Niedopuszczalne są tam pęknięcia powstałe podczas wyginania. Minimalna odległość od krzywizny pręta do miejsca, gdzie można na nim położyć spoinę, wynosi 10 d. Łączenie prętów należy wykonywać zgodnie z PN-91/S-10042. Do zgrzewania i spawania prętów mogą być dopuszczeni tylko spawacze mający odpowiednie uprawnienia. Skrzyżowania prętów należy wiązać miękkim drutem lub spawać w ilości min. 30% skrzyżowań.

5.2 Montaż zbrojenia

Montaż zbrojenia stóp należy wykonać bezpośrednio na chudym betonie wg naznaczonego rozstawu prętów. Dla zachowania właściwej grubości otulenia prętów należy stosować podkładki dystansowe z tworzywa sztucznego, betonu lub zaprawy cementowej. Stosowanie innych sposobów zapewnienia otuliny, a szczególnie podkładek z prętów stalowych jest niedopuszczalne. Na wysokości ścian pionowych utrzymuje się konieczne otulenie za pomocą podkładek plastikowych pierścieniowych. W dnie form powinny być stosowane podkładki dystansowe typu zatwierdzonego przez Inżyniera. W szkieleciech tych węzły na przecięciach prętów powinny być połączone przez spawanie, zgrzewanie lub wiązanie na podwójny krzyż wyżarzonym drutem wiązałkowym o średnicy nie mniejszej niż 0,6 mm. W miejscach osadzenia rur zbrojenie rozciąć i odgiąć.

5.3 Warunki atmosferyczne w czasie betonowania.

Betonowanie nie powinno być wykonywane w temperaturach niższych niż 5°C i nie wyższych niż 30°C. Przestrzeganie tych przedziałów temperatur zapewnia prawidłowy przebieg hydratacji cementu i twardnienia betonu, co gwarantuje uzyskanie wymaganej wytrzymałości i trwałości betonu.

5.4 Przygotowanie do betonowania.

Przed betonowaniem należy osadzić i wyregulować wszystkie elementy kotwione w betonie np. kotwy, itp. Oczyszczyć deskowanie lub powlec tylko szalunek środkiem adhezyjnym, montaż zbrojenia i zapewnienie właściwych grubości otulin dzięki odpowiednim przekładkom dystansowym.

5.5 Ułożenie mieszanki betonowej i pielęgnacja betonu.

Mieszankę betonową należy układać w deskowaniu równomierną warstwą na całej powierzchni i nie można jej zrzucić z wysokości większej niż 0,50m. Dobór metody zagęszczania jak i rodzaj wibratorów uzależniony jest od rodzaju konstrukcji i grubości układanej mieszanki betonowej. Przerwy robocze kończyć wg przyjętego systemu. Deskowania inwentaryzowane oraz technologia betonowania i wibrowania powinny zapewnić gładką powierzchnię betonu bez raków, pęcherzy powierzchniowych i miejsc o zmniejszonej zawartości zaczynu cementowego. Wewnętrzne powierzchnie deskowań powlekać środkami antyadhezyjnymi dzięki którym ułatwione jest rozdeskowanie, beton nieprzebarwia się i zachowuje ostre kany, oraz wyprofilowania, powierzchnia betonu jest gładka. Zaleca się użycia środków adhezyjnych. Świeżo wykonany beton należy chronić przed gwałtownym wysychaniem, przed wstrząsami i nadmiernym obciążeniem. Zaleca się bezpośrednio po zakończeniu betonowania przykrycie powierzchni betonu lekkimi osłonami wodoszczelnymi, zapobiegającymi odparowaniu wody z betonu i chroniącymi beton przed deszczem i zabrudzeniem. Sposób pielęgnacji betonu zależy od temperatury otoczenia oraz gabarytów betonowanych elementów i winien być każdorazowo uzgadniany i akceptowany przez Inżyniera.

5.6 Rozbiórka deskowania i rusztowania.

Szalunki muszą być dostatecznie sztywne, by wytrzymać bez wyraźnego odkształcenia, obciążenie i naciski, którym są poddane oraz przypadkowe uderzenia w czasie wykonywania robót. Muszą być dostatecznie szczelne, szczególnie w narożach, by uniknąć wycieku zaczynu cementowego. Szalunki przed betonowaniem muszą być oczyszczone ze wszystkich obcych materiałów. Stosować deskowanie z uwzględnieniem zapewnienia szczelności. Wewnętrzną powierzchnię deskowań powlekać środkami antyadhezyjnymi. Betonowanie przewidywać odcinkami wg przyjętych dylatacji lub przerw roboczych podanych na rysunkach. Całkowita rozbiórka deskowań i rusztowań może nastąpić po uprzednim ustaleniu rzeczywistej wytrzymałości betonu.

6 Wytyczne montażu

Wszystkie prace budowlane należy wykonać zgodnie z „Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych”. Tom I. Budownictwo Ogólne oraz warunki BHP, jakie obowiązują w budownictwie. Stosować zalecenia podane w „Warunki techniczne wykonania i odbioru robót budowlanych” część A: „Roboty ziemne, konstrukcyjne i rozbiórkowe”. W przypadku stwierdzenia odmiennych warunków, zmian materiałowych lub innych niezgodności w stosunku do przyjętych założeń należy zawiadomić autora projektu celem dokonania odpowiednich korekt. Wszystkie materiały oraz elementy konstrukcji muszą być zastosowane zgodnie z projektowanym przeznaczeniem oraz posiadać aktualne dopuszczenie do stosowania w budownictwie mieszkaniowym.

Montaż konstrukcji należy prowadzić w oparciu o projekt technologii i organizacji montażu sporządzony na podstawie niniejszych wytycznych z uwzględnieniem warunków miejscowych oraz przepisów bezpieczeństwa w budownictwie.

Elementy użyte do montażu muszą posiadać atest.

Przed przystąpieniem do wykonania elementów danej kondygnacji, należy każdorazowo na stropie zmontowanej już kondygnacji wyznaczyć w sposób wyraźny osie modułowe wszystkich elementów pionowych budynku.

Jeżeli przy montażu bezpośrednio ze środków transportowych elementy są załadowane w pozycji innej niż mają być wbudowane, należy uprzednio przed podaniem na miejsce wbudowania ułożyć je na podkładach obok środka transportowanego, w celu zmiany sposobu ich podwieszenia.

Zabrania się podnoszenia innych przedmiotów, jak narzędzi, środków mocujących itp. łączenie z elementami montażowymi.

Obciążenia

1.1 Strop nad parterem

| L.p. | Obciążenie stałe | Charakt. (kN/m ²) | γ_k | Oblicz. (kN/m ²) |
|--------------------------------------|----------------------------------|----------------------------------|---------------------------|---------------------------------|
| 1. | Belki stropowe 15x24cm co 0,90m; | 0,24 | 1,35 | 0,32 |
| 2. | Ruszt z desk gr. 25mm: | 0,16 | 1,35 | 0,22 |
| 3. | Wetna min.20cm; | 0,06 | 1,35 | 0,08 |
| 4. | Łaty gr. 5x5cm: | 0,04 | 1,35 | 0,05 |
| 5. | GK 12,5 mm; | 0,15 | 1,35 | 0,20 |
| Razem: $g_{k,r} =$ | | 0,65 | $g_d =$ | 0,87 |

| L.p. | Obciążenie użytkowe | Charakt. (kN/m ²) | γ_k | Oblicz. (kN/m ²) |
|--------------------------------------|--------------------------------------|----------------------------------|---------------------------|---------------------------------|
| 1. | Obciążenie użytkowe - strop poddasza | 0,50 | 1,5 | 0,75 |
| Razem: $p_{k,r} =$ | | 0,50 | $p_d =$ | 0,75 |

Obliczenia

1 Dach – krokwie istniejące

2 Strop nad schodami - C24, 5x15cm co 0,90m

Dane materiałowe:

Klasa drewna C24

Wymiary belek $b \times h = 5 \times 15 \text{ cm}$

Przyjęto belki stropowe o wymiarze 5x15cm z drewna C24 nad otworem schodów.

Zamocować belki 5x15cm do belek istniejących za pomocą 4x wkręt ciesielski 6x140mm na stronę.

3 Podciąg – C_24, belka 15x22cm

Dane materiałowe:

Klasa drewna C24

Wymiary podciągu $b \times h = 15 \times 22 \text{ cm}$

Przyjęto podciąg drewniany o wymiarze 15x22cm z drewna C24 nad korytarzem.

Oparcie z obu stron wykonać na słupach drewnianych o przekroju 2*5x15cm.

4 Nadproża – istniejące w ścianach zewnętrznych

5 Nadproże w ścianie szkieletowej (pod pasem górnym) – C24, $b \times h = 3 * 5 \times 18 \text{ cm}$.

Dane materiałowe:

Klasa drewna C24

Wymiary nadproża $b \times h = 15 \times 18 \text{ cm}$

Przyjęto nadproże w ścianie szkieletowej pod pasem górnym o wymiarze 3 * 5x18cm nad otworem podparte na słupie 5x15cm z każdej strony otworu.

6 Wieniec – C16/20, belka żelbetowa $b \times h = 25 \times 25 \text{ cm}$

Dane materiałowe:

Klasa betonu C16/20

Stal zbrojeniowa A-IIIN (RB 500)

Otulina zbrojenia podporowego $c_{\text{nom}} = 2,5 \text{ cm}$

Wymiary wieńca $b \times h = 25 \times 25 \text{ cm}$

Przyjęto zbrojenie dolne 2#12, zbrojenie górne 2#12 przyjęto strzemiona $\phi 6$ co 15cm.

7 Fundament - istniejący

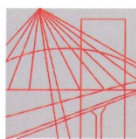
Autor:

mgr inż. Dariusz Lipiszko upr PDL/0007/PWBKb/17

Sprawdzający:

mgr inż. Krzysztof Tylicki upr. nr PDL/0004/PBKb/21

8 Uprawnienia projektanta



PODLASKA
OKRĘGOWA
IZBA
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

POIIB.KK.7131-7132/009/17

Białystok, dnia 12 czerwca 2017 r.

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów oraz inżynierów budownictwa (tekst jednolity: Dz. U. z 2016 r. poz. 1725), art. 12 ust. 2, 3 i 4c pkt 3, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. – Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz. U. z 2016 r. poz. 290, z późniejszymi zmianami) oraz § 12 ust. 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury i Rozwoju z dnia 11 września 2014 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. poz. 1278), po ustaleniu, że zostały spełnione warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz po złożeniu egzaminu na uprawnienia budowlane z wynikiem pozytywnym, Komisja Kwalifikacyjna Podlaskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa stwierdza, iż:

Pan DARIUSZ LIPISZKO
magister inżynier budownictwa
urodzony dnia 20 września 1980 r. w Mońkach
otrzymuje

UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny PDL/0007/PWBKb/17

**do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej**

UZASADNIENIE

W związku z uwzględnieniem w całości żądania strony, na podstawie art. 107 § 4 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. – Kodeks postępowania administracyjnego (tekst jednolity: Dz. U. z 2016 r. poz. 23, z późniejszymi zmianami), odstępuje się od uzasadnienia decyzji. Zakres nadanych uprawnień wskazano na odwrocie decyzji.

POUCZENIE

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

1. Przewodniczący Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
dr inż. Mikołaj Malesza
2. Wiceprzewodniczący Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
mgr inż. Waldemar Mieczysław Paprocki
3. Wiceprzewodniczący Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
mgr inż. Wojciech Rębacz
4. Sekretarz Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
mgr inż. Jarosław Werbel
5. Członek Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
mgr inż. architekt Jerzy Andrejczuk
6. Członek Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
mgr inż. Marek Gwiazdowski
7. Członek Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
mgr inż. Wiktor Ostasiewicz


.....

.....

.....

.....

.....

.....

.....

Otrzymują:

1. Pan Dariusz Lipiszko
2. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
3. Rada Podlaskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa
4. aa.



Uprawnienia budowlane nadane

Panu DARIUSZOWI LIPISZCE
magistrowi inżynierowi budownictwa
urodzonemu dnia 20 lipca 1980 r. w Mońkach

numer ewidencyjny PDL/0007/PWBKb/17
do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

upoważniają do:

- 1) projektowania konstrukcji obiektu,
- 2) sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, w zakresie specjalności konstrukcyjno-budowlanej,
- 3) sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych w odniesieniu do konstrukcji obiektu,
- 4) sprawowania nadzoru autorskiego,
- 5) kierowania budową lub innymi robotami budowlanymi w odniesieniu do konstrukcji oraz architektury obiektu,
- 6) kierowania wytwarzaniem konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz nadzoru i kontroli technicznej wytwarzania tych elementów, w odniesieniu do konstrukcji oraz architektury obiektu,
- 7) wykonywania nadzoru inwestorskiego w odniesieniu do konstrukcji oraz architektury obiektu,
- 8) sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych w odniesieniu do konstrukcji oraz architektury obiektu.

Podstawa prawna: art. 12 ust. 1 pkt 1 i 2 oraz art. 13 ust. 3 i 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. – Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz. U. z 2016 r. poz. 290, z późniejszymi zmianami), w związku z § 10 oraz § 12 ust. 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury i Rozwoju z dnia 11 września 2014 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. poz. 1278).

1. Przewodniczący Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
dr inż. Mikołaj Malesza
2. Wiceprzewodniczący Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
mgr inż. Waldemar Mieczysław Paprocki
3. Wiceprzewodniczący Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
mgr inż. Wojciech Rębacz
4. Sekretarz Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
mgr inż. Jarosław Werbel
5. Członek Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
mgr inż. architekt Jerzy Andrejczuk
6. Członek Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
mgr inż. Marek Gwiazdowski
7. Członek Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
mgr inż. Wiktor Ostasiewicz

Malesza
.....
Paprocki
.....
Rębacz
.....
Werbel
.....
J. Andrejczuk
.....
M. Gwiazdowski
.....
W. Ostasiewicz
.....





PODLASKA
OKRĘGOWA
I Z B A
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

Białystok, dnia 23 marca 2021 r.

POIIB.KK.7131/027/20

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów oraz inżynierów budownictwa (tekst jednolity: Dz. U. z 2019 r. poz. 1117), art. 12 ust. 2, 3 i 4c pkt 1, art. 14 ust. 1 pkt 2 oraz art. 15a ust. 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. – Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz. U. z 2020 r. poz. 1333, z późniejszymi zmianami), po ustaleniu, że zostały spełnione warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz po złożeniu przez stronę egzaminu na uprawnienia budowlane z wynikiem pozytywnym, Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Podlaskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa stwierdza, że

Pan KRZYSZTOF TYLICKI
magister inżynier budownictwa
urodzony dnia 9 maja 1991 r. w Ciechanowcu
otrzymuje
UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny PDL/0004/PBKb/21
do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

Zgodnie z art. 12 ust. 1 pkt 1 oraz art. 13 ust. 4 w związku z art. 15a ust. 1 i 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. – Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz. U. z 2020 r. poz. 1333, z późniejszymi zmianami) uprawnienia budowlane nadane niniejszą decyzją upoważniają do:

- 1) projektowania konstrukcji obiektu,
- 2) sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, w zakresie specjalności konstrukcyjno-budowlanej,
- 3) sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i technicznych w odniesieniu do konstrukcji obiektu,
- 4) sprawowania nadzoru autorskiego w zakresie specjalności konstrukcyjno-budowlanej,
- 5) sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych w odniesieniu do konstrukcji obiektu.

UZASADNIENIE

W związku z uwzględnieniem w całości żądania strony, na podstawie art. 107 § 4 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. – Kodeks postępowania administracyjnego (tekst jednolity: Dz. U. z 2020 r. poz. 256, z późniejszymi zmianami), odstępuje się od uzasadnienia decyzji.

POUCZENIE

Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Podlaskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa, w terminie 14 dni od daty jej doręczenia. W trakcie biegu terminu do wniesienia odwołania strona może zrzec się prawa do wniesienia odwołania wobec organu administracji publicznej, który wydał decyzję. Z dniem doręczenia organowi administracji publicznej oświadczenia o zrzeczeniu się prawa do wniesienia odwołania przez ostatnią ze stron postępowania, decyzja staje się ostateczna i prawomocna, co oznacza, iż stronie nie przysługuje prawo do wniesienia odwołania ani skargi do sądu administracyjnego. Nie jest możliwe skuteczne cofnięcie oświadczenia o zrzeczeniu się prawa do wniesienia odwołania.

1. Przewodniczący Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
dr inż. Krzysztof Falkowski
2. Zastępca Przewodniczącego Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
mgr inż. Marek Gwiazdowski
3. Członek Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
mgr inż. Dariusz Kiluk
4. Sekretarz Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej POIIB
mgr inż. Wojciech Sadowski

K. Falkowski
.....
M. Gwiazdowski
.....
D. Kiluk
.....
W. Sadowski
.....



Otrzymują:

1. Pan Krzysztof Tylicki
2. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
3. Okręgowa Rada Podlaskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa
4. aa.

9 Zaświadczenie projektanta o przynależności do Izby



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

PDL-IZ5-IP9-BF1 *

Pan Dariusz Lipiszko o numerze ewidencyjnym PDL/BO/0109/17
adres zamieszkania ul. Antoniukowska 56 A m. 3, 15-854 Białystok
jest członkiem Podlaskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2023-08-01 do 2024-07-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2023-08-03 roku przez:

Krzysztof Ciurczyk, Przewodniczący Rady Podlaskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

Zgodnie z art. 78² K.s.

§ 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.piiib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów
Budownictwa.



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

PDL-XS3-8WH-R5B *

Pan Krzysztof Tylicki o numerze ewidencyjnym PDL/BO/0061/21
adres zamieszkania ul. Upalna 32 m. 17, 15-668 Białystok
jest członkiem Podlaskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2023-06-01 do 2024-05-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2023-05-26 roku przez:

Andrzej Falkowski, Zastępca Przewodniczącego Rady Podlaskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

Zgodnie z art. 78² 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.piiib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

Rysunki konstrukcyjne