

BRANŻA KONSTRUKCYJNA

SPIS ZAWARTOŚCI DOKUMENTACJI:

L.p.	Wyszczególnienie	Nr str./rys.
1	2	3
I.	OPIS TECHNICZNY	Str. 2÷4
II.	EKSPERTYZA TECHNICZNA	Str. 5÷6
III.	OBLICZENIA	Str. 7÷9
IV.	ZAŁĄCZNIKI	Str. 10÷12
	Oświadczenie projektanta	Z-1
	Odpis uprawnień budowlanych	Z-2
	Zaświadczenie o przynależności do PIIB Projektantów	Z-3
V.	RYSUNKI	
1.	Rzut parteru. Rysunek pozycyjny.	K1
2.	Zbrojenie dolne płyty PB.1.	K2

I. OPIS TECHNICZNY.

1. Materiały wykorzystane w opracowaniu

- [A] – Projekt techniczny zmiany sposobu użytkowania części parteru obiektu na żłobek gminny – Kobiór, ul. Rodzinna 1, działki nr: 1375/143, 1999/143, 2000/130. Projekt branży architektonicznej. Autor opracowania: Architektoniczna pracownia projektowa ARCUS s.c., 43-100 Tychy, ul. Arkadowa 6c/2; mgr inż. arch. Damian KULISZ; październik 2024r.

Ustawy i Rozporządzenia

- [1] - Prawo budowlane (Dz.U. z 2022 r. poz. 1557)
- [2] - Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 2 września 2004 r. w sprawie szczegółowego zakresu i formy dokumentacji projektowej, specyfikacji technicznych wykonania i odbioru robót budowlanych oraz programu funkcjonalno – użytkowego (D.U. Nr 228 poz. 1513 z 2008 r.).
- [3] - Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 12 kwietnia 2002 w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie (Dz.U. Dz.U.2019.0.1065).
- [4] - Rozporządzenie Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dn. 25.04.2012r. w sprawie ustalenia geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych (Dz. U. 2012, poz. 463).
- [5] - Rozporządzenie Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dn.25 kwietnia 2012r. w sprawie w sprawie szczegółowego zakresu i formy projektu budowlanego.

Polskie i Europejskie Normy w przedmiotowym zakresie

- [6] - PN-EN 1990: 2004 Eurokod. Podstawy projektowania konstrukcji,
- [7] - PN-EN 1991-1-1: 2004. Oddziaływania na konstrukcje. Oddziaływania ogólne,
- [8] - PN—EN 1991-1-3 Oddziaływania na konstrukcje. Oddziaływania ogólne-obciążenie śniegiem,
- [9] - PN—EN 1991-1-4 Oddziaływania na konstrukcje. Oddziaływania ogólne-oddziaływania wiatru,
- [10] - PN-EN 13670: 2011 Wykonywanie konstrukcji z betonu,
- [11] - PN-EN 1992-1-1: 2008 Eurokod 2. Projektowanie konstrukcji z betonu. Część 1-1: Reguły ogólne i reguły dla budynków,
- [12] - PN-EN 206-1: 2003 Beton. Część 1: Wymagania, właściwości, produkcja i zgodność,
- [13] - PN-EN 13670: 2011 Eurokod. Wykonywanie konstrukcji z betonu,
- [14] - PN-EN 1996-1-1+A1:2013-05. Eurokod 6. Projektowanie konstrukcji murowych, Część 1-1. Reguły ogólne dla zbrojonych i niezbrojonych konstrukcji murowych,
- [15] - PN-EN 772-1+A1:2015-1. Metody badań elementów murowych. Część 1: Określenie wytrzymałości na ściskanie,
- [16] - PN-EN 1015-11:2011/A1:2007. Metody badań zapraw do murów. Część11: Określenie wytrzymałości na zginanie i ściskanie stwardniałej zaprawy,
- [17] - PN-EN 1052-1:2000. Metody badań murów. Określenie wytrzymałości na ściskanie,

2. Opis techniczny konstrukcji.

2.1. Dane ogólne:

Przedmiot inwestycji.

Projekt techniczny zmiany sposobu użytkowania części parteru obiektu na żłobek gminny. Kobiór, ul. Rodzinna 1, dz. nr: 1375/143, 1999/143, 2000/130.

Inwestor:

**URZĄD GMINY KOBIOR,
ul. Kobiórska 5, 43-210 Kobiór
powiat pszczyński; województwo śląskie**

Przedmiot opracowania.

Przedmiotem opracowania jest projekt techniczny branży konstrukcyjnej dla ww. inwestycji.

Zakres opracowania.

Opracowanie obejmuje swym zakresem:

- opis techniczny konstrukcji,
- ekspertyzę stanu istniejącego budynku,
- rysunki pozycyjne,
- obliczenia.

Założenia

Założenia do projektu technicznego konstrukcji przyjęto na podstawie wytycznych wydanych przez Inwestora oraz Projektanta prowadzącego branży architektonicznej. Projektowana modernizacja budynku na działkach nr 1375/143, 1999/143, 2000/130 przy ul. Rodzinnej 1 w Kobiórze polega na przebudowie wraz ze zmianą sposobu użytkowania części parteru istniejącego budynku wielofunkcyjnego na żłobek gminny.

W ramach inwestycji zaprojektowano zmianę układów komunikacyjnych oraz połączenie niektórych pomieszczeń poprzez wprowadzenie nowych otworów drzwiowych, dla których wydano nowe belki nadprożowe,

W ramach zamierzenia inwestycyjnego zostaną przeprowadzone również prace wyburzeniowe zgodnie z [A].

Przebudowa swoim zakresem obejmuje również wykonanie dodatkowego stropu pośredniego nad pomieszczeniami parteru. Strop zostanie wykonany jako monolityczny, gęstożebrowy, częściowo prefabrykowany typu RECTOLIGHT o grubości 24cm z betonu klasy C25/30 zbrojony stalą klasy A-IIIIN. Schemat statyczny stropu to płyta jednokierunkowa swobodnie podparta. Wsparta na istniejących oraz projektowanych belkach stalowych z profilu IPE330. Wykończenie stropu w zależności od przeznaczenia pomieszczenia wg [A].

Wyniki obliczeń i szczegółowe rozwiązania konstrukcyjne zamieszczono w Projekcie Technicznym branży konstrukcyjnej.

Konstrukcje żelbetowe.

W elementach żelbetowych, nienarażonych na kontakt z podłożem gruntowym, wykonać otuliny 3,0 cm, w elementach stykających się z gruntem – otulinę 5,0 cm.

Konstrukcje stalowe przeznaczone do zabetonowania.

Wszystkie elementy konstrukcji stalowych przeznaczone do zabetonowania należy oczyścić – wymagany stopień oczyszczenia powierzchni wg. wg PN-ISO8501-1 lub PN-ISO8501-2, w szczególności usunąć nierówności, odtłuścić powierzchnię a następnie zabezpieczyć przed zabetonowaniem, podkładem ftalowym, modyfikowanym schnącym na powietrzu, przeciwrzutowym, chromianowym lub powlec mleczkiem wapiennym.

Technologia wykonania projektowanych nadproży w istniejących ścianach.

Przed przystąpieniem do prac należy rozeznaczyć, czy w miejscu planowanych otworów nie przebiegają instalacje elektryczna lub wodno - kanalizacyjna. W razie występowania instalacji należy dokonać jej przełożenia w miejsce wskazane przez właściciela lokalu.

Przed rozpoczęciem robót wyburzeniowych, po obydwu stronach nadproża i na długości min.1m poza otworem, strop nad projektowanym nadprożem należy podeprzeć dwoma rzędami stempli (po jednym rzędzie z każdej strony nadproża). Osiowa odległość stempli w rzędzie powinna wynosić 0,50m. Wypory należy ułożyć nie dalej niż 0,8m od ściany, w której będzie wykonywany projektowany otwór. Należy zwrócić szczególną uwagę, aby podpory montażowe pokrywały się dokładnie z linią ściany konstrukcyjnej kondygnacji niższej (jeżeli występuje). Górą stemple każdego z rzędów powinny być oczepione rygą z bala 12x12cm² podpierającą strop bezpośrednio i połączone pomiędzy sobą w sposób zapewniający stateczność poszczególnych koźłów podpierających. Rzędy stempli łączyć ze sobą w dwóch miejscach skratowaniem krzyżulcowym z desek 2,5x12cm².

Po wykonaniu podparcia na długości projektowanego nadproża należy wykonać bruzdę na połowę szerokości ściany o wysokości ok. 2cm. Do dalszych prac można przystąpić dopiero po stwierdzeniu, że

wykonana bruzda nie ulega domykaniu. W kolejnym etapie należy wykonać otwór na długości projektowanego nadproża i połowy grubości ściany, w którym zostanie osadzona jedna z belek nadprożowych z zachowaniem minimalnej szerokości oparcia belki na ścianie wynoszącej 20cm. Na szerokości docelowego oparcia należy zastosować masę podsadzeniową szybkowiązącą (np. CERESIT CX-15). W kolejnym etapie należy wbić kliny (co ok. 0,5m) pomiędzy belkę nadprożową, a wypierany strop i powstałe szczeliny dokładnie wypełnić szybkowiąjącą zaprawą montażową o wysokiej wytrzymałości (np. CERESIT CX-15). Kliny należy wybić po uzyskaniu przez zaprawę 1 dniowej wytrzymałości i powstałe szczeliny uzupełnić zaprawą. Drugą część nadprożowej belki można osadzić analogicznie dopiero po upływie 24h. Po upływie kolejnych 24h można przystąpić do wyburzania ściany fragmentami nie większymi niż 1m². W celu zniwelowania obciążeń dynamicznych stropu poniżej wykonywanego otworu na skutek ewentualnego uderzenia fragmentem wyburzanej ściany należy bezpośrednio pod wyburzanym fragmentem ściany ułożyć materiał pochłaniający energię uderzenia (np.: kilka sztuk opon samochodowych). Stemplowanie można zdjąć po uzyskaniu przez zaprawę 3 dniowej wytrzymałości. W pierwszej kolejności należy zdemontować co drugi stempel, następnie pozostałe stemple.

Materiały konstrukcyjne.

Beton: C25/30,

Stal zbrojeniowa: A-IIIIN - B500SP

Lokalizacja belek i nadproży wg rysunków pozycyjnych. Oparcie belek należy realizować za pośrednictwem poduszek betonowych.

2.2. Warunki gruntowo-wodne

Przebudowa budynku istniejącego – nie dotyczy.

2.3. Wytyczne wykonawstwa:

Wszystkie roboty budowlano – montażowe muszą być prowadzone przez doświadczonego wykonawcę pod nadzorem uprawnionego inspektora budowlanego z przestrzeganiem przepisów w zakresie warunków technicznych wykonywania i odbioru robót budowlano – montażowych.

2.4. Wymagania formalno – prawne:

Wszystkie materiały wykorzystane w obiekcie muszą mieć dopuszczenia do stosowania w budownictwie oraz spełniać wymogi wynikające z przepisów szczególnych związanych ze sposobem ich zastosowania.

Wszystkie materiały i elementy muszą posiadać aktualne aprobaty techniczne, certyfikaty i deklaracje zgodności. Wszystkie materiały muszą być zastosowane w sposób zgodny z wymogami powyższych dokumentów

Projekt techniczny stanowi podstawę do opracowania projektu wykonawczego. Projekt obejmuje rozwiązania konstrukcyjne obiektu w zakresie niezbędnym do uzyskania decyzji o pozwoleniu na budowę. Niniejsza część projektu została opracowana zgodnie z obowiązującymi normami, przepisami prawa budowlanego i zasadami sztuki budowlanej, oraz jest kompletna ze względu na cel, któremu ma służyć.

Podstawą do rozpoczęcia budowy powinien być projekt wykonawczy, sporządzony zgodnie z obowiązującymi wymogami, w którym podane będą szczegółowe rozwiązania niezbędne do prawidłowej realizacji obiektu, wielkość i ilość zbrojenia elementów żelbetowych, zestawienia materiałowe.

W przypadku stwierdzenia niezgodności wykonania obiektu z założeniami bądź wytycznymi projektu technicznego, całą odpowiedzialność ponosi wykonawca lub autor projektu wykonawczego.

Część opisowa i rysunkowa są integralnymi częściami niniejszego opracowania.

II. EKSPERTYZA TECHNICZNA.

Przedmiot i zakres opracowania

Przedmiotem opracowania jest ekspertyza techniczna na temat stanu istniejącego budynku wielofunkcyjnego w aspekcie planowanej przebudowy i rozbudowy wraz ze zmianą sposobu użytkowania części obiektu na żłobek gminny.

Przedmiotowa inwestycja obejmuje budynek wielofunkcyjny zlokalizowany w Kobiórze przy ul. Rodzinnej 1. Opracowanie obejmuje ocenę i analizę aktualnego stanu technicznego budynku oraz określa wpływ planowanej inwestycji na dalsze bezpieczne użytkowanie i nośność budynku.

Ogólna charakterystyka budynku

Przedmiotowy budynek wielofunkcyjny wzniesiono na rzucie zbliżonym kształtem do litery „L” o wymiarach gabarytowych rzutu w poziomie posadowienia ok. 35x36m² i wysokości całkowitej mierzonej od poziomu otaczającego terenu ok. 14,20m. Budynek trzykondygnacyjny z poddaszem nieużytkowym o układzie nośnym mieszanym ze ścian konstrukcyjnych murowanych oraz ram belkowo-słupowych żelbetowych. Ściany nośne zewnętrzne wzniesione jako jednowarstwowe z pustaków drobnowymiarowych oraz ccp. Wewnętrzne ściany nośne o gr.25cm. Rozstaw osiowy elementów nośnych nie przekracza 6m. Kondygnacja przyziemia jest częściowo zagłębiona względem otaczającego terenu – różnica wysokości pomiędzy posadzką przyziemia, a otaczającym terenem wynosi ok 1,00m. Budynek posiada przełazowe poddasze nieużytkowe i jest przekryty, w obrębie każdego skrzydła, dachem dwuspadowym o konstrukcji drewnianej krokwiowo-płatwiowej o spadku w zakresie 45° i centralną, podłużną na długości każdego skrzydła kalenicą na rzędnej ok. 14,20m względem otaczającego terenu. Stropy międzykondygnacyjne w większości drewniane oraz w częściach modernizowanych częściowo żelbetowe. Wysokość kondygnacji jest zmienna i mieści się w zakresie 2,50 – 3,50m. Od strony północnej przebudowywany fragment obiektu posiada niezależne wejście prowadzące korytarzem do pomieszczeń przedszkola oraz do pomieszczeń mieszkalnych na piętrze budynku. Piętro budynku jest wyłączone z zakresu opracowania.

Brak jest wiedzy na temat fundamentów budynku, jednakże podczas oględzin budynku nie stwierdzono spękań i uszkodzeń, które mogłyby świadczyć o przekroczeniu dopuszczalnego oporu gruntu pod fundamentami.

W części budynku zajmowanej przez gminne przedszkole znajduje się stolarka okienna PCV spełniająca aktualne wymagania, natomiast pozostała część budynku wyposażona jest w stolarkę okienną drewnianą typu skrzynkowego, która nie spełnia aktualnych norm i wymagań w aspekcie izolacji termicznej oraz akustycznej.

Ocena stanu technicznego budynku

Podczas wizji lokalnej przeprowadzonej w maju 2024 roku dokonano przeglądu wszystkich dostępnych elementów konstrukcji i wykończenia budynku oraz oceniono stan techniczny elementów konstrukcji i wykończenia budynku.

Podczas oględzin nie stwierdzono uszkodzeń zagrażających bezpiecznemu użytkowaniu budynku.

Na podstawie zebranych danych stwierdza się, pokrycie dachu jest szczelne, zabezpiecza budynek przed wnikaniem do budynku przez dach wody opadowej.

Na stropach międzykondygnacyjnych nie stwierdzono uszkodzeń w postaci zarysowań i spękań. Stropy nie wykazują nadmiernych ugięć mogących świadczyć o przekroczeniu dopuszczalnych naprężeń.

Brak izolacji poziomej i pionowej, jest głównym powodem zawilgocenia ścian zewnętrznych, co przekłada się na widoczne uszkodzenia mrozowe tynku zewnętrznego. Cokół ściany oraz przyokienne partie tynku w przyziemiu są uszkodzone wżerami do głębokości około 1 cm spowodowanymi podciąganiem wilgoci z gruntu i przemarzaniem ścian. Tynk zewnętrzny uległ częściowemu odspojeniu.

Pozostałe elementy budowlane nie wykazują uszkodzeń, a jedynie noszą ślady standardowej długotrwałej eksploatacji i wymagają korekty i odświeżenia.

Wnioski i zalecenia

Na podstawie wizji lokalnej stwierdzono, że istniejący budynek znajduje się w stanie technicznym dobrym, pozwalającym na wykonanie projektowanej inwestycji. Pomimo iż obiekt podlega bieżącej konserwacji, z uwagi na moralne zużycie składowych wyposażenia, wymaga remontu i odświeżenia elementów wykończeniowych.

Reasumując:

- drewniana stolarka okienna znajdująca się poza pomieszczeniami przeznaczonymi do zmiany sposobu użytkowania powinna zostać wymieniona z uwagi na niewystarczające parametry termiczne i akustyczne,

- z uwagi na zastosowanie jednorodnych ścian zewnętrznych nie spełniających wymagań dotyczących parametrów przenikania ciepła przez przegrody budowlane zaleca się wykonanie termomodernizacji budynku,
 - podczas prowadzenia prac modernizacyjnych należy wykonać skuteczną hydroizolację poziomą ścian znajdujących się poniżej poziomu otaczającego terenu oraz cokołu budynku za pomocą iniekcji grawitacyjnej,
 - uszkodzone wyprawy tynkarskie i stare powłoki malarskie oraz posadzki wymagają napraw i odświeżenia.
- Na trwałość konstrukcji i elementów wykończenia wpływają następujące czynniki: właściwe rozwiązania konstrukcyjne, sumienne – poprawne, zgodne ze sztuką budowlaną wykonanie, dbałość użytkowników oraz należyta ich eksploatacja i konserwacja.

Wyposażenie budynków zużywa się wcześniej, a ponadto w miarę postępu technicznego powinno być wymieniane.

Literatura podaje następujące okresy trwałości elementów wykończenia

i wyposażenia budynku:

- posadzki drewniane 50 - 80 lat
- tynki elewacyjne cementowo-wapienne 30 - 40 lat
- tynki wewnętrzne 50 - 60 lat
- okna do 50 lat
- drzwi wewnętrzne 60 - 80 lat
- przewody wod.-kan. do 50 lat
- urządzenia sanitarne 15 - 30 lat
- malowanie 4 – 5 lat
- osprzęt instalacji sanitarnych i elektrycznych do 30 lat

Nie ma przeciwwskazań, do przeprowadzenia planowanej inwestycji, a wykonanie powyższych zaleceń oraz planowana modernizacja znacząco poprawią walory użytkowe i estetyczne obiektu.

Opracował:
mgr inż. Paweł Olczak
upr. nr SLK/5708/PWOK/14

III. OBLICZENIA.

1. Zestawienie obciążeń.

Tablica 1. Warstwy posadzkowe

L.p.	Opis oddziaływania	Wartość char. kN/m ²
1.	Warstwa wykończeniowa	1,70
2.	Strop RECTOR	-
3.	Sufit podwieszany z płyt GK	0,30
	Σ:	2,00

Tablica 2. Obciążenia eksploatacyjne

L.p.	Opis oddziaływania	Wartość char. kN/m ²
1.	Pomieszczenia użyteczności publicznej	5,00
2.	Obciążenie zastępcze od ścianek działowych	1,20
	Σ:	6,20

2. Płyty monolityczne

PB.1

Płyta grubości 10,0cm z betonu C20/25 zbrojona stalą B500SP.

Zbrojenie dolne:

Przyjęto;

Zbrojenie dolne: $\varnothing 10$ co 25.0 cm

3. Belki żelbetowe

B.1

- Wymiary: 20,0 / 30,0 cm

- Siły wewnętrzne i wymiarowanie:

Max $M_y = 40,61 \text{ kNm}$ Max $F_z = 31,14 \text{ kN}$

Przyjęto: Zbrojenie podłużne:

dolne (A-IIIN (B500SP)) 2 $\varnothing 16$

podporowe (górne) (A-IIIN (B500SP)) 2 $\varnothing 12$

Zbrojenie poprzeczne: strzemiona $\varnothing 6$ co 16cm

4. Nadproże drzwiowe NL

- Wymiary: wg rysunku pozycyjnego
- Przyjęto: - nadproża systemowe typu L-19 dla ścian działowych i zewnętrznych po 2szt/otwór.

5. Słupy żelbetowe

S.1

- Wymiary: 20,0 / 20,0 cm

- Przyjęto: Pręty główne: 4 $\varnothing 12$

Zbrojenie poprzeczne: strzemiona: $\varnothing 6$ co 12cm – na długości zakładu prętów strzemiona zagęścić do rozstawu 9cm.

6. Belki stalowe

Bs.1

IPE 330

Pręt	Profil	Materiał	Lay	Laz	Wyteż	Przypadek
1 Pręt_1	IPE 330	S 235	44.71	172.78	0.66	5 KOMB1

IV. ZAŁĄCZNIKI.

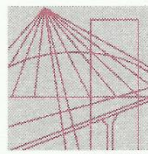
ZAŁ.1 OŚWIADCZENIE PROJEKTANTA.

NA PODSTAWIE ART. 34 UST. 3D PKT 3 ORAZ ART. 34 UST. 3E USTAWY Z DNIA 7 LIPCA 1994 R. PRAWO BUDOWLANE (Dz.U. 2023 poz. 682 z 12 marca 2023 r.) OŚWIADCZAM, ŻE PROJEKT TECHNICZNY DLA ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO ZMIANY SPOSOBU UŻYTKOWANIA CZĘŚCI PARTERU OBIEKTU NA ŻŁOBEK GMINNY ZOSTAŁ SPORZĄDZONY ZGODNIE Z OBOWIĄZUJĄCYMI PRZEPISAMI ORAZ ZASADAMI WIEDZY TECHNICZNO-BUDOWLANEJ.

OSOBY, O KTÓRYCH MOWA W ART. 20 UST. 1 PKT 1A USTAWY PRAWO BUDOWLANE, BIORĄCE UDZIAŁ W OPRACOWANIU PROJEKTU:

KONSTRUKCJA:
MGR INŻ. PAWEŁ OLCZAK
nr upr.:SLK/5708/PWOK/14

ZAŁ.2 Odpis uprawnień budowlanych



Ś L Ą S K A
O K R Ę G O W A
I Z B A
I N Ż Y N I E R Ó W
B U D O W N I C T W A
SLK/OKK/7131.7132/5708/14

Katowice, dnia 22 grudnia 2014 r.

DECYZJA

Na podstawie art. 12 ust. 2, 3, 4, art. 13, art. 14 ust. 1 pkt. 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz.U. z 2013 r., poz. 1409 z późn. zm.), § 10 i § 12 ust. 1 pkt. 1 i 2 rozporządzenia Ministra Infrastruktury i Rozwoju z dnia 11 września 2014 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U. z 2014 r., poz. 1278) oraz na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (Dz.U. z 2013 r., poz. 932 z późn. zm.), po ustaleniu, że zostały spełnione warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz po złożeniu egzaminu na uprawnienia budowlane z wynikiem pozytywnym

Pan Paweł Olczak
mgr inż. budownictwa
ur. dnia 28 grudnia 1981 w Tychach

otrzymuje

UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny SLK/5708/PWOK/14
do projektowania i kierowania robotami budowlanymi
w specjalności konstrukcyjno - budowlanej bez ograniczeń

Zakres uprawnień:

- sporządzanie projektu architektoniczno - budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu,
- sporządzanie projektu zagospodarowania działki lub terenu wyłącznie w zakresie uzyskanej specjalności,
- sprawdzanie projektów budowlanych w zakresie specjalności konstrukcyjno - budowlanej i sprawowanie nadzoru autorskiego,
- kierowanie robotami budowlanymi w odniesieniu do konstrukcji obiektu oraz architektury obiektu,
- kierowanie wytwarzaniem konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz nadzór i kontrola techniczna wytwarzania tych elementów,
- wykonywanie nadzoru inwestorskiego,
- sprawowanie kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych.

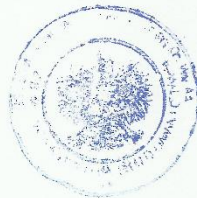
UZASADNIENIE

W wyniku pozytywnego postępowania kwalifikacyjnego i pozytywnego wyniku egzaminu ze znajomości procesu budowlanego oraz praktycznego zastosowania wiedzy technicznej wydanie niniejszych uprawnień budowlanych jest uzasadnione.

Od niniejszej decyzji służy prawo odwołania do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej SIOIIB w Katowicach w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.

Otrzymują:

1. Pan Paweł Olczak
Gen. Charlesa de Gaulle'a 35/24
43-100 Tychy
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor
Nadzoru Budowlanego
4. a/a.



Skład orzekający OKK

1.
mgr inż. Piotr Szatkowski
2.
inż. Hieronim Spiżewski
3.
mgr inż. Zbigniew Dzierżewicz

ZAŁ.3

Zaświadczenie o przynależności do PIIB Projektantów



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:
SLK-AHM-MUF-DEM *

Pan Paweł Olczak o numerze ewidencyjnym SLK/BO/9043/15
adres zamieszkania ul. Grabowa 36, 43-100 Tychy
jest członkiem Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2024-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2024-03-27 roku przez:

Roman Karwowski, Przewodniczący Rady Śląskiej 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.piib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.



Tychy, sierpień 2024