

ARCHI-GRAF

JANUSZ KICIŃSKI & ROMAN SZUMNY

PROJEKT WYKONAWCZY **KONSTRUKCJA ETAP 2**

ZAMIERZENIE BUDOWLANE:

**CENTRUM INNOWACJI TECHNOLOGICZNYCH W PILE
PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA POWIATOWEGO CENTRUM EDUKACJI W PILE
W CELU ROZWOJU KSZTAŁCENIA ZAWODOWEGO W POWIECIE PIŁSKIM I REGIONIE
ETAP II - ROZBUDOWA POWIATOWEGO CENTRUM EDUKACJI**

KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO:

IX

LOKALIZACJA:

**Piła, ul. Ceglana 2, działka nr 1284/1
jednostka ewidencyjna 301901_1, obręb 0019 Piła**

INWESTOR:

POWIATOWE CENTRUM EDUKACJI, 64-920 Piła, ul. Ceglana 2

JEDNOSTKA PROJEKTOWA:

**Biuro Obsługi Architektonicznej „Archi-Graf” Sp. z o. o.
ul. Kossaka 110, 64-920 Piła**

GŁÓWNY PROJEKTANT:

mgr inż. arch. Roman Szumny

PROJEKTANT:	mgr inż. Marek Turek uprawnienia budowlane do projektowania bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjnej Nr ewidencyjny WKP/0049/POOK/07	
SPRAWDZAJĄCY:	inż. Piotr Krystek uprawnienia budowlane do projektowania bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjnej Nr ewidencyjny WKP/0044/POOK/07	

30 CZERWIEC 2020 r.

ZAWARTOŚĆ OPRACOWANIA

OPIS DO PROJEKTU WYKONAWCZEGO KONSTRUKCJI	4
1. PODSTAWY OPRACOWANIA	4
1.1. PODSTAWY FORMALNE	4
1.2. NORMY	4
1.3. POMOCE PROJEKTOWE	4
2. PRZEDMIOT INWESTYCJI I OPRACOWANIA	5
3. OPIS STANU ISTNIEJĄCEGO	5
4. WARUNKI GRUNTOWO-WODNE	6
5. ZAŁOŻENIA KONSTRUKCYJNE	10
5.1. OGÓLNA KONSEPCJA KONSTRUKCYJNA Z ZAŁOŻONYMI SCHEMATAMI STATYCZNYMI ..	10
5.2. MATERIAŁY KONSTRUKCYJNE	10
5.3. ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ	11
5.4. PODSTAWOWE WYNIKI OBLICZEŃ	11
5.5. METODA OBLICZEŃ	13
6. OPIS ELEMENTÓW PROJEKTOWANYCH	13
7. WYMAGANIA W ZAKRESIE ODPORNOŚCI OGNIOWEJ.	16
8. UWAGI OGÓLNE	16
9. KOPIE UPRAWNIEŃ I ZAŚWIADCZEŃ	17

ARCHI-GRAF

JANUSZ KICIŃSKI & ROMAN SZUMNY

OŚWIADCZENIE O SPORZĄDZENIU PROJEKTU ZGODNIE Z OBOWIĄZUJĄCYMI PRZEPISAMI ORAZ ZASADAMI WIEDZY TECHNICZNEJ

ZAMIERZENIE BUDOWLANE:

**CENTRUM INNOWACJI TECHNOLOGICZNYCH W PILE
PRZEBUDOWA I ROZBUDOWA POWIATOWEGO CENTRUM EDUKACJI W PILE
W CELU ROZWOJU KSZTAŁCENIA ZAWODOWEGO W POWIECIE PIŁSKIM I REGIONIE
ETAP II - ROZBUDOWA POWIATOWEGO CENTRUM EDUKACJI**

LOKALIZACJA:

**Piła, ul. Ceglana 2, działka nr 1284/1
jednostka ewidencyjna 301901_1, obręb 0019 Piła**

INWESTOR:

POWIATOWE CENTRUM EDUKACJI, 64-920 Piła, ul. Ceglana 2

JEDNOSTKA PROJEKTOWA:

**Biurow Obsługi Architektonicznej „Archi-Graf” Sp. z o. o.
ul. Kossaka 110, 64-920 Piła**

**Na podstawie art. 20, ust. 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo Budowlane
oświadczam, że projekt budowlany branży konstrukcyjnej został wykonany zgodnie z
obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.**

PROJEKTANT:	mgr inż. Marek Turek uprawnienia budowlane do projektowania bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjnej Nr ewidencyjny WKP/0049/POOK/07	
SPRAWDZAJĄCY:	inż. Piotr Krystek uprawnienia budowlane do projektowania bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjnej Nr ewidencyjny WKP/0044/POOK/07	

30 CZERWIEC 2020 r.

OPIS DO PROJEKTU WYKONAWCZEGO KONSTRUKCJI

1. PODSTAWY OPRACOWANIA

1.1. PODSTAWY FORMALNE

Podstawami formalnymi do wykonania opracowania są:

- Zlecenie Inwestora,
- Część architektoniczna projektu budowlanego,
- Wytyczne i uzgodnienia branżowe,
- Projekt techniczny archiwalny wykonany przez Warszawskie Biuro Projektów Budownictwa Ogólnego z Warszawy w 1967 r.
- Opinia techniczna wykonana przez mgr inż. Marka Turka w maju 2020r.
- Projekt rozbiórki obiektów istniejących wykonany przez mgr. inż. Marka Turka w maju 2020r.
- Dokumentacja badań podłoża gruntowego z opinią geotechniczną opracowana przez Przedsiębiorstwo „Opoka” inż. Stefan Skrzypczak [nr upr. CUG 071003 (geol. – inżyn.), nr upr. MOSZN i L V – 1337 (hydrogeologia)] w maju 2020r.

1.2. NORMY

Niniejszy projekt konstrukcyjny opracowano w oparciu o następujące normy:

- PN-B-02000:1982 „Obciążenia budowli. Zasady ustalania wartości”
- PN-B-02001:1982 „Obciążenia stałe”
- PN-B-02003:1982 „Podstawowe obciążenia technologiczne i montażowe”
- PN-B-02004:1982 „Obciążenia pojazdami”
- PN-B-02010:1980 + PN-B-02010:1980/Az1:2006 „Obciążenie śniegiem”
- PN-B-02011:1977 + PN-B-2011:1977/Az1:2009 „Obciążenie wiatrem”
- PN-B-03001:1976 „Konstrukcje i podłoża budowli”
- PN-B-03020:1981 „Posadowienie bezpośrednie budowli”
- PN-B-03200:1990 + PN-B-03200:/Az3:2004 „Konstrukcje stalowe”
- PN-B-03264:2002 + PN-B-03264:2002/Ap1:2004 „Konstrukcje betonowe, żelbetowe i sprężone”

1.3. POMOCE PROJEKTOWE

Obliczenia statyczne i wymiarowanie elementów konstrukcji wykonano przy pomocy następujących programów komputerowych:

- Programy firmy CAD-SIS licencja nr 17533:
 - RM-Win "Program do analizy statycznej płaskich konstrukcji prętowych”,
 - RM-Stal „Program do wymiarowania kontr. stalowych wg PN-90/B-03200”
 - RM-ŻELB „Program do wymiarowania konstr. żelbetowych wg PN-B-03264:2002”,
 - RM-3D „Program do analizy statycznej przestrzennych konstrukcji prętowych”
 - FD-WIN „Program do analizy stanów granicznych i wymiarowania fundamentów wg. PN-81/B-03200”
 - PL-WIN2 "Program analizy statycznej oraz wymiarowania konstrukcji płytowo-słupowo-żebrowych PN-B-03264:2002
- Pakiet programów firmy ROBOBAT licencja nr 21001
- Pakiet programów firmy INTERSOFT - Konstruktor;
- Programy pakietu Autodesk AEC Collection 2020;

- Robot Structural Analysis 2020;
- Programy graficzny MCAD;

2. PRZEDMIOT INWESTYCJI I OPACOWANIA

- Przedmiotem inwestycji jest II ETAP zamierzenia budowlanego, polegającego na przebudowie i rozbudowie Powiatowego Centrum Edukacji w Pile, pod nazwą Centrum Innowacji Technologicznych w Pile.
- W zakres II ETAPU wchodzi rozbudowa budynku Powiatowego Centrum Edukacji o nowy budynek dydaktyczny wraz z zagospodarowaniem terenu, a w tym:
 - drogi wewnętrzne wraz z drogą p.poż.,
 - parkingi,
 - wiata śmietnikowa z wygodzeniem na materiały budowlane,
 - infrastruktura techniczna.
- Przedmiotem opracowania jest projekt budowlany branży konstrukcyjnej.

3. OPIS STANU ISTNIEJĄCEGO

- Istniejący budynek Powiatowego Centrum Edukacji znajduje się w południowej części działki 1284/1, przy ul. Ceglanej 2 w Pile. Wejście główne od strony południowej, ze wspólnego dziedzińca stanowiącego równocześnie przedpole wejścia do sąsiedniego obiektu, Zespołu Szkół Technicznych.
- Od strony północnej, w bliskim sąsiedztwie opracowywanego obiektu, prostopadle do niego, zlokalizowany jest budynek magazynowy (wiata stalowa obudowana płytami falistymi włóknisto-cementowymi), do niej zaś przylega parterowy budynek garażowy. Oba te budynki wg I ETAPU inwestycji, przeznaczone są do rozbiórki, jako kolidujące z planowaną rozbudową.
- Przebudowywany obiekt znajduje się w południowej części działki 1284/1. Wejście główne od strony południowej, ze wspólnego dziedzińca stanowiącego równocześnie przedpole wejścia do sąsiedniego obiektu, Zespołu Szkół Technicznych.
- Kolejnymi elementami zagospodarowania działki 1284/1 są:
 - betonowe wyгородzenie – składowisko materiałów budowlanych,
 - budynek gospodarczy, zlokalizowany w oddaleniu od opracowywanego obiektu, przy bramie wjazdowej od strony północnej.
- W centralnej części działki, bezpośrednio przy budynku garażowym, wydzielona została działka 1092/2, należąca do spółki ENEA, na której zlokalizowany jest budynek trafostacji.
- Pozostałą część działki zajmuje zieleń zorganizowana – trawniki wraz z betonową donicą i bogaty drzewostan.
- Poziomy rzędnych terenu kształtują się na wysokościach od ok. 72,00 do 73,63 m n.p.m., ze spadkiem z kierunku północnego na południe, przy czym w centralnej części terenu występuje przegarbienie o rzędnych sięgających do 74,2 m n.p.m.
- Wjazd na teren działki zapewniają trzy bramy:
 - brama od strony południowej – zlokalizowana bezpośrednio przy południowo-zachodnim narożniku opracowywanego obiektu. Dojazd do niej możliwy jest wyłącznie od ul. Michała Drzymały, przez teren Zespołu Szkół Technicznych.
 - brama od strony wschodniej – zlokalizowana między opracowywanym obiektem, a budynkiem magazynowym. Dojazd do bramy od ul. Ceglanej, przez niezagospodarowany pas terenu na działce 1321/2.
 - brama od strony północnej – z dojazdem z ul. Żeromskiego.
- Opracowywany obiekt znajduje się na terenie oznaczonym jako UE1 obowiązującego miejscowego planu zagospodarowania przestrzennego tj. *UCHWAŁA NR XX/214/08 RADY*

MIASTA PIŁY z dnia 26 lutego 2008r. w sprawie miejscowego planu zagospodarowania przestrzennego miasta Piły na obszarze osiedla Górne.

4. WARUNKI GRUNTOWO-WODNE

Wyciąg z opinii geotechnicznej opracowanej w lutym 2020r. przez: Firmę Geologiczną „OPOKA” Usługi geologiczne inż. Stefan Skrzypczak 85-307 Bydgoszcz ul. Kossaka 12B/11.

- Budowa geologiczna

W budowie geologicznej dokumentowanego terenu przeznaczonego pod projektowaną lokalizację budynku do głębokości stwierdzonej otworami badawczymi tj. 6,0m p.p.t. udział biorą utwory czwartorzędowe:

Holocen – młodszy czwartorzęd:

Wykształcony jest w postaci nasypów budowlanych (tłuczeń) i niebudowlanych (piaski drobne z humusem, piaski gliniaste i drobne z humusem, piaski średnie z humusem i gruzem ceglany, piaski drobne z humusem i gruzem ceglany) Zalegają one ciągłą warstwą poniżej utwardzeń i od powierzchni terenu do głębokości ca: 0,3 – 0,9m p.p.t. W rejonie istniejących budynków oraz sieci podziemnych nasypy niebudowlane zalegają jako zasyпка ścian fundamentowych do poziomu zalegania fundamentów oraz jako zasyпка sieci do poziomu ułożenia sieci.

Plejstocen – starszy czwartorzęd:

Wykształcony jest w postaci osadów sypkich i spoistych akumulacji zastoiskowo – lodowcowej:

- utwory sypkie reprezentowane są przez piaski pylaste, piaski drobne na pograniczu pylastych, piaski drobne. Zalegają one pokrywowo poniżej nasypów niebudowlanych wyklinowującą się warstwą w (otw. nr 1 – 3) o miąższości 0,5 – 0,8m, której strop został nawiercony bezpośrednio pod osadami holocenijskimi na głębokości 0,3 – 0,9m p.p.t. i ze spągiem na głębokości 1,1 – 1,4m p.p.t.,
- utwory spoiste reprezentowane są przez pyły, pyły z wkładkami glin pylastych, gliny pylaste zwięzłe. Zalegają one w postaci ciągłej warstwy ze stropem na głębokości 0,4 – 1,4m p.p.t. a ich spąg wierceniami do maksymalnej głębokości 6,0m p.p.t. nie został przewiercony.

- Warunki hydrologiczne

W dokumentowanym podłożu, do głębokości 6,0m p.p.t. obecnie podczas wierceń nie stwierdzono występowania zwierciadła wody gruntowej nawet w postaci niewielkich sączeń Stan ten odnosi się do okresu badań (maj 2020r.) i nie wyklucza się, że po długotrwałych opadach deszczu lub wiosennych roztopach po śnieżnej zimie, woda gruntowa może okresowo zalegać na stropie gruntów spoistych warstwą o niewielkiej miąższości ca: 0,1 – 0,2m lub wystąpić w postaci niewielkich sączeń w obrębie gruntów spoistych.

- Geotechniczna charakterystyka gruntów

Grunty budowlane występujące na dokumentowanym terenie, należą zgodnie z normą PN 86/B 02480 do rodzimych mineralnych nieskalistych sypkich oraz nieskalistych spoistych. Nasypy budowlane i niebudowlane nawiercone zostały ciągłą warstwą również poniżej powierzchni utwardzonych o miąższości 0,3 – 0,9m a w rejonie istniejących budynków oraz sieci podziemnych nasypy niebudowlane zalegają jako zasyпка ścian fundamentowych do poziomu zalegania fundamentów oraz jako zasyпка sieci do poziomu ułożenia sieci. Są to grunty młode, luźne i wysoce niejednorodne, wyłączono je z charakterystyki parametrów geotechnicznych. Wykonane otwory badawcze są badaniami punktowymi i nie wyklucza się innego przebiegu

zalegania i miąższości gruntów holocenijskich niż to wykazano na przedstawionych przekrojach geotechnicznych, na podstawie obecnie wykonanych otworów badawczych.

Uwaga! Nie mogą one stanowić podłoża fundamentów projektowanego budynku, jego posadzek oraz powierzchni utwardzonych i wymagane jest ich bezwzględne wybranie do gruntu rodzimego. Najlepiej usunięcie warstwy nasypów z całej powierzchni obrysu projektowanego obiektu kubaturowego i powierzchni utwardzonych wykonać na odkład, w początkowej fazie robót ziemnych, by później wykorzystać je do makroniwelacji terenów zielonych.

Grunty rodzime podzielono na warstwy geotechniczne różniące się genezą, litologią, rodzajem i stanem oraz przestrzenną zmiennością zalegania. Wartość parametru wiodącego dla gruntów sypkich I_D - stopień zagęszczenia ustalono podstawie wyników sondowania sondą dynamiczną DPL z końcówką stożkową. Wartość parametru wiodącego I_L - stopień plastyczności dla gruntów spoistych – oznaczono na podstawie badań makroskopowych (wałeczkowanie).

Inne niezbędne parametry (W_n , q , φ , C , M_o) ustalono metodą B z tabel i wykresów zależności podanych w normie PN-81/B 03020 oraz literaturze Z. Wiłun – "Zarys geotechniki".

W dokumentowanym podłożu ze względu na genezę i litologię, zróżnicowanie granulometryczne, zróżnicowany stopień zagęszczenia, rodzime grunty sypkie i spoiste podzielono na następujące warstwy geotechniczne:

- *Plejstocenijskie grunty sypkie akumulacji lodowcowo – zastoiskowej:*
 - *warstwa Ia* - warstwa osadów piaszczystych, wykształconych jako piaski pylaste, piaski drobne na pograniczu piasków pylastych, piaski drobne, wilgotne, w stanie średnio zagęszczonym o uogólnionym przyjętym stopniu zagęszczenia I_D zmieniającym się w zakresie 0,60 – 0,45
Ze względu na przestrzenne zróżnicowanie stopnia zagęszczenia I_D wydzielono następujące warstwy:
 - *warstwa Ia₁* - piaski pylaste, piaski drobne na pograniczu piasków pylastych, piaski drobne, wilgotne, w stanie średnio zagęszczonym o uogólnionym przyjętym stopniu zagęszczenia $I_D^{(n)} = 0,60$ Zalegają one wyklinowującą się warstwą w otw. nr 1 – 3 o miąższości ca: 0,4 – 0,8m, której strop został nawiercony bezpośrednio pod osadami holocenijskimi na głębokości 0,3 – 0,9m p.p.t. i ze spągami na głębokości 1,0 – 1,4m p.p.t.,
 - *warstwa Ia₂* - piaski drobne, wilgotne, w stanie średnio zagęszczonym o uogólnionym przyjętym stopniu zagęszczenia $I_D^{(n)} = 0,45$ Zalegają one soczewką w otw. nr 3 o miąższości 0,4m, w strefie głębokości 1,0 – 1,4m p.p.t.
- *Plejstocenijskie grunty spoiste akumulacji lodowcowo – zastoiskowej (gr. konsolidacyjna C)*
 - *Warstwa Ib – Id* - warstwa gruntów spoistych reprezentowanych przez pyły, pyły z wkładkami glin pylastych, gliny pylaste zwięzłe, wilgotne, w stanie twardoplastycznym na pograniczu plastycznego i plastycznym, o stopniu plastyczności $I_L^{(n)}$ zmieniającym się w zakresie 0,25 – 0,35
Ze względu na przestrzenne zróżnicowanie stopnia plastyczności I_L wydzielono następujące warstwy:
 - *warstwa Ib* - pyły, gliny pylaste zwięzłe, wilgotne, w stanie twardoplastycznym na pograniczu plastycznego, o uogólnionym przyjętym stopniu plastyczności $I_L^{(n)} = 0,25$
Zalegają one w postaci dwóch soczewek w otw. nr 4 o miąższości ca: 0,2 – 1,8m, w strefach głębokości 0,4 – 3,2m p.p.t. i 2,4 – 2,6m p.p.t.
 - *warstwa Ic* - pyły, pyły z wkładkami glin pylastych, wilgotne, w stanie plastycznym, o uogólnionym przyjętym stopniu plastyczności $I_L^{(n)} = 0,30$ Występują w postaci ciągłej warstwy o miąższości 0,2 – 1,1m, ze stropem na głębokości 1,1 – 2,2m p.p.t. i ze spągami na

głębokości 2,2 – 2,4m p.p.t.

- warstwa Ia - pyły, wilgotne, w stanie plastycznym, o stopniu uogólnionym przyjętym stopniu plastyczności $I_L^{(n)} = 0,35$ Zalegają one ciągłą warstwą ze stropem na głębokości 2,2 – 2,6m p.p.t.
- a ich spąg wierceniami do maksymalnej głębokości 6,0m p.p.t. nie został przewiercony.

- Ocena warunków geologiczno-inżynierskich

- na dokumentowanym terenie panują średnio korzystne warunki geotechniczne dla robót ziemnych i fundamentowych związanych z bezpośrednim posadowieniem fundamentów projektowanej przebudowy istniejących i budowy nowych pracowni PCE;
- podłoże nośne fundamentów przy założonym posadowieniu na głębokości ca: 0,8m p.p.p. stanowią będą rodzime nienaruszone grunty sypkie warstwy Ia, w stanie średnio zagęszczonym o korzystnych parametrach wytrzymałościowych oraz grunty spoiste warstwy Ib, w stanie twardoplastycznym na pograniczu plastyczności w stropie i plastyczne w głębszym podłożu o mniej korzystnych parametrach wytrzymałościowych;
- nasypy niebudowlane i budowlane nawiercone zostały ciągłą warstwą o miąższości 0,3 – 0,9m a w rejonie istniejących budynków oraz sieci podziemnych nasypy niebudowlane zalegają jako zasypka ścian fundamentowych do poziomu zalegania fundamentów oraz jako zasypka sieci do poziomu ułożenia sieci. Nie mogą stanowić bezpośredniego podłoża fundamentów i posadzek oraz powierzchni utwardzanych, dlatego też wymaga się ich wybrania do stropu nienaruszonej warstwy nośnej. Powstałe przegłębienia po usuniętych nasypach i glebie oraz po usuniętych fundamentach wyburzonych budynków należy zastąpić podsypką piaszczystą lub chudym betonem.
- W dokumentowanym podłożu, do głębokości 6,0m p.p.t. nie stwierdzono występowania wody gruntowej.

- Wnioski i zalecenia

Na podstawie wykonanych badań, stwierdza się:

- brak występowania w dokumentowanym podłożu zwierciadła wody gruntowej do głębokości 6,0m p.p.t.,
- zaleganie w podłożu poniżej warstw nasypów na głębokości od 0,3 – 0,9m p.p.t., – nienaruszonych rodzimych gruntów nośnych sypkich o korzystnych parametrach wytrzymałościowych oraz gruntów nośnych spoistych o mniej korzystnych parametrach wytrzymałościowych, które nadają się do bezpośredniego posadowienia fundamentów projektowanego obiektu
- panują proste warunki gruntowo - wodne.
- Podłoże nośne fundamentów przy założonym posadowieniu na głębokości ca: 0,8m p.p.p. stanowią będą rodzime nienaruszone grunty sypkie warstwy Ia, w stanie średnio zagęszczonym o korzystnych parametrach wytrzymałościowych oraz grunty spoiste warstwy Ib, w stanie twardoplastycznym na pograniczu plastyczności w stropie i plastyczne głębiej o mniej korzystnych parametrach wytrzymałościowych
- W dokumentowanym podłożu, do głębokości 6,0m p.p.t. nie stwierdzono obecnie w czasie występowania zwierciadła wody gruntowej nawet w postaci niewielkich sączeń. Stan ten odnosi się do okresu badań (maj 2020r.) i nie wyklucza się, że po długotrwałych opadach deszczu lub wiosennych roztopach po śnieżnej zimie, j woda gruntowa może okresowo zalegać na stropie gruntów spoistych warstwą o niewielkiej miąższości ca: 0,1 – 0,2m lub pojawiać się może jako niewielkie sączenia w obrębie gruntów spoistych.
- Nasypy niebudowlane i budowlane zalegające ciągłą warstwą o miąższości 0,3 – 0,9m

również poniżej powierzchni utwardzonych a w rejonie istniejących budynków oraz sieci podziemnych nasypy niebudowlane zalegają jako zasyпка ścian fundamentowych do poziomu zalegania fundamentów oraz również jako zasyпка sieci do poziomu ułożenia sieci. Nie mogą one stanowić bezpośredniego podłoża fundamentów, posadzek oraz powierzchni utwardzonych, dlatego też wymaga się ich wybrania do warstwy nośnej.

- Jako zasyпки należy używać gruntów sypkich różnoziarnistych dobrze zagęszczalnych, formowanych warstwowo, z jednoczesnym zagęszczaniem mechanicznym, przy zachowaniu wilgotności optymalnej. Zabrania się używania jako zasyпки gruntów spoistych, które są gruntami wysadzinowymi. W obrębie płytkiego zalegania w poziomie posadowienia gruntów spoistych powstałe przegłębienia należy uzupełnić jedynie chudym betonem.
- Występowanie lokalnie w obrębie rzutu projektowanego obiektu w poziomie projektowanego posadowienia fundamentów gruntów spoistych i istnienie obok nich budynków posadowionych na fundamentach o przybliżonej głębokości ich posadowienia, stwarza konieczność niezwykle starannego prowadzenia robót ziemnych i fundamentowych zapewniających zachowanie naturalnej struktury i wilgotności gruntu, które będą decydować w szczególności o bezpiecznej i bezawaryjnej eksploatacji konstrukcji projektowanego obiektu.
- W szczególności należy przestrzegać następujących zaleceń:
 - w wykopie należy pozostawić warstwę ochronną gruntu o miąższości ca 0,1m ponad projektowanym poziomem posadowienia i usunąć ją ręcznie łopatami bezpośrednio przed przystąpieniem do wylewania chudego betonu;
 - z dna wykopu należy usunąć wszelkie naruszone i rozmoczone partie gruntu zastępując je chudym betonem;
 - fundamenty układać na warstwie chudego betonu o grubości ca 0,10m na wyrównane nienaruszone dno wykopu;
 - roboty ziemne prowadzić w okresach suchych z dodatnimi temperaturami. Pozostawienie otworu niezabezpieczonego wykopu na okres zimowy jest niedopuszczalne;
 - Umowna granica przemarzania dla rejonu wynosi 0,8 m. Przemarznięte lub rozmoczone ewentualnie w dnie wykopu grunty należy wybrać i zastąpić materiałem odpowiednio wytrzymałym – chudym betonem;
- Prace ziemne i fundamentowe, należy prowadzić zgodnie z obecnie obowiązującymi normami branżowymi zwracając szczególną uwagę na staranne wyburzenie i dokładne wybranie fundamentów budynków oraz staranne wykonanie ostatniej fazy robót ziemnych związanych z usunięciem wierzchniej warstwy nasypów, wykonaniem wykopów pod fundamenty oraz wykonaniem podsypki piaszczystej pod podłoża posadзки i podbudowy konstrukcyjne parkingów i powierzchni utwardzanych. Wszelkie prace ziemne należy wykonywać pod stałym kontrolnym nadzorem geotechnicznym. Zagęszczenie i stan gruntu rodzimego w poziomie posadowienia fundamentów oraz zagęszczenie podsypki piaszczystej pod podbudowę posadзки oraz tereny utwardzane musi zostać odebrane przez uprawnionego geologa i potwierdzone wpisem do Dziennika Budowy.
- Wszelkie naruszone i lokalnie rozluźnione stropowe partie gruntu zalegające w poziomie projektowanego posadowienia muszą być bezwzględnie usunięte z dna wykopu do gruntu nienaruszonego, a powstałe przegłębienia uzupełnione chudym betonem przy niewielkich ich przegłębieniach chudym betonem w strefie występowania gruntów spoistych i zagęszczoną zasypką piaszczystą w strefie występowania gruntów sypkich

- Zgodnie z *Rozporządzenie Ministerstwa Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25.04.2012 r., w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych (Dz. U. z dnia 27.04.2012 r., Poz. 463)*, pod względem stopnia skomplikowania warunków gruntowo-wodnych:
 - proste warunki gruntowo - wodne,
 - wielkość projektowanego obiektu – projektowany obiekt należy zaliczyć do II kategorii geotechnicznej

5. ZAŁOŻENIA KONSTRUKCYJNE

5.1. OGÓLNA KONCEPCJA KONSTRUKCYJNA Z ZAŁOŻONYMI SCHEMATAMI STATYCZNYMI

- Założono układ statyczny budynku jako tradycyjny murowany z elementami monolitycznymi i prefabrykowanymi (stropy z płyt kanałowych jako tarcze poziome);
- Założono, że zewnętrzne obciążenia poziome działające na budynek oraz obciążenia wynikające z pracy konstrukcji (mimośrodowo konstrukcyjne), przenoszone są na fundamenty poprzez układy ścian ustawionych ortogonalnie.
- Posadowienie obiektu bezpośrednie na stopach i ławach fundamentowych
- Technologia tradycyjna, murowana z elementami monolitycznymi oraz prefabrykowanymi;
- Stropy - płyty kanałowe, prefabrykowane, sprężone gr.26.5cm i gr.32cm oraz płyty monolityczne gr.25cm,
- Klatki schodowe żelbetowe, monolityczne;
- Podciągi żelbetowe – monolityczne;
- Nadproża prefabrykowane oraz żelbetowe – monolityczne;
- Słupy i trzpienie: żelbetowe – monolityczne;
- Ściany fundamentowe monolityczne, żelbetowe;
- Ściany parteru i kondygnacji powtarzalnych murowane bloczków silikatowych;
- Szyby windowe żelbetowe - monolityczne oparte na płycie fundamentowej oddylatowane od konstrukcji klatek schodowych;

5.2. MATERIAŁY KONSTRUKCYJNE

- Beton:
 - fundamenty i ściany piwnic - C25/30 W8,
 - pozostałe elementy - C25/30;
- Podbeton: C8/10 (gr.min.10cm);
- Stal zbrojeniowa: B500SP;
- Klasy ekspozycji betonu:
 - XC1 - fundamenty i ściany fundamentowe;
 - X0 - elementy konstrukcji nadziemnej;
- Poziom odniesienia 0.00 = 73.58 m.npm.
- Poziom posadowienia fundamentów - min. 0.80m p.p.t, na poziomie fundamentów istniejących.

5.3. ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ

Zestawienie obciążeń

Grupa norm: Polskie Normy Budowlane oraz Eurokod

Opis	Jedn.	Q _k	γ _{f1}	γ _{f2}	Q _{o1}	Q _{o2}
1. Stropy						
1.1. Stropodach	kN/m²	5,183	1,35	1,00	7,00	5,18
1.1.1. Izolacja - papa x2	kN/m ²	0,15	1,35	1,00	0,20	0,15
1.1.2. Wełna twarda gr.8cm	kN/m ²	0,132	1,35	1,00	0,18	0,13
1.1.3. Izolacja - wełna twarda gr.14cm	kN/m ²	0,231	1,35	1,00	0,31	0,23
1.1.4. Paroizolacja	kN/m ²	0,05	1,35	1,00	0,07	0,05
1.1.5. Strop - płyty kanałowe sprężone gr.32cm	kN/m ²	4,32	1,35	1,00	5,83	4,32
1.1.6. Sufit podwieszany - tynk	kN/m ²	0,3	1,35	1,00	0,41	0,30
1.2. Strop nad I piętrem	kN/m²	6,218	1,35	1,00	8,39	6,22
1.2.1. Posadzka	kN/m ²	0,48	1,35	1,00	0,65	0,48
1.2.2. Szlichta cementowa gr.5cm	kN/m ²	1,05	1,35	1,00	1,42	1,05
1.2.3. Paroizolacja	kN/m ²	0,05	1,35	1,00	0,07	0,05
1.2.4. Styropian EPS100 gr.4 cm	kN/m ²	0,018	1,35	1,00	0,02	0,02
1.2.5. Strop - płyty kanałowe sprężone gr.32cm	kN/m ²	4,32	1,35	1,00	5,83	4,32
1.2.6. Sufit podwieszany - tynk	kN/m ²	0,3	1,35	1,00	0,41	0,30
1.3. Strop nad parterem	kN/m²	6,218	1,35	1,00	8,39	6,22
1.3.1. Posadzka	kN/m ²	0,48	1,35	1,00	0,65	0,48
1.3.2. Szlichta cementowa gr.5cm	kN/m ²	1,05	1,35	1,00	1,42	1,05
1.3.3. Paroizolacja	kN/m ²	0,05	1,35	1,00	0,07	0,05
1.3.4. Styropian EPS100 gr.4 cm	kN/m ²	0,018	1,35	1,00	0,02	0,02
1.3.5. Strop - płyty kanałowe sprężone gr.32cm	kN/m ²	4,32	1,35	1,00	5,83	4,32
1.3.6. Sufit podwieszany - tynk	kN/m ²	0,3	1,35	1,00	0,41	0,30
2. Śnieg						
2.1. Dach jednospadowy	kN/m ²	0,72	1,50	1,50	1,08	1,08
2.2. Dach przytłaskowy	kN/m ²	1,00	1,50	1,50	1,50	1,50
3. Użytkowe						
3.1. Użytkowe (kategoria H) - stropodach	kN/m ²	0,5	1,50	1,00	0,75	0,50
3.2. Użytkowe (kategoria C2)	kN/m ²	4,0	1,50	1,00	6,00	4,00
3.3. Ściany działowe o c.w. do 3.0 kN/m	kN/m ²	1,2	1,50	1,00	1,80	1,20
3.4. Użytkowe (kategoria C3)	kN/m ²	5,0	1,50	1,00	7,50	5,00
4. Klatki schodowe	kN/m²	7,231	1,35	1,00	9,76	7,23
4.1. Płytki na klej	kN/m ²	0,44	1,35	1,00	0,59	0,44
4.2. Stopnie 16.3/27	kN/m ²	0,617	1,35	1,00	0,83	0,62
4.3. Płyta biegowa gr.20cm	kN/m ²	5,841	1,35	1,00	7,89	5,84
4.4. Tynk	kN/m ²	0,333	1,35	1,00	0,45	0,33
5. Ściany						
5.1. Ściana fundamentowa	kN/m ²	5,841	1,35	1,00	7,89	5,84
5.1.1. Bloczki betonowe gr.24cm	kN/m ²	5,76	1,35	1,00	7,78	5,76
5.1.2. Izolacja - styropian gr.18cm	kN/m ²	0,081	1,35	1,00	0,11	0,08
5.2. Ściana nadziemna	kN/m ²	5,224	1,35	1,00	7,05	5,22
5.2.1. Cegła silikatowa - bloczki silikatowe gr.24cm	kN/m ²	4,56	1,35	1,00	6,16	4,56
5.2.2. Izolacja termiczna - styropian gr.21cm	kN/m ²	0,095	1,35	1,00	0,13	0,09
5.2.3. Tynk	kN/m ²	0,57	1,35	1,00	0,77	0,57

5.4. PODSTAWOWE WYNIKI OBLICZEŃ

- Fundamenty:
 - obliczeniowe obciążenie podłoża pod ławami fundamentowymi do 180 kPa,
 - obliczeniowe obciążenie podłoża pod płytą fundamentową do 150 kPa,

[illegible]

wodoszczelnego W8.

- Roboty ziemno-fundamentowe zaleca się wykonywać w sprzyjających warunkach atmosferycznych (bez opadów deszczu i poza okresem zimowym) i hydrogeologicznych (np. w i po okresie roztopów czy w trakcie i po okresie opadów deszczu o dużej sumie, częstych lub długotrwałych);
- Podczas prowadzenia prac fundamentowych należy przewidzieć konieczność odwodnienia wykopu ze względu na możliwe sączenia wód opadowych;
- Ze stóp, ław fundamentowych wystawić startery do połączenia ze zbrojeniem głównym ścian i słupów wg rys. szczegółowych.
- Przebieg uziemienia wg projektu instalacji elektrycznej.
- Z uwagi na stwierdzone warunki gruntowe (zaleganie w poziomie posadowienia gruntów spoistych podatnych na rozmakanie), zalecany jest odbiór podłoża pod ławy fundamentowe przez uprawnionego geologa.

6.2. ŚCIANY

- FUNDAMENTOWE – monolityczne żelbetowe gr.24cm; Beton wodoszczelny W8 klasy C25/30; Stal klasy B500SP; otulenie zbrojenia 4 cm; Zbrojenie dobrane do wartości sił wewnętrznych. poziom góry +0.30 (z obniżeniem w miejscach otworowania);
- PRZYZIEMIA - gr.24cm murowane z cegły lub bloków silikatowych klasy 20 MPa na zaprawie klejowej systemowej do cienkich spoin.
- 1 i 2 PIĘTRA - gr.24cm murowane z cegły lub bloków silikatowych klasy 15 MPa na zaprawie klejowej systemowej do cienkich spoin.
- ŚCIANY gr. 18cm - pomiędzy pomieszczeniami dydaktycznymi – beton komórkowy o podwyższonej izolacyjności akustycznej (R_{A1} min. 50 dB);
- ŚCIANY DZIAŁOWE gr. 18 i 12 cm, pomiędzy pomieszczeniami dydaktycznymi i zapleciami (I i II piętro) z gazobetonu. Ściany pomiędzy korytarzem a toaletami, oraz między samymi toaletami – z bloczków silikatowych gr. 12 cm.
- ELEMENTY OBMURÓWKI I IZOLACJI ŚCIAN – wg opisu branży architektonicznej;

6.3. SŁUPY

- Słupy o przekroju prostokątnym oraz w kształcie litery "L" utwierdzone w fundamentach;
- Beton klasy C25/30 zbrojony prętami #16 i #20 oraz strzemionami #8 ze stali klasy B500SP;
- Zbrojenie dobrane do wartości sił wewnętrznych;
- Sposób oraz wymiary słupów wg rysunków szczegółowych;

6.4. POCIĄGI, NADPROŻA I WYLEWKI STROPOWE

- Podciągi i nadproża monolityczne, żelbetowe wylewane z betonu klasy C25/30 zbrojonego prętami #20, #16 i #12 ze stali klasy B500SP. Gabaryty oraz sposób zbrojenia wg rysunków szczegółowych;
- Wylewki stropowe - z betonu C25/30 zbrojone prętami ze stali klasy B500SP. Wylewki o rozpiętości powyżej $L=6.0m$ oraz obciążone ściankami gr.18cm w formie obetonowanych żeber z kształtowników dwuteowych ze stali S355;

6.5. STROPY MIĘDZYKONDYGNACYJNE

- Płyta stropowa, prefabrykowana, sprężona o wysokości 26.5cm i 32cm o rozpiętościach

modularnych od 3.00 do 9.45m;

- Nośność płyt dostosowana do obciążeń;
- Pachwiny między płytami należy zbroić prętami podłużnymi wg zaleceń dostawcy i producenta elementów oraz wypełnić szczelnie betonem. Długość oparcia płyt na ścianie nośnej min. 8cm. Montować zgodnie z wytycznymi montażu i zbrojenia dodatkowego producenta;
- Między osiami E-F/1-2 zaprojektowano płytę stropową monolityczną gr.20cm z betonu C25/30 zbrojoną prętami #10 ze stali klasy B500SP;
- Dopuszcza się zastosowanie stropu typu „Filigran” (strop krzyżowo zbrojony), pod warunkiem wykonania rysunków zamiennych przez osobę posiadającą właściwe uprawnienia projektowe łącznie z przeprojektowaniem nadproży i fundamentów. Otworowanie płyt i lokalne zmniejszenie grubości dla przejść instalacyjnych wg projektów wykonawczych i branżowych;

6.6. WIEŃCE

Zaprojektowano wieńce żelbetowe z betonu C25/30 zbrojone podłużnie prętami #12 ze stali klasy B500SP. Zbrojenie wieńców łączyć na zakład ok.60 cm oraz zaginać w narożach. W miejscu oparcia płyt grubości H=32cm i H=26.5cm wykonać wieńiec żelbetowy pod płytami wg szczegółu połączony w narożach z sąsiednimi wieńcami słupkiem pionowym zbrojonym 4#12 B500SP ;

6.7. KLATKI SCHODOWE

- Schody płytowe – biegi gr. 18 i 20cm; płyty spoczników z ukrytą belką spocznikową wsparte na dwóch i trzech krawędziach gr.20cm i 25cm;
- Monolityczne wykonane z betonu C25/30, zbrojone stalą klasy B500SP;
- Zbrojenie dobrane do wartości sił wewnętrznych.
- Przyjęto 10cm warstwy wykończeniowych a spocznikach piętrowych i 2 cm na biegach i spocznikach międzypiętrowych;
- Montaż elementów balustrady wg szczegółów arch.;

6.8. TRZONY WINDOWE

- Ściany żelbetowe monolityczne gr. 15cm w kondygnacjach nadziemnych z betonu klasy C25/30, zbrojone prętami #10 i #8 stali klasy B500SP;
- Podeszwy o głębokości 50cm oparte w płycie fundamentowej;
- Płyta nadszymba (stropowa) - gr.15cm, żelbetowa, monolityczna z betonu C25/30 zbrojona prętami klasy B500SP; Rozmieszczenie oraz typ mocowania haków montażowych wg wytycznych dostawcy windy;
- Zbrojenie dobrane do wartości sił wewnętrznych;
- W przypadku zmiany dostawcy i producenta widny dostosować głębokość zagłębienia podeszwy oraz wymaganą wysokość nadszymba do aktualnych warunków;

6.9. KLASA EKSPOZYCJI ELEMENTÓW ŻELBETOWYCH

- Elementy konstrukcji kondygnacji podziemnej sklasyfikowano w klasie ekspozycji XC1;
- Elementy konstrukcji nadziemnej sklasyfikowano w klasie ekspozycji X0;

6.10. OTULENIE ZBROJENIA

- Fundamenty – 50mm spód, 40mm góra i boki;
- Słupy – 35mm;
- Ściany – 30mm;
- Podciągi i żebra – 40mm i 30mm;
- Płyty stropowe – 30mm;

7. WYMAGANIA W ZAKRESIE ODPORNOŚCI OGNIOWEJ.

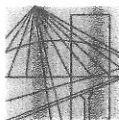
Zabezpieczenia p.poż elementów wg opisu architektury.

8. UWAGI OGÓLNE

- Wszelkie prace budowlane przy wykonywaniu obiektu należy wykonać zgodnie z niniejszym projektem, normami i normatywami PN, wiedzą techniczną, pod właściwym kierownictwem osoby uprawnionej oraz z zachowaniem przepisów BHP (stosować odzież ochronną, zabezpieczenia montażowe i zapewniające stateczność wznoszonym konstrukcjom).
- Wszystkie roboty należy wykonać zgodnie z „Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych” tom I, wydanymi przez Instytut Techniki Budowlanej Ministerstwa Gospodarki Przestrzennej i Budownictwa
- Wszystkie zastosowane materiały i urządzenia winny mieć obowiązujące atesty, świadectwa dopuszczenia w zakresie wymagań ppoż., sanitarno-higienicznych, bhp.
- W przypadku stwierdzenia występowania warunków odmiennych od założonych w dokumentacji należy powiadomić projektanta w celu podania aktualnego rozwiązania;
- Wszelkie niejasności dotyczące niniejszego projektu oraz ewentualne zmiany zastosowanych rozwiązań należy bezwzględnie, na bieżąco, w ramach nadzoru autorskiego konsultować i uzgodnić z jednostką projektową i upoważnionymi przez nią projektantami;
- Nie dopuszcza się wprowadzania zmian do projektu bez zgody autorów niniejszego opracowania. Wszystkie zmiany muszą uzyskać pisemną zgodę autorów;
- Roboty ziemne i fundamentowe można wykonywać tylko i wyłącznie pod nadzorem uprawnionego geologa;
- Pełne obliczenia statyczne znajdują się w archiwum jednostki projektowej;
- Roboty budowlane winny być wykonywane przez wyspecjalizowane firmy, pod nadzorem osób uprawnionych;
- Niniejszy projekt konstrukcji należy rozpatrywać łącznie z pełnobrańзовymi projektami: architektonicznym, projektami instalacji oraz opiniami odpowiednich rzeczoznawców.
- W przypadku pytań proszę o kontakt 509 717 525 lub cadmar.biuro@o2.pl

Opracował:
mgr inż. Marek Turek

9. KOPIE UPRAWNIEN I ZAŚWIADCZEŃ



WIELKOPOLSKA
OKRĘGOWA
IZBA
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

sygn. akt WOIB-OKK-KP-0054-31/2007

Poznań, dnia 25 czerwca 2007 r.

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (Dz.U. z 2001 r. Nr 5 poz. 42, z późn. zm.) i art. 12 ust. 1 pkt 1, art. 12 ust. 3 i 4, art. 13 ust. 1 pkt 1, oraz ust. 4, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz. U. z 2006 r. Nr 156 poz. 1118) oraz § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. Nr 83 poz. 578)

decyzją Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej WOIB
otrzymuje

Pan
Marek Tomasz Turek
magister inżynier
kierunek: Budownictwo
urodzony dnia 05 lutego 1972 r. w Wałczu

UPRAWNIENIA BUDOWLANE
nr ewidencyjny **WKP/0049/POOK/07**

do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

UZASADNIENIE

W związku z uwzględnieniem w całości żądania strony, na podstawie art. 107 § 4 K.p.a. odstępuje się od uzasadnienia decyzji. Zakres nadanych uprawnień budowlanych wskazano na odwrocie decyzji.

Pouczenie

1. Podstawą do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie stanowi wpis do centralnego rejestru Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego oraz na wpis na listę członków właściwej izby samorządu zawodowego.
2. Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Poznaniu w terminie 14 dni od daty jej doręczenia.



Skład orzekający
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

Przewodniczący – dr inż. Daniel Pawlicki:

Członek Komisji – dr inż. Andrzej Barczyński:

Członek Komisji – mgr inż. Szczepan Mikurenda:

Na podstawie art.12 ust.1 pkt 1 i 5 ustawy Prawo budowlane Pan Marek Tomasz Turek jest upoważniony w specjalności konstrukcyjno-budowlanej do:

- projektowania, sprawdzania projektów budowlanych w specjalności objętej niniejszymi uprawnieniami i sprawowania nadzoru autorskiego,
- sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych **bez ograniczeń.**

Zgodnie z § 17 ust.1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie niniejsze uprawnienia upoważniają do sporządzania projektu architektoniczno-budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu.

Na podstawie § 15 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie, uprawnienia budowlane do projektowania w odpowiedniej specjalności uprawniają do sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu w zakresie danej specjalności.

Niniejsze uprawnienia nie obejmują obiektów i robót budowlanych wyszczególnionych w § 18, § 19, § 20, § 21 i § 22 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r.

PRZEWODNICZĄCY
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej
Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa


dr inż. Daniel Pawlicki

Otrzymują:

1. Pan Marek Tomasz Turek
64-920 Piła ul. Roosevelta 26/17
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor Nadzoru
Budowlanego
4. a/a



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

WKP-B15-KGW-F21 *

Pan Marek Tomasz Turek o numerze ewidencyjnym WKP/BO/0400/07

adres zamieszkania ul. Książęca 20/2, 64-920 Piła

jest członkiem Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2020-09-30.

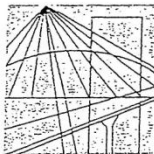
Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2019-09-12 roku przez:

Jerzy Stroński, Przewodniczący Rady Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

(Zgodnie art. 5 ust 2 ustawy z dnia 18 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 130 poz. 1450) dane w postaci elektronicznej opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu są równoważne pod względem skutków prawnych dokumentom opatrzonym podpisami własnoręcznymi.)

* 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.

Podpis jest prawdziwy



WIELKOPOLSKA
OKRĘGOWA
IZBA
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

sygn. akt WOIBB-OKK-KP-0054-102/2007

Poznań, dnia 25 czerwca 2007 r.

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (Dz. U. z 2001 r. Nr 5 poz. 42, z późn. zm.) i art. 12 ust. 1 pkt 1, art. 12 ust. 3 i 4, art. 13 ust. 1 pkt 1, oraz ust. 4, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz. U. z 2006 r. Nr 156 poz. 1118 z późn. zm.) oraz § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 18 maja 2005 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. Nr 96 poz. 817) w związku z art. 5 ustawy Prawo budowlane z dnia 28 lipca 2005 r. o zmianie ustawy Prawo budowlane oraz o zmianie niektórych innych ustaw (Dz. U. Nr 163 poz. 1364)

decyzją Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej WOIBB
otrzymuje

Pan
Piotr Krystek
inżynier

kierunek: Budownictwo
urodzony dnia 12 sierpnia 1970 r. w Pile

UPRAWNIENIA BUDOWLANE
nr ewidencyjny **WKP/0044/POOK/07**

do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

UZASADNIENIE

W związku z uwzględnieniem w całości żądania strony, na podstawie art. 107 § 4 K.p.a. odstępuje się od uzasadnienia decyzji. Zakres nadanych uprawnień budowlanych wskazano na odwrocie decyzji.

Pouczenie

1. Podstawą do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie stanowi wpis do centralnego rejestru Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego oraz na wpis na listę członków właściwej izby samorządu zawodowego.
2. Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Poznaniu w terminie 14 dni od daty jej doręczenia.



Skład orzekający
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

Przewodniczący – dr inż. Daniel Pawlicki:

Członek Komisji – dr inż. Andrzej Barczyński:

Członek Komisji – mgr inż. Szczepan Mikurenda:

Na podstawie art.12 ust.1 pkt 1 i 5 ustawy Prawo budowlane Pan Piotr Krystek jest upoważniony w specjalności konstrukcyjno-budowlanej do:

- projektowania, sprawdzania projektów budowlanych w specjalności objętej niniejszymi uprawnieniami i sprawowania nadzoru autorskiego,
- sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych

bez ograniczeń.

Zgodnie z § 17 ust.1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 18 maja 2005 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie niniejsze uprawnienia upoważniają do sporządzania projektu architektoniczno-budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu

Na podstawie § 3 ust. 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 18 maja 2005 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie, uprawnienia do projektowania bez ograniczeń stanowią podstawę do sporządzania projektów zagospodarowania działki i terenu w w/w specjalności.

Niniejsze uprawnienia nie obejmują obiektów i robót budowlanych wyszczególnionych w § 18, § 19, § 20, § 21 i § 22 rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 18 maja 2005 r.

PRZEWODNICZĄCY
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej
Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa



dr inż. Daniel Pawlowski

Otrzymują:

1. Pan Piotr Krystek
64-920 Piła ul. Żeromskiego 1A/7
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor Nadzoru
Budowlanego
4. a/a



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

WKP-FRB-J3Q-B8Y *

Pan Piotr Krystek o numerze ewidencyjnym WKP/BO/0517/07
adres zamieszkania ul. Żeromskiego 1 A/7, 64-920 Piła
jest członkiem Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2020-10-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2019-10-15 roku przez:

Jerzy Stroński, Przewodniczący Rady Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

(Zgodnie art. 5 ust 2 ustawy z dnia 18 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 130 poz. 1450) dane w postaci
elektronicznej opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu są
równoważne pod względem skutków prawnych dokumentom opatrzonym podpisami własnoręcznymi.)

* 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.

Podpis jest prawnym
dokumentem elektronicznym
zgodnie z art. 71a ustawy
z dnia 18 września 2001 r.
o podpisie elektronicznym
(Dz. U. 2001 Nr 130 poz. 1450)