



BIURO STUDIÓW I PROJEKTÓW BUDOWNICTWA WODNEGO  Sp. z o.o. 60-783 Poznań, ul. Grunwaldzka 21 tel./fax (61) 866-58-32, 866-03-39		NR UMOWY	271.8.1.2020
		NR ARCHIW.	3416/21
		DATA	09.2021
		STADIUM	PB
		NR EGZ.	4.
TOM 3 PROJEKT TECHNICZNY			
ZADANIE	Budowa urządzeń piętrzących zbiornika retencyjnego Leśnictwo Skoroszów oddział 293c		
NAZWA ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO	<i>Odbudowa budowli utrzymującej stały poziom wody w zbiorniku śródlęśnym (budowli spustowej)</i>		
ADRES OBIEKTU BUDOWLANEGO	woj. dolnośląskie, powiat milicki, gmina Milicz jednostka ewidencyjna: 021303_3_5 Milicz obręb: 021303_5_0011, Postolin działka: 403/293		
KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO	XXVII		
ELEMENT	<i>I. Projekt techniczny – część opisowa</i> <i>II. Projekt techniczny – załączniki</i> <i>III. Projekt techniczny – część rysunkowa</i>		
NAZWA I ADRES INWESTORA	Państwowe Gospodarstwo Leśne, Lasy Państwowe Nadleśnictwo Milicz, ul. Trzebnicka 18, 56-300 Milicz		
Zakres opracowania	Funkcja	Imię i nazwisko Specjalność i nr uprawnień budowlanych	Podpis
Hydrotechnika	PROJEKTANT	dr inż. Tomasz Alankiewicz upr. bud.: WKP/0252/ZOOK/10 specjalność: konstrukcyjno-budowlana	
	ASYSTENT PROJEKTANTA	mgr inż. Tomasz Ficner	
	SPRAWDZAJĄCY	mgr inż. Jacek Kalbarczyk upr. 183/78/Pw specjalność: konstrukcyjno-inżynierska	

Projekt techniczny

Zawartość opracowania

I. PROJEKT TECHNICZNY – CZĘŚĆ OPISOWA	3
1. OKREŚLENIE PRZEDMIOTU ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO	3
2. ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNE OBIEKTU BUDOWLANEGO.....	3
2.1. Charakterystyka obiektu.....	3
2.1.1. Odbudowa przyczółku wlotowego budowli spustowej.....	3
2.1.2. Odbudowa umocnień przyczółku wylotowego budowli spustowej	4
2.3. Założenia konstrukcyjne.....	4
2.3.1. Posadowienie konstrukcji.....	4
2.3.2. Schemat obliczeniowy.....	4
2.3.3. Wyniki obliczeń	5
3. WARUNKI GEOTECHNICZNE BUDOWLI	6
3.1. Kategoria geotechniczna	6
3.2. Warunki gruntowe.....	6
3.3. Warunki wodne	6
4. WARUNKI OCHRONY PRZECIWPOŻAROWEJ	7
II. PROJEKT TECHNICZNY - ZAŁĄCZNIKI	8
1. Oświadczenie projektanta i sprawdzającego o sporządzeniu projektu budowlano-wykonawczego zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.....	8
2. Decyzja o stwierdzeniu przygotowania zawodowego do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie, projektanta.....	9
3. Decyzja o stwierdzeniu przygotowania zawodowego do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie, sprawdzającego.....	11
4. Zaświadczenie o wpisie na listę członków Okręgowej Izby Inżynierów projektanta.....	13
5. Zaświadczenie o wpisie na listę członków Okręgowej Izby Inżynierów sprawdzającego.....	14
III. PROJEKT TECHNICZNY – CZĘŚĆ RYSUNKOWA	15
1. Budowla spustowa – przyczółek wlotowy; 1:50	15
2. Budowla wylotowa – przyczółek wylotowy; 1:50, 1:200	16
3. Budowla spustowa: przyczółek wlotowy, umocnienia przyczółku wylotowego – rozbiórka; 1:100/200, 1:200	17

I. PROJEKT TECHNICZNY – CZĘŚĆ OPISOWA

1. OKREŚLENIE PRZEDMIOTU ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO

Przedmiotem przedsięwzięcia jest odbudowa budowli utrzymującej stały poziom wody w zbiorniku śródleśnym (budowli spustowej).

Przedmiotowe przedsięwzięcie będzie realizowana w ramach zadania: *Budowa urządzeń piętrzących zbiornika retencyjnego Leśnictwo Skoroszów oddział 293c*. Przedsięwzięcie będzie współfinansowane z Europejskiego Funduszu Rozwoju Regionalnego w ramach Programu Infrastruktura i Środowisko 2014÷2020. Planowane przedsięwzięcie będzie służyć zwiększeniu małej retencji śródleśnej oraz celom właściwej gospodarki leśnej.

Zakres przedsięwzięcia będzie obejmował odbudowę budowli spustowej zbiornika leśnego – polegającą na rozbiórce i odbudowie przyczółku wlotowego budowli oraz odbudowę umocnienia stanowiska dolnego przyczółku wylotowego.

Głównym celem przedsięwzięcia jest odtworzenie zdolności retencyjnej istniejącego śródleśnego zbiornika retencyjnego znajdującego się w Leśnictwie Skoroszów oddział 293c. Obecnie z powodu uszkodzeń istniejącej budowli spustowej nie jest możliwe utrzymanie zwierciadła wody na ustalonym w obowiązującym pozwoleniu wodnoprawnym poziomie.

2. ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNE OBIEKTU BUDOWLANEGO

2.1. Charakterystyka obiektu

2.1.1. Odbudowa przyczółku wlotowego budowli spustowej

W czasie wieloletniej eksploatacji przyczółek wlotowy budowli spustowej uległ zniszczeniu. W związku z powyższym planuje się jego rozbiórkę i odbudowę.

Parametry przyczółku wlotowego:

– rzędna góry	– 127,68 m n.p.m.
– rzędna dna (wlotu do rurociągu przepustu)	– 125,18 m n.p.m.
– wysokość budowli	– 2,50 m
– szerokość skrzydełka lewego/prawego	– 4,90/5,50 m
– grubość budowli	– 0,40 m
– wymiary komory wlotowej	– 1,10x1,10 m

Komora wlotowa przyczółku wyposażona jest w dwie prowadnice do zamknąć – szandorów. Prowadnice szandorów będą stanowiły dwie pary ceowników 65.

Przewiduje się rozbiórkę i odbudowę przyczółku od parametrów podanych powyżej. Materiał z rozbiórki (gruz) zostanie unieszkodliwiony na składowisku odpadów. Z uwagi na zachowanie warunków środowiskowych prace będą odbywały się przy częściowo spuszczonej wodzie ze zbiornika w otoczeniu grodzy z piasku uszczelnionej folią PVC. Przyczółek wlotowy zostanie wykonany, jako budowla monolityczna ze skrzydełkami o rozszerzonym fundamencie w kształcie litery „L”. Odbudowywany przyczółek wlotowy należy wykonać z betonu konstrukcyjnego C30/37 XF3 zbrojonej stalą BSt500S na warstwie podbetonu C12/15 i zagęszczonej podsypce piaskowej.

Istniejąca drewniana bariera ochronna przyczółku wlotowego zostanie rozebrana odbudowana, jako nowa wykonana ze słupów oraz półokrągłaków drewnianych.

Dodatkowo przy wlocie wody do komory budowli planuje się wykonanie umocnienia w postaci narzutu kamiennego na betonie, ograniczonego palisadą z kołków drewnianych Ø10 cm i długości kołka $L=1,20$ m. Narzut zostanie wykonany na długości 1,00 m przed komorą wlotową i na szerokości 3,20 m.

2.1.2. Odbudowa umocnień przyczółku wylotowego budowli spustowej

Przewiduje się wykonanie odbudowy umocnienia stanowiska dolnego budowli spustowej – przyczółku wylotowego. Istniejący narzut kamienny w bezpośrednim sąsiedztwie przyczółku wylotowego zostanie zdemontowany, ponownie ułożony i uzupełniony likwidując powstałe na przestrzeni lat uszczerbki i zapadliska. Uszkodzona (wyłamana, zbutwiała) palisada z kołków drewnianych ograniczająca umocnienia stanowiska dolnego zostanie zastąpiona nową. Narzut kamienny na betonie zostanie ułożony jako seria kaskad o całkowitej długości 4,90 m i maksymalnej wysokości progu kaskady równej 30 cm. Każdy stopień kaskady zostanie ubezpieczony palisadą z kołków drewnianych Ø10 cm i długości kołka $L=1,20$ m. Nie przewiduje się regulacji przedmiotowego odcinka rowu.

Istniejąca drewniana bariera ochronna przyczółku wylotowego zostanie rozebrana odbudowana, jako nowa (drewniana).

2.3. Założenia konstrukcyjne

Założenia materiałowe konstrukcji budowli:

- beton konstrukcyjny – C30/37 XF3,
- beton chudy – C12/15,
- stal – BSt500S, otulina 5 cm.

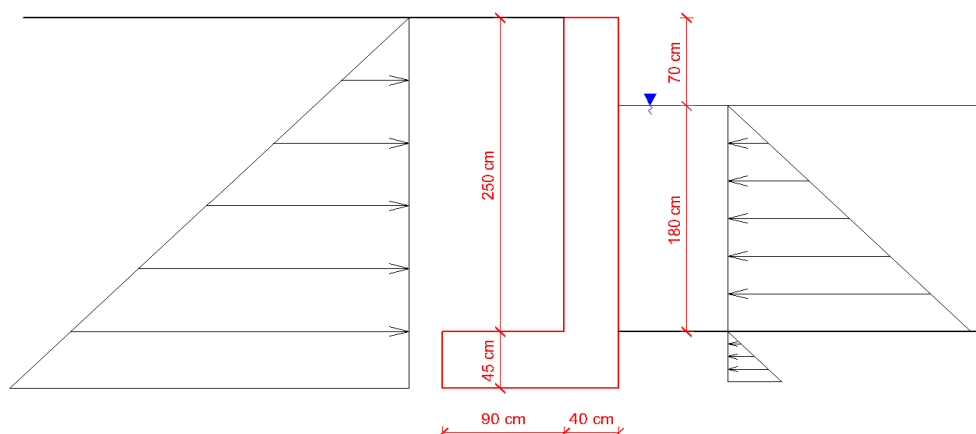
2.3.1. Posadowienie konstrukcji

Przedmiotowy przyczółek wlotowy budowli spustowej będzie wykonany, jako konstrukcja monolityczna, żelbetowa. Pod budowlą należy wykonać warstwę chudego betonu C12/15 o grubości 10 cm na warstwie podsypki piaskowej o grubości 30 cm, zagęszczonej warstwami do $I_d \geq 0,60$. Bezpośrednio pod podsypką piaskową znajduje się warstwa $G\pi z//Ps$ o grubości 30 cm i „naturalnym” stopniu plastyczności $I_L=0,30$, warstwę tę należy zagęścić przed wykonaniem podsypki. Poniżej w podłożu występuje warstwa gruntów nośnych, Ps o „naturalnym” stopniu zagęszczenia $I_d=0,48$. Budowla będzie zasypana gruntem rodzimym.

2.3.2. Schemat obliczeniowy

Przeprowadzono obliczenia stateczności skrzydełek przyczółku wlotowego budowli spustowej zbiornika. Obliczenia wykonano za pomocą programu *Konstruktor 5.6*. Obliczenia wykonywano na metr bieżący ścianki.

Jako schemat obliczeniowy przyjęto ścianę oporową wykonaną z żelbetu o wymiarach podanych w ryc. 1, obciążonej parciem gruntu od strony odpowietrznej budowli oraz parciem wody i gruntu od strony odwodnej. Do obliczeń nośności gruntu przyjęto następujący układ gruntu pod budowlą: piasek gruby średni (podsypka) – 30 cm, glina pylasta zwięzła (warstwa „naturalna”) – 30 cm oraz piasek średni (warstwa „naturalna”) – 50 cm. Parametry geotechniczne gruntów zestawiono w tabeli 1.



Ryc.1 – Wymiary obliczeniowe budowli wraz ze schematem obciążeń.

Tabela 1 – Zestawienie parametrów geotechnicznych gruntów i zasypki pod przyczółkiem.

Warstwa	Nazwa gruntu	Miąższość	ρ [t/m ³]	ϕ_u [°]	C_u [kPa]
1	Piasek gruby, piasek średni	0.30	2.05	33.62	0.00
2	Grunt spoisty typu C	0.30	2.00	14.00	15.00
3	Piasek gruby, piasek średni	0.50	2.00	32.87	0.00

2.3.3. Wyniki obliczeń

1. Sprawdzenie stanu granicznego nośności gruntu:

Nośność gruntu bezpośrednio pod płytą fundamentową.

$$G = 93,53 \text{ kN} \leq m * Q_{nf} = 0,81 * 184,22 = 149,22 \text{ kN} \text{ – Warynek nośności spełniony}$$

Nośność na stropie warstwy 2:

$$G = 106,51 \text{ kN} \leq m * Q_{nf} = 0,81 * 136,55 = 110,61 \text{ kN} \text{ – Warynek nośności spełniony}$$

Nośność na stropie warstwy 3:

$$G = 116,68 \text{ kN} \leq m * Q_{nf} = 0,81 * 372,16 = 301,45 \text{ kN} \text{ – Warynek nośności spełniony}$$

2. Sprawdzenie stateczności na obrót:

$$M_{or} = 17,42 \frac{\text{kNm}}{\text{m}} \leq m_o * M_{ur} = 0,90 * 53,14 = 47,83 \frac{\text{kNm}}{\text{m}} \text{ – Warynek stateczności spełniony}$$

3. Sprawdzenie na przesuw:

Obliczenie stateczności z uwzględnieniem współczynnika tarcia gruntu pod podstawą fundamentu:

$$Q_{tr} = 18,89 \frac{\text{kN}}{\text{m}} \leq m * Q_{tf1} = 0,95 * 38,26 = 36,35 \frac{\text{kN}}{\text{m}} \text{ – Warynek stateczności spełniony}$$

Obliczenie stateczności z uwzględnieniem kąta tarcia wewnętrznego gruntu pod podstawą fundamentu:

$$Q_{tr} = 18,89 \text{ kN/m} \leq m * Q_{tf2} = 0,95 * 44,64 = 42,41 \text{ kN/m} \text{ – Warynek stateczności spełniony}$$

Na stropie warstwy 2:

$$Q_{tr} = 18,89 \text{ kN/m} \leq m * Q_{tf} = 0,95 * 40,18 = 38,17 \text{ kN/m} \text{ – Warynek stateczności spełniony}$$

Na stropie warstwy 3:

$$Q_{tr} = 18,89 \text{ kN/m} \leq m * Q_{tf} = 0,95 * 54,20 = 51,49 \text{ kN/m} \text{ – Warynek stateczności spełniony}$$

3. WARUNKI GEOTECHNICZNE BUDOWLI

3.1. Kategoria geotechniczna

Zgodnie z obowiązującym Rozporządzeniem Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012 r. w sprawie *ustalania geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych* [15], przedmiotowe obiekty zostały zaliczony do pierwszej kategorii geotechnicznej. Warunki gruntowe budujące podłoże budowlane projektowanych obiektów, po rozpoznaniu otworami badawczymi, przynależą do prostych warunków gruntowych.

3.2. Warunki gruntowe

W podłożu gruntowym, na podstawie wyników przeprowadzonych badań geotechnicznych, stwierdzono, że w badanym podłożu pod przypowierzchniową warstwą nasypu niebudowlanego oraz nasypu budowlanego występują:

- czwartorzędowe, plejstocénskie grunty rodzime, niespoiste w postaci: piasków drobnych oraz piasków średnich.

Warunki geotechniczne ustalono na podstawie wyników badań terenowych, a parametry filtracyjne i mechaniczne gruntów określono o własne doświadczenie i zależności regionalne oraz na podstawie norm PN-B-04452, PN-81/B-03020, PN-EN 1997-2:2007 Eurokod 7, część 2.

Górną, przypowierzchniową warstwę podłoża gruntowego stanowi nasyp niebudowlany złożony z piasku drobnego próchniczego i Namułu, jego miąższość wynosi 1,4 m. Poniżej zalega nasyp budowlany złożony z gliny pylastej zwięzłej, przedział głębokości, w jakiej występuje nasyp budowlany to od 1,4 m p.p.t. do 3,5 m p.p.t. i stanowi nieprzepuszczalne jądro zapory zbiornika retencyjnego.

Grunty rodzime, mineralne, występujące w podłożu ujęto w jedną grupę genetyczną, w ramach, której, na podstawie makroskopowych badań gruntów wydzielono jedną warstwę geotechniczną o zbliżonych wartościach parametrów mechanicznych, co zestawiono w tabeli 2.

Tabela 2

Nr warstwy geotechnicznej	Symbol gruntu	Domieszki/Przewarstwienia	Parametry stanu gruntu		Parametry wytrzymałości na ścinanie		Parametry odkształceniowe
			I_D	I_L	φ [°]	c_u [kPa]	M_0 [Mpa]
I	Ps	-	0,48	-	32,9	-	91,4

3.3. Warunki wodne

Omawiane rodzime podłoże gruntowe zbudowane jest z osadów dobrze przepuszczalnych.

Grunty dobrze przepuszczalne: piaski średnie; $k \approx 25$ [m/d]

W omawianym podłożu w trakcie badań terenowych przeprowadzonych dnia 26.06.2021r. nawiercono zwierciadło wód podziemnych o charakterze swobodnym na głębokości 0,9 m p.p.t. Badania wykonano w okresie średnich stanów wód, według najbliższego wodowskazu - ŁĄKI (151170040) - na odcinku rzeki Baryczy.

4. WARUNKI OCHRONY PRZECIWPOŻAROWEJ

Projektowane obiekty i roboty budowlane nie wymagają uzgodnienia z Państwową Strażą Pożarną zgodnie z §3 Rozporządzenia Ministra Spraw Wewnętrznych i Administracji z dnia 2 grudnia 2015 r. w *sprawie uzgadniania projektu budowlanego pod względem ochrony przeciwpożarowej* w związku, z czym, warunków ochrony przeciwpożarowej nie określa się.

II. PROJEKT TECHNICZNY - ZAŁĄCZNIKI

Oświadczenie

Stosownie do art. 34 ust. 3d pkt 3 Prawa budowlanego – ustawa z dnia 7 lipca 1994 r. z późniejszymi zmianami, projektant i sprawdzający oświadczają, że projekt budowlany dla przedsięwzięcia:

***Budowa urządzeń piętrzących zbiornika retencyjnego
Leśnictwo Skoroszów oddział 293c***

jest sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami i zasadami wiedzy technicznej oraz jest kompletny z punktu widzenia celu, któremu ma służyć

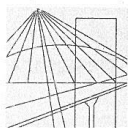
Projektant

dr inż. Tomasz Alankiewicz
upr. nr: WKP/0252/ZOOK/10
specjalność: konstrukcyjno-budowlana

Sprawdzający

mgr inż. Jacek Kalbarczyk
upr. nr: 183/78/Pw
specjalność: konstrukcyjno-inżynierska

Poznań, wrzesień 2021 r.



WIELKOPOLSKA
OKRĘGOWA
IZBA
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

sygn. akt WOIB-OKK-KP-0054-340/2010

Poznań, dnia 21 grudnia 2010 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. 2 i 3 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

Tomasz Paweł Alankiewicz

magister inżynier

kierunek: Inżynieria Środowiska

urodzony dnia 14 września 1971 r. w Poznaniu

UPRAWNIENIA BUDOWLANE nr ewidencyjny WKP/0252/ZOOK/10

do projektowania w zakresie ograniczonym
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 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 Tomasz Paweł Alankiewicz jest upoważniony w specjalności konstrukcyjno-budowlanej do:

- projektowania i sprawowania nadzoru autorskiego,
- sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych

w zakresie ograniczonym.

Zgodnie z § 17 ust.2 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie niniejsze uprawnienia upoważniają do projektowania obiektu budowlanego o kubaturze do 1000 m³ oraz:

- 1) o wysokości do 12 m nad poziomem terenu, do 3 kondygnacji nadziemnych i o wysokości kondygnacji do 4,8 m;
- 2) posadowionego na głębokości do 3 m poniżej poziomu terenu, bezpośrednio na stabilnym gruncie nośnym;
- 3) przy rozpiętości elementów konstrukcyjnych do 6 m i wysięgu wsporników do 2 m;
- 4) niezawierającego elementów wstępnie sprężanych na budowie;
- 5) niewymagającego uwzględnienia wpływu eksploatacji górniczej.

W/w ograniczenia zgodnie z § 17 ust.3 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. nie dotyczą obiektów budowlanych gospodarki wodnej i melioracji wodnych.

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

PRZEWODNICZĄCY
Okręgowa Komisja Kwalifikacyjnej
Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa


dr inż. Daniel Pawlicki

Otrzymują:

1. Pan Tomasz Paweł Alankiewicz
60-688 Poznań, ul. Os. J.III Sobieskiego 23/5
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor Nadzoru
Budowlanego
4. a/a

URZĄD WOJEWODZKI
W POZNANIU
Wydział
Gospodarki Przestrzennej
i Ochrony Środowiska

Poznań, dnia 28.04. 1978 r.

(pieczęć)

Nr 183/78/Pw

**DECYZJA O STWIERDZENIU PRZYGOTOWANIA ZAWODOWEGO
do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie**

Na podstawie § 4 ust.2, § 7 i § 13 ust. 1 pkt 3 lit. d

rozporządzenia Ministra Gospodarki Terenowej i Ochrony Środowiska z dnia 20 lutego 1975 r.
w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U. Nr 8, poz. 46) stwierdza się, że

Obywatel (ka) **Jacek K A L B A R C Z Y K**
(imię i nazwisko)

magister inżynier budownictwa wodnego

(tytuł naukowy — zawodowy)

urodzony (a) dnia 21.10. 50 r. w **Zdunach Kościelnych**

posiada przygotowanie zawodowe upoważniające do wykonywania samodzielnej funkcji

projektanta

(rodzaj funkcji)

w specjalności **konstrukcyjno — inżynierskiej**
(rodzaj specjalności techniczno-budowlanej)

w zakresie **budowli hydrotechnicznych**

(specjalizacja zawodowa)

MA-BUA/14
CWD MA-BUA-14 zam. 10087-Kw-W-76 WDA zam. 218-K1 50.000 piśm. 71g

Obywatel (ka) Jacek Kalbarczyk jest upoważniony (a) do:
(imię i nazwisko)

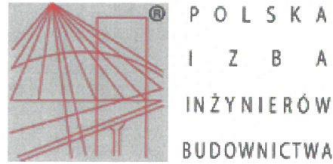
- 1/ sporządzanie projektów budowli hydrotechnicznych, ujęć wód oraz basenów wodnych i zbiorników wodnych przemysłowych,
- 2/ w zakresie budowli nie będących budynkami w budownictwie osób fizycznych - do kierowania, nadzorowania i kontrolowania budowy, kierowania i kontrolowania wytwarzania konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz oceniania i badania stanu technicznego budowli. - - - - -



Starosta Województwa
Wiceprezydent Wydziału
[Signature]
dr inż. Edmund Giszewski



(podpis + pieczęć)



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

WKP-TRG-4UM-G7J *

Pan Tomasz Alankiewicz o numerze ewidencyjnym WKP/BO/0204/11
adres zamieszkania os. J.III.Sobieskiego 23/5, 60-688 Poznań
jest członkiem Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2021-07-01 do 2021-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2021-06-29 roku przez:

Włodzimierz Draber, Zastępca Przewodniczącego 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.





Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

WKP-GZ8-NEG-IVP *

Pan Jacek Kalbarczyk o numerze ewidencyjnym WKP/WM/1916/01
adres zamieszkania ul. Lazurowa 14/48, 60-655 Poznań
jest członkiem Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2021-01-01 do 2021-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2020-12-11 roku przez:

Włodzimierz Draber, Zastępca Przewodniczącego 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
Data: 2020.12.11 10:00:00
Lubuska Izba Inżynierów Budownictwa