



## Projekt wykonawczy

inwestycja

### Budowa gminnego przedszkola w Grabówce

TEREN INWESTYCJI			ADRES INWESTYCJI			KATEGORIA
Numer działki	arkusz mapy	obręb	miejsowość	ulica	numer	IX
104 i 105/1	9	3-Grabówka	Supraśl	Leszczynowa	-	

inwestor

#### Gmina Supraśl

reprezentowana przez burmistrza Radosława Dobrowolskiego  
ul. J. Piłsudskiego 58, 16-030 Supraśl

projektant

#### PIOTR JAŃSKI

Racławicka 79/3 53-146 Wrocław tel. 515 319 329 [piotr.janski@op.pl](mailto:piotr.janski@op.pl)

zespół projektowy

SPECJALNOŚĆ	PROJEKTANT	SPRAWDZAJĄCY	OPRACOWAŁ:
KONSTRUKCJA	inż. Anna Grzęda Upewnienia UAN 7342-2/94	inż. Bronisław Piórkowski Upewnienia UAN 7342-98-94	mgr inż. Andrzej Cempel Upewnienia BN 10.9.24/83

zakres opracowania

BRANŻA	STADIUM	NR ZBIORCZY	NR EGZEMPLARZA
KONSTRUKCYJNA	PW	SUP LESZ-15/12/2015	5

miejsce i data sporządzenia projektu: **Wrocław 12.2015**

**Spis treści**

<b>OPIS TECHNICZNY .....</b>	<b>3</b>
<b>OŚWIADCZENIE PROJEKTANTA.....</b>	<b>8</b>
<b>UPRAWNIENIA I IZBY .....</b>	<b>9</b>
<b>CZĘŚĆ RYSUNKOWA.....</b>	<b>13</b>

## OPIS TECHNICZNY

### 1. Ogólne założenia konstrukcyjne.

#### 1.1. Fundamentowanie:

Ze względu na dobre warunki gruntowe, oraz konieczność uzyskania wysokich parametrów energetycznych zaprojektowano płytę fundamentową żelbetową ułożoną na zagęszczonej podsypce i warstwie izolacji przeciwwodnej i cieplnej. Płyta zbrojona typowymi siatkami zbrojeniowymi z prętów  $\varnothing 12$  o oczkach  $12 \times 12 \text{ cm}$  ze zbrojeniem obwodowym i wzmocnieniami w miejscu kumulacji obciążeń. Beton C25/30, stal AIIIIN i AII.

#### 1.2. Konstrukcje ścienne

Ze względu na właściwe parametry wytrzymałościowe, pożarowe i akustyczne zaprojektowano ściany murowane z cegły silikatowej o szerokości 24 cm. W stosunku do wysokości zaprojektowanych otworów okiennych i drzwiowych bez przeróbek pasuje cegła Silka, aczkolwiek można zastosować wyrób równoważny. Nadproża nad oknami i drzwiami zaprojektowano z beleczek z betonu sprężonego o przekroju  $12 \times 12 \text{ cm}$ , które bez przerw sklepią otwory okienne i drzwiowe. W celu uzyskania dokładności wykonywania murów sugeruje się zastosowanie zaprawy cienkowarstwowej dostarczanej przez producenta silikatu.

#### 1.3. Konstrukcje żelbetowe, monolityczne

Przekrycia o znacznej rozpiętości – np. nad drzwiami wejściowymi, oknami z sal zabaw, przeszkleniami na patio i do sali-świetlicy zaprojektowano z żelbetu monolitycznego. Wszystkie te elementy mają szerokość 24 cm.

Stropy o niewielkiej rozpiętości zaprojektowano jako płyty stropowe żelbetowe o wysokości 12 cm. Wieńce stropowe monolityczne, żelbetowe ułożono pod płytami stropowymi.

#### 1.4. Konstrukcje sprężone prefabrykowane

Stropy o znacznych rozpiętościach zaprojektowano z płyt sprężonych kanałowych strunobetonowych. W doborze stropu posłużono się instrukcjami i katalogami płyt typu Spiroll, jednak Wykonawca może zastosować rozwiązanie równoważne, pod warunkiem przedstawienia projektu warsztatowego przygotowanego przez innego producenta. Dla właściwego doboru elementów należy zastosować zamieszczone poniżej zestawienie obciążeń które przewiduje: charakterystyczne obciążenie długotrwałe powyżej ciężaru własnego stropu -  $Q_d = 2,63 \text{ kN/m}^2$  (lokalne wyższe obciążenia od ścianek świetlików lub wymianów) oraz obciążenie krótkotrwałe  $Q_k = 1,28 \text{ kN/m}^2$ . Stropy układać na wieńcach żelbetowych o długości oparcia min. 9cm wg rysunków szczegółowych.

#### 1.5. Zestawienie obciążeń:

lp	przegroda	warstwa	Grubość w cm	Q
1	dach	Substrat roślinny	15	Razem warstwy na stropie – $3,84 \text{ kN/m}^2$
		Warstwa drenująco-filtrująca	3	
		Izolacja wodochronna	0,5	
		Izolacja termiczna - płyty poliuretanowe $\lambda = 0.025 \text{ W/(m}^{\circ}\text{K)}$	20	
		paroizolacja	-	
		Strop żelbetowy wylewany lub kanałowy	Wg prj. konstr.	$2,63 \text{ kN/m}^2$
		<b>razem</b>	<b>50 - 64</b>	<b><math>\Sigma Q = 6,47</math></b>

				kN/m <sup>2</sup>
2	Dach stołówki	Żwirek płukany 15-30mm	4	Razem warstwy na stropie 1,52 kN/m <sup>2</sup>
		Izolacja wodochronna	0,5	
		Izolacja termiczna - płyty poliuretanowe lambda 0.025 W/(m*K)	20	
		paroizolacja	-	
		Strop żelbetowy kanałowy	Wg prj. konstr.	2,63 kN/m <sup>2</sup>
		razem	51	Σ Q = 4,15 kN/m <sup>2</sup>
3	Ściany zewnętrzne	Elewacja drewniana – deski modrzewiowe 22mm NRO (B-s1.d0).	2	Ściana zewnętrzna Σ Q= 5,08 kN/m <sup>2</sup> Ściana wewnętrzna Σ Q = 4,32 kN/m <sup>2</sup>
		Pustka powietrzna / podkonstrukcja drewniana	4	
		Wiatroizolacja czarna	-	
		wełna mineralna grubość 4 cm lambda 0.037 W/(m*K) i podkonstrukcja drewniana	4	
		wełna mineralna grubość 20 cm lambda 0.034 W/(m*K)	20	
		Bloczki silikatowe gr. 24 cm lambda 0.55 W/(m*K)	24	
		Tynk cementowo-wapienny grubość 1 cm		
5	Podłoga na gruncie	Warstwa wykończeniowa grubość 1cm	1	Warstwy na płycie Σ Q = 1,48 kN/m <sup>2</sup> +
		Wylewka cementowa grubość 6cm	6	
		Folia budowlana	-	
		Styropian grubość 4 cm lambda 0.38 W/(m*K)	4	
		Folia budowlana	-	Płyta podłogowa Σ Q = 5,2 kN/m <sup>2</sup>
		Posadzka betonowa/płyta fundamentowa grubość 30 cm	30	
		Izolacja styropian XPS grubość 20 cm lambda 0.033 W/(m*K)	20	
6	Ściany i dach lukarny	Pokrycie blacha na rąbek stojący gr. 0.6mm	0.6	Σ Q = 0,64 kN/m <sup>2</sup>
		Deskowanie	2	
		Podkonstrukcja/pustka powietrzna	4	
		Wiatroizolacja czarna	-	
		Izolacja termiczna wełna mineralna 8 cm lambda 0.035 W/(m*K)	8	
		Płyta OSB 22 mm	2	
		Konstrukcja/izolacja termiczna wełna mineralna 20 cm lambda 0.035 W/(m*K)	20	
		Płyta gipsowo-kartonowa 12mm	1	
Śnieg IV strefa na dachu płaskim				1,28 kN/m <sup>2</sup>
Użytkowe na podłodze				2,0 kN/m <sup>2</sup>

## 2. Opis techniczno materiałowy projektowanych elementów budynku.

### 2.1. Płyta fundamentowa

**Wykop** – wg załączonych badań geotechnicznych na terenie lokalizacji przedszkola występują nasypy niekontrolowane. Należy usunąć grunt organiczny oraz nasypy niekontrolowane, tak aby uzyskać posadowienie na warstwie Ia – glinie spoistej. Należy tak uformować wykop, aby w okolicy obrzeża płyty w strefie przemarzania nie było gruntu spoistego, wysadzi nowego. Grunt pod projektowanym fundamentem budynku do głębokości -0,7 do -1,30m p.p.t. wraz z marginesem 2...3 metry należy wymienić na nośny – żwir, pospółkę. Ponieważ jak to wynika z badania geotechnicznego warstwa słabych gruntów zalega do głębokości -0,7 do -1,3m pod poziomem terenu. Wymiana taka polega na wybraniu z wykopu nienośnego gruntu i wypełnieniu go różnoziarnistym piaskiem zagęszczanym warstwami. Stopień zagęszczenia gruntu wymienianego oraz nasypowego po wykonaniu nasypu należy oddać do sprawdzenia przez geotechnika. W obszarze wokół budynku należy wykonać warstwę nasypu w celu podniesienia poziomu posadowienia budynku do rzędnej ok. 161,5 m npm. Podniesienie poziomu posadowienia wyeliminuje efekt budowy na skarpie. Ponadto ułatwi komunikację z sąsiedniej działki eliminując znaczne spadki terenu na dojeździe i dojściu.

Wykonując inżynierskie prace ziemne należy zwrócić uwagę na możliwość wysokiego stanu wód gruntowych – należy stosować osuszanie wykopów za pomocą pompowania do rowu, oraz zabezpieczyć skarpy przed osuwaniem za pomocą stosowania geokraty stabilizowanej do podłoża za pomocą długich kołków. Stabilizacji skarp sprzyja obsianie trawą.

W warstwie podłoża należy ułożyć instalacje kanalizacyjne, wodociągowe, rurę osłonową zasilania elektrycznego oraz instalacje uziemiające według projektów branżowych. Instalacje należy sprawdzić na szczelność połączeń.

Wyrównywać podkład warstwami stosując nawadnianie, ubijarkę stopową, walec i wibrator. Sposób zagęszczenia podłoża winien być sprawdzony przez geotechnika a z badania sporządzony protokół.

**Izolacja** - na wygrabionym podłożu ułożyć folię o grubości min 0,3 mm klejoną na zakładach.

Przejścia instalacyjne należy uszczelnić kołnierzami z folii i taśmy klejącej. Styropian o podwyższonej wodoszczelności (dedykowany do izolacji fundamentów) typu FS100 lub typu XPS należy układać w dwóch warstwach po 10 cm z przesunięciem styków. Należy zwrócić uwagę na szczelność izolacji zwłaszcza w strefie obwodowej. Szalunek ścian bocznych płyty od wewnątrz okładać izolacją z XPS 100.

**Konstrukcja** - zbrojenie składa się z obwodowego wieńca z wytykami w kierunku siatek zbrojeniowych oraz koszy usztywniających pod ściany nośne. Zbrojenie dolne i górne z typowych siatek zgrzewanych z prętów  $\varnothing 12$  o oczkach 12x12cm. Otulina prętów od dołu płyty min. 5cm, od góry 2cm.

Do betonowania stosować beton C25/30 w klasie ekspozycji XC1. Beton winien być wibrowany podczas rozkładania, wierzchnia warstwa wyrównana listwą wibracyjną lub wibratorem płytowym. Po stwardnieniu betonu zatrzeć ewentualne rysy skurczowe, pielęgnować w zależności od warunków atmosferycznych do czasu osiągnięcia 80% wytrzymałości przez polewanie i okrywanie.

Przed rozpoczęciem betonowania należy uwzględnić wszystkie przepusty przez płytę fundamentową zgodnie z oznaczeniem na rzucie fundamentów oraz odpowiednio z rysunkami branży instalacyjnej.

Uwaga!!!

Przed przystąpieniem do betonowania należy umieścić w płycie zbrojenie startowe dla słupów ram żelbetowych.

**2.2. Mury parteru** – murować na podkładzie z folii budowlanej z cegły silikatowej – szerokość ściany 24 cm. Stosować bloczki drażnione o wytrzymałości 15 N/mm<sup>2</sup> stosując do spajania zaprawę specjalistyczną cienkowarstwową. Sposób wiązania elementów, wykonywanie połączeń ze ścianami działowymi zgodnie z instrukcją producenta. Można zastosować w celu przyspieszenia robót

wielkowymiarowe bloki pod warunkiem nie pogorszenia parametrów wytrzymałościowych, pożarowych i akustycznych. Nadproża wykonać z beleczek o przekroju 12\*12 cm układanych obok siebie na szerokości ściany. Nadproża zamówić wg wykazu w PW. Ściany działowe murować z bloczków o szerokości 12 cm, stosując łączniki do spajania z murami nośnymi lub zazębienia. Nie poleca się murowania ścian działowych razem z nośnymi ze względu na możliwość uszkodzeń podczas montażu stropu.

**2.3. Konstrukcje żelbetowe** – wykonywać w deskowaniach ze sklejki szalunkowej lub z użyciem specjalistycznych płyt szalunkowych wielokrotnego użycia. Wymagane jest uzyskanie gładkiej powierzchni zwłaszcza sufitów płyt stropowych.

Wieńce stropowe (typy wieńców oznaczono w PB a przekroje wieńców w PW) wykonać pod płyty stropowe jako oparcie. Z wieńców wystawić w osi ściany strzemiona typu U w celu częściowego utwardzenia stropów w wieńcu. Górna część wieńca dobetonowana po zmontowaniu płyt stropowych.

Elementy żelbetowe należy wykonać stosując beton C20/25, klasa ekspozycji XO.

Elementy wibrowane wibratorem wgłębnym, część elementów długich należy rozszafować dopiero po obciążeniu płytami stropowymi.

W stropach żelbetowych wylewanych na mokro ważne jest właściwe podparcie szalunku – sposób podparcia i płyta szalunku winny być odebrane przez IN wraz ze zbrojeniem.

**2.4. Elementy prefabrykowane** - płyty stropowe kanałowe sprężone. Należy zwrócić uwagę na właściwy transport – rozłożenie podkładek transportowych. Płyty pęknięte na wysokość należy zwrócić do producenta jako nie nadające się do wbudowania. Zaleca się montaż „z kół”, lecz jeśli to nie zostało zaplanowane to należy właściwie przygotować plac magazynowy. Pod płyty zastosować podwaliny lub płyty drogowe, ponieważ stropy są ciężkie i wznajają się w grunt a wtedy dolne płyty pękają. Lepiej płyty składować na posadzce. Układanie płyt na wieńcach z użyciem drobnoziarnistej zaprawy lub zalecanych warstw wyrównujących – elastyczne paski kauczukowe lub masa z tuby. Stosować specjalistyczne zawiesia zgodnie z instrukcją producenta.

Ewentualne dodatkowe otwory w stropach wykonać przez kanały bez naruszania strun konstrukcyjnych zgodnie z instrukcjami producenta. W okolicy świetlików zaprojektowano wymiany POK – najlepiej kupić typowe od producenta – uwaga - kilka ma nietypową długość – należy zgłosić. Pachwiny między płytami wypełnić wg instrukcji producenta. Obciążać stropy dopiero po utwardzeniu się betonu w nadlanej części wieńca.

## 2.5. Wieńce

Projektuje się wieńce żelbetowe : zewnętrzne (okalające ściany zewnętrzne) tj. Wz1, Wz1\*, Wz2, Wz3, Wz4 oraz wewnętrzne (okalające ściany wewnętrzne) Ww1, Ww2, Ww3, Ww4, odpowiednio obniżone pod oparcie płyt stropowych, oraz wieńce obwodowe usztywniające wszystkie ściany nośne w budynku. Wieńce wykonać z betonu C16/20, stal AIIIIN i AI. Przekrój i zbrojenie wieńców wg rys. konstrukcyjnego K19.

## 2.6. Strop z płyt kanałowych

Zaprojektowano strop strunobetonowy z płyt kanałowych SP 20. Strop należy zmontować zgodnie z instrukcją producenta. Strop opierać na wieńcach żelbetowych zgodnie z rysunkami konstrukcyjnymi. Minimalna głębokość oparcia na wieńcu 9cm. W miejscu świetlików i przebieg stropowych zastosowano belki podporowe POK. Belki typu POK wykonane są z blachy stalowej wygiętej na zimno w profil o przekroju w kształcie litery „L”. Dolna, pozioma półka tego profilu stanowi oparcie dla płyt SP. Do belki, na obydwu końcach, przyspawane są wsporniki umożliwiające podwieszenie wymianu na sąsiednich płytach stropu. Belki mają gładkie, oczyszczone i pomalowane powierzchnie.

**2.7. Strop żelbetowy monolityczny**

Projektuje się strop żelbetowy wylewany „na mokro” jako poz. PZ1, PZ2, PZ3, PZ4. Stropy o grubości 12cm wykonać z betonu C16/20 zbrojone jednokierunkowo prętami  $\varnothing 12$  co 20cm górą i dołem oraz prętami rozdzielczymi  $\varnothing 6$  co 25cm. Otulina prętów 2cm.

UWAGA!!!

W stropie Poz. PZ2 nad kotłownią stosować otulinę od spodu stropu 4cm ze względu na wymagania ppoż. strop o REI 60.

**2.8. Nadproża**

W całym budynku zaprojektowano nadproża prefabrykowane typu SBN 120/120 o odpowiednich długościach oznaczonych na rzucie konstrukcji parteru rys. nr K02.

**2.9. Ramy, podciągi i wylewki żelbetowe**

Projektuje się 3 ramy żelbetowe : Poz. 5, 3,4. Ramy wykonać z betonu C25/30 zbrojone i w przekroju wg rysunków wykonawczych. Projektuje się podciągi i wylewki żelbetowe w miejscach oznaczonych na rzucie konstrukcji parteru. Ww. elementy wykonać z betonu C16/20 o przekroju i zbrojeniu wg rys. konstrukcyjnych.

**2.10. Konstrukcje drewniane**

Część świetlików na dachu zaprojektowano jako konstrukcje drewniane wykonane z krawędziaków 14x6 cm – struganych ośmiostronnie z drewna C24, impregnowanych solowo przed korozją biologiczną do stopnia NRO. Konstrukcja nośna drewniana wypełniona wełną mineralną i obita z obu stron pokryciem z płyt drewnopochodnych, od zewnątrz blachą a od wewnątrz płytami g-k.

**2.11. Konstrukcja stalowa daszku drewnianego**

Konstrukcja stalowa daszku drewnianego nad przeszkleniami wykonana z rur prostokątnych 100x40x4 mocowanych za pośrednictwem dwóch kątowników 80x40x6 do belek żelbetowych śrubami wg oznaczeń na rysunkach. Stal profilowa 18G2A, stal ocynkowana, śruby kl. 6.8, elektrody ER146.

**2.12. Murek oporowy**

Projektuje się murek prefabrykowany „REKERS” Typ L12cm (lub równoważny), dł. 99cm o masie elementu 570kg w klasie obciążenia 2 . Murek sytuować wzdłuż południowej granicy działki.

Projektant

inż. Anna Grzęda

Sprawdzający

inż. Bronisław Piórkowski

Opracowanie:

mgr inż. Andrzej Cempel

### 3 DOKUMENTY FORMALNO PRAWNE

#### OŚWIADCZENIE PROJEKTANTÓW

Na podstawie art. 20 ust. 4 oraz art. 36a ustawy z dnia 7 lipca 1994 roku – Prawo budowlane (Dz. U. z 2010 r. nr 243, poz. 1623 – Obwieszczenie Marszałka Sejmu Rzeczypospolitej Polskiej z dnia 12 listopada 2010 r. w sprawie ogłoszenia jednolitego tekstu ustawy - Prawo budowlane) z późniejszymi zmianami,

#### OŚWIADCZAMY

że projekt budowlany został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

#### ORAZ OŚWIADCZAMY

że opracowanie niniejsze jest kompletne i wystarczające z punktu widzenia celu, któremu ma służyć.

że jako projektanci dopuszczamy tolerancję wymiarową przy wykonywaniu robót budowlanych w stosunku do zatwierdzonego projektu budowlanego z zachowaniem warunków Rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 12 kwietnia 2002 r. w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie (Dz. U. z 2002 r. Nr 75, poz. 690 z dnia 15 czerwca 2002 r. i Dz. U. Z 2002 r. Nr 109, poz. 1156 z dnia 12 maja 2004.) oraz Warunków Technicznych Wykonania i Odbioru Robót Budowlanych. Wszystkie zmiany w stosunku do projektu budowlanego muszą zostać odnotowane w dzienniku budowy.

ZESPÓŁ PROJEKTOWY			
SPECJALNOŚĆ	FUNKCJA	IMIĘ, NAZWISKO, NR UPRAWNIEŃ	
KONSTRUKCJA	PROJEKTANT	Inż. Anna Grzęda Uprawnienia UAN 7342-2/94	
KONSTRUKCJA	SPRAWDZAJĄCY	Inż. Bronisław Piórkowski Uprawnienia UAN 7342-98-94	



## 4 UPRAWNIENIA I IZBY

Kalisz, dn. 21.02.1994r.

U.A.N. 7342-2/94

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

Na podstawie §2 ust.1, §5 ust.1, §6 ust.2, §7 i §13 ust.1 pkt 2 rozporządzenia Ministra Gospodarki Terenowej i Ochrony Środowiska z dnia 20 lutego 1975r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U.Nr 8, poz.46 z późniejszymi zmianami) stwierdza się, że:

Pani Anna Maria G R Z Ę D A  
inżynier budownictwa lądowego

urodzona dnia 28 grudnia 1948r. w Ostrowie Wlkp. posiada przygotowanie zawodowe upoważniające do wykonywania samodzielnych funkcji

projektanta, kierownika budowy i robót

w specjalności konstrukcyjno - budowlanej

Pani Anna Maria G R Z E D A

jest upoważniona do:

- 1/ sporządzania projektów w zakresie rozwiązań konstrukcyjno-budowlanych budynków oraz innych budowli, z wyłączeniem linii, węzłów i stacji kolejowych, dróg i nawierzchni lotniskowych, mostów, budowli hydrotechnicznych i melioracji wodnych;
- 2/ sporządzania projektów w zakresie rozwiązań architektonicznych budynków inwentarskich i gospodarczych, adaptacji projektów powtarzalnych innych budynków oraz sporządzania planów zagospodarowania działki związanych z realizacją tych budynków;
- 3/ kierowania, nadzorowania i kontrolowania budowy i robót, kierowania i kontrolowania wytwarzania konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz oceniania i badania stanu technicznego w zakresie wszelkich budynków oraz innych budowli, z wyłączeniem linii, węzłów i stacji kolejowych, dróg i nawierzchni lotniskowych, mostów, budowli hydrotechnicznych i wodnomelioracyjnych.



2. naz. Wotowody Kalskiego  
Cmyy  
mgi inż. arch. S. Knyzandzka-Wolaszczak  
6.03.2014 10:00:00



P O L S K 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

Poznań, **2014-12-31**

## ZAŚWIADCZENIE

Pan/Pani ..... **Anna Grzęda**  
.....  
..... **ul. Majakowskiego 15/2**  
.....  
..... **miejsce zamieszkania** .....  
..... **63-400 Ostrów Wlkp.** .....

.....  
..... jest członkiem Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów  
..... **WKIP/BO/1400/01**  
..... Budownictwa o numerze ewidencyjnym .....  
..... i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności  
..... cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od dnia **2015-01-01**  
.....  
..... **2015-12-31**  
..... do dnia .....

PRZEWODNICZĄCY  
Wielkopolskiej Okręgowej Izby  
Inżynierów Budownictwa  
*inż. Włodzisław Draber*

Wielkopolska Okręgowa Izba Inżynierów Budownictwa  
ul. Dworkowa 14, 60-802 Poznań, tel./fax 61 854 201-4, 61 854 2011  
e-mail: wkp@wkp.piib.org.pl

Kalisz, dn. 19.12.1994r.

**URZĄD WOJEWÓDZKI  
w KALISZU**

UAN. 7342-98/94

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

Na podstawie § 2 ust.1 pkt 1, § 5 ust.1 pkt 1, § 6 ust.2, § 7 i § 13 ust.1 pkt 2 rozporządzenia Ministra Gospodarki Terenowej i Ochrony Środowiska z dnia 20 lutego 1975r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U. Nr 8, poz.46 z późniejszymi zmianami) stwierdza się, że:

**Bronisław Maksymilian PIÓRKOWSKI**  
inżynier budownictwa


urodzony dnia 05 sierpnia 1949r. w Ostrowie Wlkp. posiada przygotowanie zawodowe upoważniające do wykonywania samodzielnych funkcji

**projektanta, kierownika budowy i robót  
w specjalności konstrukcyjno - budowlanej**

**Bronisław Maksymilian PIÓRKOWSKI**

jest upoważniony do:

1. sporządzania projektów w zakresie rozwiązań konstrukcyjno-budowlanych budynków oraz innych budowli, z wyłączeniem linii, węzłów i stacji kolejowych, dróg i nawierzchni lotniskowych, mostów, budowli hydrotechnicznych i melioracji wodnych;
2. sporządzania projektów w zakresie rozwiązań architektonicznych budynków inwentarskich i gospodarczych, adaptacji projektów powtarzalnych innych budynków oraz sporządzania planów zagospodarowania działki związanych z realizacją tych budynków;
3. kierowania, nadzorowania i kontrolowania budowy i robót, kierowania i kontrolowania wytwarzania konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz oceniania i badania stanu technicznego w zakresie wszelkich budynków oraz innych budowli, z wyłączeniem linii, węzłów i stacji kolejowych, dróg i nawierzchni lotniskowych, mostów, budowli hydrotechnicznych i wodnomelioracyjnych.

  
Burmistrz  
miejscowości Kalisz



### Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

WKP-B4N-UHY-REE \*

Pan Bronisław Piórkowski o numerze ewidencyjnym WKP/BO/3950/01  
adres zamieszkania ul. Armii Krajowej 3/2, 63-400 Ostrów Wlkp.  
jest członkiem Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane  
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.  
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2015-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym  
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2014-12-18 roku przez:

Andrzej Mikołajczak, Zastępca Przewodniczącego Okręgowej 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.)