

Opracowanie	<b>PROJEKT WYKONAWCZY WZMOCNIENIE FUNDAMENTÓW ORAZ WZMOCNIENIE PODŁOŻA GRUNTOWEGO POD FUNDAMENTAMI DLA KAMIENICY PRZY UL. 1 MAJA / RYNEK 18 (BUDYNEK NAROŻNY) W GOSTYNIU</b>
Ulica	<b>1 MAJA / RYNEK 18</b>
Działka	<b>DZIAŁKI NR: 1451, 1452 ORAZ 1331</b>
Miasto	<b>GOSTYŃ</b>
Powiat	<b>GOSTYŃSKI</b>
Województwo	<b>WIELKOPOLSKIE</b>
Inwestor	<b>GMINA GOSTYŃ RYNEK 2 62 – 800 GOSTYŃ</b>
Zleceniodawca	<b>GMINA GOSTYŃ RYNEK 2 62 – 800 GOSTYŃ</b>
Projektował	<b>MGR INŻ. WALDEMAR WAWROCKI UPR.BUD. WKP/0050/POOK/07  MICHAŁ KUBERSKI</b>
Numer dokumentacji	<b>1812/2018</b>
Data opracowania	<b>PAŹDZIERNIK 2018</b>

# SPIS ZAWARTOŚCI

## A. CZEŚĆ TEKSTOWA

1. PRZEDMIOT I ZAKRES OPRACOWANIA .....	3
2. PODSTAWA OPRACOWANIA .....	3
3. WARUNKI GRUNTOWE I WODNE .....	4
WARUNKI GRUNTOWE .....	4
WARUNKI WODNE .....	5
4. OPIS ISTNIEJĄCYCH FUNDAMENTÓW .....	5
5. PROJEKTOWANE WZMOCNIENIE PODŁOŻA ORAZ FUNDAMENTÓW .....	5
6. KOLEJNOŚĆ WYKONANIA ROBÓT .....	8
7. UWAGI KOŃCOWE .....	9
8. UPRAWNIENIA I PRZYNALEŻNOŚĆ DO IZBY .....	10

## B. CZEŚĆ GRAFICZNA

1812_01	Rzut ścian piwnic wraz z określeniem wykonania planowanych robót w zakresie ścian oraz informacjami dotyczącymi istniejącego posadowienia.
1812_02	Wzmocnienie podłoża. Rzut kolumn jet grouting.
1812_03	Wzmocnienie podłoża. Przekroje charakterystyczne.
1812_04	Rzut fundamentów.
1812_05	Zbrojenie fundamentów. Przekroje charakterystyczne.

## **1. Przedmiot i zakres opracowania.**

Przedmiotem opracowania jest projekt wykonawczy w zakresie wzmocnienia fundamentów oraz wzmocnienia podłoża gruntowego pod fundamentami dla kamienicy przy ul. 1 Maja / Rynek 18 (budynek narożny) w Gostyniu. Z uwagi na projektowane prace polegające na zmianie sposobu użytkowania oraz przebudowę i rozbudowę istniejącego budynku m.in. obniżenie poziomu posadzki piwnicy oraz stan techniczny fundamentów, zachodzi konieczność wykonania wzmocnienia podłoża oraz fundamentów.

## **2. Podstawa opracowania.**

- [1]. Umowa nr I.61.2018 z dnia 1 października 2018r z Gminą Gostyń, dotycząca opracowania projektu wykonawczego wzmocnienia fundamentów oraz wzmocnienia podłoża gruntowego pod fundamentami dla kamienicy przy ul. 1 Maja / Rynek 18 (budynek narożny) w Gostyniu.
- [2]. Projekt budowlano – wykonawczy „Projekt zmiany sposobu użytkowania budynku usługowo – mieszkalnego na obiekt usługowo – biurowy wraz z przebudową i rozbudową”, opracowany w lutym 2016r, przez Biuro Projektów Architektonicznych FORMAT, 63 – 800 Gostyń, ul. Nad Kanią 20.
- [3]. Opinia Geotechniczna określająca warunki gruntowo-wodne oraz warunki posadowienia istniejącego obiektu na potrzeby projektowanej przebudowy kamienicy w Gostyniu, opracowana przez Inżyniera Wielkopolska sp. z o.o. sp. komandytowa, w sierpniu 2015r.

W trakcie opracowania projektu korzystano z następujących norm i pozycji piśmiennictwa technicznego, w tym, nie wyłączając innych:

- PN-B-02000:1982 - Obciążenia budowli Zasady ustalania wartości
- PN-B-02001:1982 - Obciążenia budowli Obciążenia stałe
- PN-B-02003:1982 - Obciążenia budowli Obciążenia zmienne technologiczne Podstawowe obciążenia technologiczne i montażowe
- PN-B-02010:1980 - Obciążenia w obliczeniach statycznych Obciążenie śniegiem
- PN-B-02010:1980/Az1:2006 - zmiana do normy odniesienia
- PN-B-02011:1977 - Obciążenia w obliczeniach statycznych Obciążenie wiatrem
- PN-B-02011:1977/Az1:2009 – zmiana do normy odniesienia
- PN-B-02014:1988 Obciążenia budowli Obciążenie gruntem
- PN-B-03020:1981 Grunty budowlane Posadowienie bezpośrednie budowli Obliczenia statyczne i projektowanie

- PN-83-02482 Fundamenty budowlane. Nośność pali i fundamentów palowych.
- Literatura fachowa i opracowania branżowe.

### 3. Warunki gruntowe i wodne.

Szczegółowy opis warunków gruntowych i wodnych w rejonie inwestycji opracowano w opinii [3].

#### Warunki gruntowe.

W podłożu gruntowym, wydzielono trzy serie litologiczno-stratygraficzne. W każdej serii wyodrębniono warstwy gruntowe różniące się rodzajem (litologią) oraz stanem (zagęszczeniem i plastycznością).

Seria I - antropogeniczne grunty nasypowe, - nasypy niekontrolowane, zbudowane z gruntów spoistych, tj. piasków gliniastych, piasków gliniastych próchnicznych, z domieszkami piasków drobnych próchnicznych, cegieł i żwiru, lokalnie przewarstwionych piaskami drobnymi próchnicznymi oraz zbudowane z gruntów niespoistych, tj. piasków drobnych próchnicznych, piasków średnich, gruzu, z domieszkami cegieł, kamieni, piasków średnich, z przewarstwieniami namulów piaszczystych, piasków średnich i drobnych. W obrębie tej serii wyróżniono dwie warstwy geotechniczne:

I A - nN [PgH;+PdH+C;///PdH;Pg+Ż]; plastyczne;

I B - nN [Ps+Ż+H; PdH;+C+K;///Nmp;///Pd;///Ps; gruz+C+Ps]; luźne;

**Uwaga:** Osady tej serii zakwalifikowano jako nasypy niekontrolowane z uwagi na niejednorodny (występowanie organicznych osadów słabonośnych) skład lub niskie parametry wytrzymałościowe.

Seria II - holocenijskie osady facji bagiennej i zastoiskowej – wykształcone w postaci torfów z domieszkami drewna oraz w postaci piasków drobnych próchnicznych, lokalnie z przewarstwieniami glin piaszczystych próchnicznych. W obrębie tej serii wyróżniono dwie warstwy geotechniczne:

II A - T; +D;

II B1 - PdH//GpH luźne/średniozagęszczone  $I_D \approx 0,35$ ;

II B2 - PdH zagęszczone  $I_D \approx 0,70$ ;

Seria III - holocenijskie osady facji rzecznej – wykształcone w postaci piasków drobnych, lokalnie z domieszkami drewna. W obrębie tej serii wyróżniono osiem warstw geotechnicznych:

III A1 - Pd;+D; średniozagęszczone  $I_D \approx 0,55$ ;

III A2 - Pd średniozagęszczone  $I_D \approx 0,60$ ;

III A3	-	Pd	średniozagęszczone/zagęszczone	$I_D \approx 0,65;$
III A4	-	Pd;+D;	zagęszczone	$I_D \approx 0,70;$
III A5	-	Pd	zagęszczone	$I_D \approx 0,75;$
III A6	-	Pd	zagęszczone	$I_D \approx 0,80;$
III A7	-	Pd	zagęszczone/bardzo zagęszczone	$I_D \approx 0,85;$
III A8	-	Pd	zagęszczone	$I_D \approx 0,90;$

### Warunki wodne

Na analizowanym terenie stwierdzono występowanie jednego poziomu zwierciadła wody gruntowej. Woda występowała w postaci zwierciadła o charakterze swobodnym. Woda gruntowa stabilizowała się w piaszczystych osadach pakietu IIIA na głębokościach 1,8÷4,5 m p.p.t., tj. w przedziale rzędnych 86,84÷86,96 m n.p.m.

## 4. Opis istniejących fundamentów

Na podstawie dokumentacji [3] oraz przeprowadzonej wizji lokalnej stwierdzono, że posadowienie budynku w większości jest zrealizowane na fundamentach kamiennych i kamienno – ceglanych. Część fundamentów kamiennych pod ścianami nośnymi (prawdopodobnie z uwagi na znaczne osiadania) została usunięta i zastąpiona betonowymi lub żelbetowymi belkami oczepowymi opartymi na palach (lokalizację ścian opartych na palach przedstawiono na rys. nr 1812\_01). Poziom posadowienia fundamentów kamiennych oraz pali, na podstawie wykonanych odkrywek, występuje na stropie gruntów rodzimych i wynosi od ok. 87,90 do ok 88,01m n.p.m. Stan techniczny ścian kondygnacji piwnicy jak również fundamentów kamienno – ceglanych określa się jako zły. Z uwagi na zróżnicowane posadowienie ścian nośnych, posadowienie fundamentów na stropie gruntów nośnych (prawidłowo, poziom posadowienia powinien znajdować się min. 50cm poniżej stropu gruntów nośnych), zawilgocenie ścian (brak izolacji), postępującą degradację zwłaszcza ceglanych elementów w fundamentach konieczne jest przeprowadzenie prac naprawczych polegających na wzmocnieniu fundamentów oraz podłoża gruntowego. Dodatkowo konieczność przeprowadzenia prac naprawczych jest podyktowana projektowanym obniżeniem poziomu posadzki piwnic do rzędnej 88,13m n.p.m., czyli ok. 12 do 23 cm powyżej poziomu istniejącego posadowienia fundamentów.

## 5. Projektowane wzmocnienie podłoża oraz fundamentów

Z uwagi na zły stan techniczny ścian piwnic i fundamentów, zróżnicowany rodzaj fundamentów (fundamenty kamienne, pale), liczne zarysowania, postępującą degradację elementów konstrukcyjnych oraz planowaną przebudowę, zaprojektowano wykonanie wzmocnienia podłoża oraz fundamentów.

Przed przystąpieniem do robót budowlanych, należy przeprowadzić:

- usunięcie, oczyszczenie pomieszczeń na wszystkich kondygnacjach ze zbędnych materiałów, śmieci, urządzeń. Niedopuszczalne jest składowanie ciężkich narzędzi oraz materiałów budowlanych na stropach pomieszczeń;
- prace inwentaryzacyjne sieci uzbrojenia terenu zlokalizowane w bezpośredniej bliskości budynku, instalacji zlokalizowanych w poziomie kondygnacji podziemnej;
- prace odkrywkowe, uszczegóławiające stan techniczny poszczególnych elementów konstrukcyjnych, poziomy ceglanych murów piwnic, fundamentów kamiennych / betonowych / żelbetowych oraz ich poziomy posadowienia;
- prace odkrywkowe (odgruzowanie zasypanego pomieszczenia) oraz inwentaryzacyjne uszczegóławiające stan techniczny elementów konstrukcyjnych pomieszczenia bez dostępu;
- demontaż istniejących naświetli okien piwnicy, a miejsce po naświetlach zasypać, po uprzednim zabezpieczeniu otworów;
- zabezpieczyć otwory okienne piwnicy przed możliwą migracją zaczynu do wnętrza pomieszczeń.
- zabezpieczyć wszelkie sieci uzbrojenia terenu mogące powodować ucieczkę zaczynu iniekcyjnego lub będące podatne na uszkodzenia.

#### **Wykonanie wzmocnienie podłoża gruntowego.**

W celu ujednolicenia posadowienia oraz umożliwienia wykonania wzmocnienia fundamentów poprzez ich wymianę na fundamenty żelbetowe, zaprojektowano wzmocnienie podłoża gruntowego w technologii wysokociśnieniowej typu jet-grouting. Zaprojektowane kolumny wykonywane od strony zewnętrznej budynku, w części górnej będą stanowiły zabezpieczenie przed obsunięcia się gruntu podczas wykonywania prac wymiany fundamentów.

Zaprojektowano wykonanie kolumn o średnicy  $\varnothing 80$  i  $\varnothing 160$ cm (kolumny  $\varnothing 160$  o kącie 90 i 60°), o długościach jednostkowych 2,1; 2,6; 2,7; 3,0 i 4,0 m, (sumaryczna długość 732,20m). Poziom posadowienia kolumn zaprojektowano na rzędnej 86,00m n.p.m. Kolumny należy formować zaczynem cementowym wykonanym z cementu CEM III A 32,5 N. Wymagana wytrzymałość cementogruntu kolumny jet-grouting:  $f_{ckmin.} \geq 3,0$ MPa. Badania wytrzymałości należy przeprowadzić na dwóch seriach próbek, jedna seria – 3 próbki cementogruntu.

W jednym dniu roboczym należy wykonywać co 5 kolumnę. Sąsiednie kolumny wykonywać w odstępie czasowym min. 7 dni. W trakcie wykonywania robót należy prowadzić metryki kolumn oraz prowadzić obserwację istniejących ścian oraz stropów. W przypadku stwierdzenia, podczas prowadzenia prac, możliwości pogorszenia stanu technicznego konstrukcji lub zaobserwowania pogorszenia stanu technicznego konstrukcji (np. w wyniku niezamierzonego przemieszczenia), istniejące ściany budynku należy odpowiednio zabezpieczyć np. poprzez zastosowanie zastrzałów, podstemplowanie stropów.

Po wykonaniu kolumn dalsze prace wykonawcze zaleca się prowadzić nie wcześniej niż po 21 dniach od wykonania robót iniekcyjnych.

### **Wykonanie wzmocnienia fundamentów.**

Z uwagi na postępującą degradację fundamentów kamienno – ceglanych oraz projektowany poziom posadzki, praktycznie w poziomie posadowienia istniejących fundamentów, wzmocnienie fundamentów będzie polegało na wymianie istniejących fundamentów kamiennych oraz kamienno – ceglanych na fundamenty żelbetowe. Wymiana istniejących fundamentów podyktowana jest również koniecznością uzyskania przestrzeni użytkowej w obrysie ścian piwnic gdyż część fundamentów kamiennych jest szersza od szerokości ścian, co w przypadku obniżenia posadzki piwnicy z pozostawieniem istniejących fundamentów, skutkowałoby znacznym ograniczeniem powierzchni użytkowej. Dla fundamentów wykonanych na palach prace polegać będą na wykonaniu belki żelbetowej w przestrzeni pomiędzy wykonanymi kolumnami jet-grouting a istniejącą belką, oczepek pali.

Prace należy wykonać przed pracami wyburzeniowymi i rozbiórkami w planowanym budynku, odcinkami o długości nie większej niż 1,0m, wzdłuż istniejących fundamentów. Najbliższa kolejna działka robocza dla prac wykonawczych jednego dnia roboczego, powinna znajdować się nie bliżej niż 5,0m. Wszystkie prace na pojedynczym odcinku robót (prace ziemne, ciesielskie, zbrojarskie i betonowe) należy rozpocząć i zakończyć w ciągu jednego dnia roboczego. Po wykonaniu wykopu należy skuć, rozebrać istniejący fundament na szerokości odcinka od poziomu posadowienia do poziomu ceglanej ściany piwnicy. Spód ściany należy oczyścić, wyrównać cementem błyskawicznym, bezkurczowym po uprzednim zagruntowaniu. Następnie ułożyć zbrojenie (zbrojenie  $\varnothing 12$  spawać ze zbrojeniem odcinka sąsiedniego) i zabezpieczyć je przed przemieszczeniem w trakcie zagęszczania mieszanki betonowej. Zbrojenie o średnicy  $\varnothing 12$ mm należy wystawić poza zakres betonowania o 20cm w celu jego późniejszego zespawania ze zbrojeniem odcinka sąsiedniego. Wykonać szalunek szczelny tak aby było możliwe zawibrowanie betonu i betonować betonem C20/25 W6. Szalunek można zdemontować po dwóch dniach od zabetonowania. Nadlany fragment betonu należy skuć. Fundament przysypać warstwą gruntu. Po

osiągnięciu przez beton ok. 80% wytrzymałości tj. po ok. 2 tyg. można przystąpić do wykonywania bezpośrednio sąsiadujących odcinków. Podczas wykonywania prac należy prowadzić obserwację istniejących ścian oraz stropów. W przypadku stwierdzenia, podczas prowadzenia prac, możliwości pogorszenia stanu technicznego konstrukcji lub zaobserwowania pogorszenia stanu technicznego konstrukcji (np. w wyniku niezamierzonego przemieszczenia), istniejące ściany budynku należy odpowiednio zabezpieczyć np. poprzez zastosowanie zastrzałów, podstemplowanie stropów. Po wykonaniu fundamentów żelbetowych i odkopaniu na docelową rzędną projektowanej posadzki, należy wykończyć ich powierzchnie wewnętrzne (np. tynk, powłoki malarskie) zgodnie z projektem branży architektonicznej.

## **6. Kolejność wykonania robót**

- Rozbiórka istniejącego budynku oficyny.
- Usunięcie, oczyszczenie pomieszczeń na wszystkich kondygnacjach ze zbędnych materiałów, śmieci, demontaż urządzeń. Niedopuszczalne jest składowanie ciężkich narzędzi oraz materiałów budowlanych na stropach pomieszczeń.
- Odsłonięcie, odkopanie, odgruzowanie pomieszczenia bez dostępu. Wykonanie prac odkrywkowych, rozpoznawczych wraz z inwentaryzacją, uszczegóławiające stan techniczny elementów konstrukcyjnych pomieszczenia bez dostępu.
- Prace odkrywkowe, uszczegóławiające stan techniczny poszczególnych elementów konstrukcyjnych, poziomy ceglanych murów piwnic, fundamentów kamiennych / betonowych / żelbetowych oraz ich poziomy posadowienia.
- Prace inwentaryzacyjne sieci uzbrojenia terenu zlokalizowane w bezpośredniej bliskości budynku, instalacji zlokalizowanych w poziomie kondygnacji podziemnej.
- Rozbiórka istniejących schodów w kondygnacji piwnicznej.
- Demontaż istniejących naświetli okien piwnicy, zasypanie naświetli, po uprzednim zabezpieczeniu otworów, przed możliwą migracją zaczynu.
- Zabezpieczenie wszelkich sieci uzbrojenia terenu mogących powodować ucieczkę zaczynu iniekcyjnego lub będące podatne na uszkodzenia.
- W razie konieczności zabezpieczenie istniejących ścian np. poprzez zastosowanie zastrzałów, podstemplowanie stropów.
- Demontaż kostki brukowej i podbudowy w rejonie prowadzonych prac z zewnątrz.
- Wykonanie wzmocnienia podłoża w technologii jet-grouting.

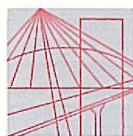


- Wykonanie wymiany fundamentów.
- Odtworzenie nawierzchni z zewnątrz, montaż naświetli itp.
- Dalsze prace budowlane wg odrębnego opracowania.

## **7. Uwagi końcowe**

- Wszystkie rysunki rozpatrywać z odpowiednimi rysunkami branż: konstrukcyjnej, architektonicznej i instalacyjnej.
- Wszystkie wymiary / rzędne istniejącej zabudowy oraz wykonanych elementów przyjęte w projekcie należy zweryfikować na budowie.
- Wszelkie przejścia instalacyjne wykonać wg projektów branżowych, po uprzedniej konsultacji z projektantem.
- Uziomy realizować zgodnie z projektem branży elektrycznej.
- Wszelkie roboty budowlane prowadzić zgodnie z obowiązującymi normatywami, „Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlanych”, zasadami sztuki budowlanej oraz przepisami bhp i planem BIOZ, przez odpowiednio wykwalifikowanych i przeszkolonych pracowników, pod stałym nadzorem technicznym.
- Prace ziemne i fundamentowe należy prowadzić pod stałym nadzorem geotechnicznym.
- Wykonawca, przed przystąpieniem do robót budowlanych i towarzyszących, zobowiązany jest do szczegółowego zapoznania się z wszystkimi projektami branżowymi, dokumentacją geotechniczną oraz innymi dokumentami itp., na podstawie których realizowany będzie obiekt.
- W trakcie prowadzenia prac zagwarantować należy bieżącą koordynację międzybranżową oraz właściwy nadzór techniczny.
- Powstałe wątpliwości związane z dokumentacją, jak i występujące w czasie realizacji, niezwłocznie zgłaszać projektantom celem wyjaśnienia. Wszelkie czynności podejmowane w związku z pracami budowlanymi muszą być prowadzone z pełną świadomością działań.
- Osoby wykonujące poszczególne prace budowlane muszą być wyposażone w środki ochrony osobistej, dostosowane do rodzaju prowadzonych prac.
- Wszystkie stosowane materiały powinny mieć atesty stwierdzające zgodność z obowiązującymi przepisami i wymaganiami higieniczno-sanitarnymi. Materiały wbudowane w budynek muszą posiadać świadectwo – atesty-aprobatę dopuszczające do stosowania na terenie RP. Przy odbiorach końcowych należy sprawdzić aktualne atesty, dopuszczenie i warunki techniczne dla stosowania materiałów, elementów budowlanych oraz potwierdzenia wykonania i odbioru robót budowlanych we wszystkich fazach budowy.
- Zmiany w projekcie, dozwolone są jedynie za zgodą jego autorów.

## 8. Uprawnienia i przynależność do izby



WIELKOPOLSKA  
OKRĘGOWA  
IZBA  
INŻYNIERÓW  
BUDOWNICTWA

OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

sygn. akt WOIB-OKK-KP-0054-198/06/2007

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**  
**Waldemar Wawrocki**

magister inżynier  
kierunek: Budownictwo  
urodzony dnia 08 listopada 1977 r. w Żninie

**UPRAWNIENIA BUDOWLANE**  
**nr ewidencyjny WKP/0050/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 Waldemar Wawrocki 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 Waldemar Wawrocki  
61-677 Poznań os. Wichrowe Wzgórze 19/31
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor Nadzoru  
Budowlanego
4. a/a



### Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

WKP-MZF-5X8-GI6 \*

Pan Waldemar Wawrocki o numerze ewidencyjnym WKP/BO/0506/07  
adres zamieszkania ul. Ks. J. Poniatowskiego 10, 62-090 Rokietnica k Poznania  
jest członkiem Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane  
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.  
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2019-10-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym  
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2018-10-16 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](http://www.piib.org.pl) lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.



