

## ZAWARTOŚĆ OPRACOWANIA

I.	LOKALIZACJA INWESTYCJI.....	3
II.	OŚWIADCZENIE.....	
III.	CZĘŚĆ OPISOWA .....	4
1.	CZĘŚĆ GEOLOGICZNA.....	9
2.	CZĘŚĆ GEODEZYJNA .....	9
3.	ZESTAWIENIE PODSTAWOWYCH ROBÓT .....	9
IV.	ZAŁĄCZNIKI	
V.	CZĘŚĆ RYSUNKOWA	
	Rys nr 1	Plan Orientacyjny - skala 1 : 20 000
	Rys nr 2 (ark.1-7)	Plan sytuacyjny - skala 1 : 500
	Rys nr 3 (ark.1-9)	Profil podłużny - skala 1 : 100/500
	Rys nr 4	Zestawienie węzłów
	Rys nr 5 (ark.1-2)	Szczegół pompowni PP1 i PP2

## I. LOKALIZACJA INWESTYCJI

**INWESTYCJA: BUDOWA SIECI WODOCIĄGOWEJ I KANALIZACJI  
SANITARNEJ WRAZ Z PRZEPOMPOWNIAMI DLA  
MIEJSCOWOŚCI CEWICE**

**WYKAZ DZIAŁEK ZAJMOWANYCH POD INWESTYCJĘ**

<b>WOJEWÓDZTWO POMOESKIE, POWIAT LĘBORSKIE, GMINA CEWICE</b>
OBRĘB CEWICE, DZIAŁKI NR: 385, 372, 377, 392/1, 398, 393/6, 393/1, 394, 395, 373/5, 373/2, 260, 268/2, 393/5, 266/5, 248/2, 265

## CZEŚĆ OPISOWA

### 1.1 Przedmiot opracowania

Przedmiotem opracowania jest projekt budowy sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej w raz z przepompowniami w ramach projektu „Budowa sieci wodociągowej i sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej oraz tłocznej wraz z odcinkami sieci do granicy działek oraz 2 przepompowniami ścieków w m.Cewice”.

### 1.2 Podstawa opracowania

- Umowa ze zleceniodawcą
- Projekt Architektoniczno - Budowlany
- Mapa sytuacyjno - wysokościowa, w skali 1:500 do celów projektowych
- Prawo budowlane – Ustawa z dnia 7 lipca 1994 r (Dz. U. Nr 106 z 2000 r z późniejszymi zmianami);
- Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 3 lipca 2003 r w sprawie szczegółowego zakresu i formy projektu budowlanego (Dz. U. Nr 120/2003);
- Ustawa z dnia 07 listopada 2008 „O udostępnieniu informacji o środowisku i jego ochronie, udziale społeczeństwa w ochronie środowiska” (Dz.U. 08.199.1227);
- Ustawa z dnia 18 lipca 2001 r – Prawo wodne;
- „Dokumentacja geologiczno-inżynierska” ;
- Dane dotyczące istniejącego uzbrojenia oraz warunki techniczne do projektowania wydane przez użytkowników i administratorów infrastruktury technicznej;
- Normy i przepisy prawne dotyczące projektowania i budowy sieci wodociągowych, kanalizacji deszczowej i sanitarnej;
- Opinie, uwagi i informacje uzyskane z Urzędów i Instytucji w wyniku prowadzonych porad i dokonanych uzgodnień;
- Wizja lokalna w terenie;

### 1.3 Lokalizacja i zakres budowy

Przedsięwzięcie inwestycyjne dotyczy **Przebudowy sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej wraz z przepompowniami dla miejscowości Cewice, gmina Cewice, powiat Lęborski, Województwo Pomorskie**

Projekt przewiduje budowę sieci wodociągowej w celu bezpośredniego zaopatrywania odbiorców indywidualnych oraz budowę kanalizacji sanitarnej wraz z przepompowniami w celu odprowadzenia ścieków bytowo-gospodarczych z posesji prywatnych.

Zgodnie z decyzją lokalizacyjną inwestycji celu publicznego nr ZI.6733.12.2014 z dnia 14.11.2014 r. wydaną przez Wójta gminy Cewice działki i teren na których zlokalizowana jest inwestycja nie są wpisane do rejestru zabytków oraz nie podlegają ochronie konserwatorskiej.

Obszar oddziaływania inwestycji zamyka się w granicach działek i terenu, na którym projektowana jest inwestycja, zgodnie z ustawą Prawo Budowlane, oraz ustawą Prawo ochrony środowiska. Projektowana inwestycja nie wprowadza ograniczeń w zagospodarowaniu działek sąsiednich.

### 1.4 Dane o istniejącym i projektowanym uzbrojeniu

W ciągu trasy projektowanych sieci z uzbrojenia podziemnego i nadziemnego występuje istniejąca: kanalizacja i kable teletechniczne, linie energetyczne i kable energetyczne, kanalizacja deszczowa i sanitarne oraz sieć wodociągowa.

Istniejące i projektowane uzbrojenie pokazano na planie sytuacyjnym.

## **SIEĆ WODOCIĄGOWA**

Zaprojektowano wodociąg od stacji hydroforowej w okolicy ulicy Węgrzynowicza do miejsca włączenia w lokalną istniejącą sieć wodociągową znajdująca się w ulicy Wasilewskiej zasilaną z ujęcia. Wodociąg zaprojektowano z rur PE o średnicy 110mm. Na wodociągu zaprojektowano typową armaturę tj. zasuwy żeliwne kołnierzone Dn100 oraz typowe hydranty podziemne Dn80. W miejscach kolizji z istniejącym układem drogowym wodociąg został zabezpieczony rurą ochronną PE o średnicy 225mm. Rurę przewodową w rurze ochronnej należy umieścić z zastosowaniem płóz dystansowych zgodnie z wytycznymi producenta, a na obu końcach rury ochronnej zastosować podwójny zestaw płóz oraz zabezpieczyć pianką poliuretanową oraz manszetami. Na załamaniach zaprojektowano bloki oporowe.

## **BILANS ZAPOTRZEBOWANIA WODY**

Dla projektowanego odcinka wodociągu zapotrzebowanie na wodę przedstawia się następująco

Ilość mieszkańców  $M=200$

$Q_{\text{śr. dob.}} = 200 \cdot 130 \text{ [l/M/d:1000]} = 26,00 \text{ [m}^3\text{/d]}$

$Q_{\text{max. dob.}} = 26,00 \text{ [m}^3\text{/d]} \cdot 1,4 = 36,40 \text{ [m}^3\text{/d]}$

$Q_{\text{śr. h.}} = 1,52 \text{ [m}^3\text{/h]}$

$Q_{\text{max. h.}} = 1,52 \text{ [m}^3\text{/h]} \cdot 1,3 = 1,98 \text{ [m}^3\text{/h]}$

$q = 0,55 \text{ [l/s]}$

## **KANALIZACJA SANITARNA**

Projektowana kanalizacja sanitarna przewiduje odprowadzenie ścieków bytowo-gospodarczych z istniejącej i planowanej zabudowy mieszkaniowej do istniejącej gminnej kanalizacji sanitarnej Dn 200mm znajdującej się w ulicy Węgrzynowicza, studni o rzędnych 162,48/160,78. W związku z warunkami terenowymi sieć kanalizacji zaprojektowano w systemie grawitacyjno-ciśnieniowym.

Zaprojektowane kanały grawitacyjne zbiegają się do dwóch pompowni. Kanały 200mm PVC w ulicy. W Wasilewskiej oraz ulic przyległych zbiegają się do pompowni PP1, z której są pompowane tłocznym kanałem zbiorczym 90 PE do projektowanej studni rozprężnej znajdującej się w ulicy Węgrzynowicza, która następnie grawitacyjnie podłączona jest do w/w istniejącego kanału sanitarnego. Projektowany kanał 200mm PVC grawitacyjny w ulicy Wybickiego włączony jest do studzienki pompowni PP2, która włącza się do w/w projektowanego zbiorczego kanału tłocznego za pomocą przewodu 63 PE.

Na projektowanym kanale zastosowano typowe betonowe studnie kanalizacyjne Dn1200 oraz Dn600, z których, do granicy posesji przyległych, zostały wyprowadzone przykanaliki z zaślepieniem.

## **BILANS ŚCIEKÓW SANITARNYCH**

Bilans ścieków z terenu istniejącego i planowanej zabudowy obliczono w oparciu o dane wynikające z przewidywanej ilości mieszkańców z terenu objętego niniejszym opracowaniem. Dodatkowym czynnikiem, pozwalającym dobrać odpowiednią wielkość przepływu są "wytyczne do programowania zapotrzebowania wody i ilości ścieków w gospodarstwach domowych na wsi oraz dane zużycia wody przez mieszkańców.

Ilość mieszkańców  $M=200$

$Q_{\text{śr. dob.}} = 200 \cdot 130 \text{ [l/M/d:1000]} = 26,00 \text{ [m}^3\text{/d]}$

$Q_{\text{max. dob.}} = 26,00 \text{ [m}^3\text{/d]} \cdot 1,4 = 36,40 \text{ [m}^3\text{/d]}$

$Q_{\text{śr. h.}} = 1,52 \text{ [m}^3\text{/h]}$

$Q_{\text{max. h.}} = 1,52 \text{ [m}^3\text{/h]} \cdot 1,3 = 1,98 \text{ [m}^3\text{/h]}$

$q = 0,55 \text{ [l/s]} \cdot \text{x współczynnik } 0,95 = 0,53 \text{ [l/s]}$

## **POMPOWNI SANITARNE**

W związku z układem terenu zaprojektowano dwie pompownie ścieków, przedstawione na planie sytuacyjnym jako PP1 oraz PP2. W przepompowni należy przyjąć dwie pompy z wirnikiem otwartym typu vortex. Każda pompownia zostanie wyposażona w układ sterujący zapewniający automatyczną pracę przemienną pomp, a także w instalację do samoczynnego zamontowania pomp przy pomocy stóp sprzęgających z prowadnicami rurowymi. Automatyka powinna pozwalać również na ręczne załączanie poszczególnych pomp, a sterowanie pracą pomp powinno być regulowane za pomocą czujników pływakowych, które sterują pracą pomp w układzie.

Zaprojektowano korpus przepompowni jako podziemny zbiornik monolityczny samonośny z polimerobetonu charakteryzujący się wysoką odpornością na działanie czynników agresywnych. Przejścia rurociągów przez ściany zbiornika wykonać poprzez osadzenie przejść szczelnych pod króćce. Na otworze należy przewidzieć właz pozwalający na wymianę pomp zamknięciem ryglowanym na klucz. W pompowni zamontować wentylację wywiewno-nawiewną z zachowaniem normatywnych odległości od zabudowań mieszkalnych oraz zastosowanie biofiltrów redukujących emisję odorów.

### **Pompownia PP1**

#### **Układy sterowania:**

Czujnik wilgoci: z czujnikiem wilgoci

Czujnik obecności wody w oleju: z czujnikiem wilgoci

Czujnik temperatury: Y

#### **Techniczne:**

Aktualny przepływ obliczeniowy: 5.39 l/s

Obliczona wysokość podnoszenia pompy: 31.1 m

Typ wirnika: SUPER VORTEX

Max. wielkość części stałych: 80 mm

Podstawowe uszczelnienie wału: SIC/SIC

Drugie uszczelnienie wału: CARBON/CERAMICS

Dopuszczenia na tabliczce znamionowej: EN12050-1

Tolerancje charakterystyki: ISO 9906:2012 Grade 3B

#### **Instalacja:**

Maksymalna temperatura otoczenia: 40 °C

Maksymalne ciśnienie pracy: 6 bar

Kołnierz standardowy: DIN

Króciec tłoczny: DN 80

Ciśnienie: PN 10

#### **Dane elektryczne:**

Liczba biegunów: 2

Moc wejściowa P1: 8.9 kW

Nominalna moc silnika - P2: 7.5 kW

Częstotliwość podstawowa: 50 Hz

Napięcie nominalne: 3 x 380-415 V

### **Pompownia PP2**

#### **Ciecz:**

Zakres temperatury cieczy: 0 - 40 °C

#### **Techniczne:**

Typ wirnika: SUPER VORTEX

Max. wielkość części stałych: 65 mm

Podstawowe uszczelnienie wału: SIC/SIC  
Drugie uszczelnienie wału: CARBON/CERAMICS  
Dopuszczenia na tabliczce znamionowej: EN12050-1  
Tolerancje charakterystyki: ISO 9906:2012 Grade 3B

**Instalacja:**

Maksymalna temperatura otoczenia: 40 °C  
Maksymalne ciśnienie pracy: 6 bar  
Kołnierz standardowy: DIN  
Króciec tłoczny: DN 65  
Ciśnienie: PN 10

**Dane elektryczne:**

Liczba biegunów: 2  
Moc wejściowa P1: 3.8 kW  
Nominalna moc silnika - P2: 3 kW  
Częstotliwość podstawowa: 50 Hz  
Napięcie nominalne: 3 x 380-415 V

### 1.5 Skrzyżowania z przeszkodami terenowymi

Skrzyżowania z drogą wojewódzką powiatową oraz odcinki przechodzące przez tereny prywatne zaprojektowano w technologii bezwykopowej (przecisk lub przewiert). Przejście siecią wodociągową jak i kanałem sanitarnym zostało zabezpieczone rurą ochronną.

Sposób układania sieci musi być zgodny z ustaleniami z właścicielami działek, po których sieć przebiega.

### 1.6 Konstrukcja i uzbrojenie projektowanych sieci

Przewody wodociągowe i kanalizacyjne należy układać zgodnie z:

- ⇒ Normą PN-B-10725 – „Wodociągi. Przewody zewnętrzne. Wymagania i badania przy odbiorze.”
- ⇒ Instrukcjami montażu przewodów, armatury opracowanymi przez producentów.
- ⇒ Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 6 lutego 2003 r. w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy podczas wykonywania robót budowlanych (Dz. U. Nr 47, poz. 401).

Nad przewodem wodociągowym, kanalizacyjnym i rurą ochronną, na obsypce, należy ułożyć taśmę ostrzegawczą – lokalizacyjną.

Istniejące wodociągi i kanalizację przewidziane do wyłączenia z eksploatacji, na odcinkach poza korpusem projektowanych dróg należy zamulić, a końce zaślepić. W przypadku kolizji z projektowanym uzbrojeniem przewiduje się demontaż w/w uzbrojenia.

### 1.7 Warunki gruntowo-wodne

Zgodnie z dokumentacją geologiczną

### 1.8 Roboty ziemne

Trasę wykopów należy wyznaczyć w oparciu o część rysunkową.

Roboty ziemne należy wykonać zgodnie z:

- ⇒ PN-B-10736 – „Roboty ziemne. Wykopy otwarte dla przewodów wodociągowych i kanalizacyjnych. Warunki techniczne wykonania”.
- ⇒ PN-S-02205 - „Drogi samochodowe. Roboty ziemne. Wymagania i badania”.
- ⇒ PN-B-06050 - "Geotechnika. Roboty ziemne. Wymagania ogólne".

⇒ Instrukcją montażową układanie w gruncie rurociągów z PE i PVC.

W rejonie występowania uzbrojenia lub jego zbliżenia oraz w miejscach włączenia do istniejącej sieci bezwzględnie należy wykonać przekopy kontrolne ręcznie celem dokładnego ich zlokalizowania oraz ustalenia rzeczywistych rzędnych posadowienia.

Odkopane uzbrojenie podziemne (kable, rurociągi) należy pod nadzorem jednostki eksploatacyjnej zabezpieczyć przez podwieszenie lub wsparcie na dylach szalunkowych.

Przewody należy ułożyć na podsypce zagęszczonej o grubości min 15 cm.

Dno wykopu powinno być równe i wykonane ze spadkiem ustalonym na profilach podłużnych. Przewody po ułożeniu na podłożu należy obsypać w obrębie tzw. warstwy ochronnej gruntem nieskalistym bez grud i kamieni, mineralnym i sypkim, drobno lub średnioziarnistym starannie zagęszczonym. Grubość warstwy ochronnej zasypu strefy niebezpiecznej ponad wierzch przewodu powinna wynosić 0.5 m.

Zasyp wykopu warstwami z jednoczesnym zagęszczeniem powyżej warstwy ochronnej w obrębie korpusu drogowego dokonać gruntem jak wyżej.

Wymagany stopień zagęszczenia gruntu pod korpusem drogowym powinien być zgodny z wymaganiami normy PN-S-02205 dla dróg o ruchu ciężkim. Poza korpusem drogowym wskaźnik zagęszczenia gruntu nie powinien być mniejszy niż 0.90.

W trakcie wykonywania wykopów zachodzić będzie konieczność odwodnienia wykopów.

Na podstawie rzeczywistych warunków gruntowo – wodnych Wykonawca przedstawi do akceptacji Inspektorowi nadzoru szczegółowy opis proponowanych metod odwodnienia wykopów na czas budowy wodociągu, zapewniający bezpieczeństwo pracy i ochronę wykonywanych robót.

Podczas prowadzenia robót ziemnych należy bezwzględnie korzystać z planszy zbiorczej uzbrojenia.

**Podczas prowadzenia robót ziemnych należy bezwzględnie korzystać z planszy zbiorczej uzbrojenia.**

### **1.9 Próba szczelności, płukanie i dezynfekcja.**

Wykonane odcinki wodociągów i kanalizacji należy poddać badaniom szczelności oraz próbom ciśnieniowym zgodnie z PN-B-10725- "Przewody zewnętrzne. Wymagania i badania przy odbiorze".

Przed oddaniem wodociągu i kanalizacji sanitarnej do eksploatacji należy wykonać płukanie i chlorowanie sieci zgodnie z obowiązującymi przepisami i wymaganiami użytkownika sieci wodociągowej.

### **1.10 Roboty demontażowe.**

Istniejące odcinki likwidowanych przewodów wodociągowych i kanalizacyjnych pozostawione w ziemi należy na całej długości zamulić zaczynem cementowo – piaskowym, a końcówki rur dodatkowo zamknąć korkiem betonowym. Kolidujące odcinki wodociągów z projektowanym układem drogowym i urządzeniami towarzyszącymi należy zdemontować.

Demontaż należy przeprowadzić pod nadzorem przedstawiciela Właściciela sieci

### **1.11 Uwagi końcowe**

Budowę sieci należy zlecić przedsiębiorstwu specjalistycznemu, które posiada uprawnienia do prowadzenia w/w robót i odpowiednie zaświadczenia kwalifikacyjne.

Ewentualne korekty i zmiany w projekcie, dokonywane w trakcie budowy, wymagają akceptacji projektanta w ramach nadzoru autorskiego.

Przy budowie sieci należy stosować się do uwag zawartych w uzgodnieniach z instytucjami i użytkownikami przewodów oraz w opinii ZUD.

W strefie czynnych sieci dopuszcza się prowadzenie robót ziemnych tylko systemem ręcznym.

Przed przystąpieniem do robót ziemnych należy powiadomić zainteresowane firmy, instytucje i użytkowników, których uzbrojenie znajduje się w pasie trasy projektowanych sieci, oraz właścicieli terenów, przez których przechodzi projektowana sieć o terminie rozpoczęcia robót.

W przypadku napotkania, w trakcie wykonywania robót, uzbrojenia nie wykazanego w inwentaryzacji należy takie uzbrojenie zabezpieczyć i powiadomić odpowiedniego użytkownika.

Wszystkie napotkane urządzenia energetyczne należy traktować jako czynne, będące pod napięciem i grożące porażeniem.

Zastosowane maszyny i urządzenia muszą być w pełni sprawne i nie mogą powodować wycieków substancji ropopochodnych do gruntu czy wód powierzchniowych.

Przy eksploatacji należy przestrzegać warunków określonych przez producentów i utrzymywać urządzenia w dobrym stanie technicznym, wycofując stare lub wyeksploatowane.

Powstałe w trakcie realizacji odpady zagospodarować zgodnie z ustawą z dnia 14.12.2012 r. o odpadach (Dz.U. z 2013r.,poz.21), odpady przed przekazaniem uprawnionym podmiotom, należy magazynować selektywnie w wyznaczonych i zabezpieczonych miejscach.

Po przeprowadzeniu robót teren należy doprowadzić do stanu pierwotnego.

## 1. CZĘŚĆ GEOLOGICZNA

Zgodnie z dokumentacją geologiczną

## 2. CZĘŚĆ GEODEZYJNA

Zgodnie z wymaganiami, zawartymi w rozporządzeniu MSWiA z dnia 3 listopada 1998r (Dz. U. nr 140/98) oraz w ustawie Prawo Budowlane z dnia 7 lipca 1994 (Dz. U. nr 89/94), projekt został sporządzony na kopiach aktualnej mapy zasadniczej, przyjętej do zasobu geodezyjno – kartograficznego w Starostwie Powiatowym w Lęborku

## 3. ZESTAWIENIE PODSTAWOWYCH ROBÓT

### Wodociąg

L.P.	Wyszczególnienie	Norma, Katalog	Materiał	Jedn.	Ilość
<b>WODOCIĄG</b>					
1	rura przewodowa z polietylenu PE 110×6,6 PN10, SDR 17	PN-EN 1555	HDPE	m	1131
2	rura ochronna z polietylenu PE 225×13,4 PN10, SDR 17	PN-EN 1555	HDPE	m	65
3	kolano E 15° Dz 110 PN10, SDR 17	kat. producenta	HDPE	szt.	10
4	kolano E 30° Dz 110 PN10, SDR 17	kat. producenta	HDPE	szt.	3
5	kolano E 45° Dz 110 PN10, SDR 17	kat. producenta	HDPE	szt.	2
6	kolano E 90° Dz 110 PN10, SDR 17	kat. producenta	HDPE	szt.	7
7	Trójnik PE równoprzelotowy T110/110	kat. producenta	HDPE	szt.	1
8	Trójnik kołnierzowy redukcyjny T100/80	kat. producenta	żel. sfer.	szt.	8



9	Zasuwa kołnierzowa Dn 100 wraz z obudową i skrzynką uliczną do zasuw	kat. producenta	żel. sfer.	Kpl.	4
10	Zasuwa kołnierzowa Dn 80 wraz z obudową i skrzynką uliczną do zasuw	kat. producenta	żel. sfer.	Kpl.	8
11	Króciec dwukołnierzowy FF Dn 80 mm L=0,70m	kat. producenta	żel. sfer.	szt.	8
12	Kolano dwukołnierzowe ze stopką N Dn80	kat. producenta	żel. sfer.	szt.	8
13	Hydrant nadziemny HP 80 mm wraz ze skrzynką do hydrantów	kat. producenta	żel. sfer.	kpl.	8
14	Połączenie kołnierzowe do rur PE Dn 100	kat. producenta	żel. sfer.	kpl.	24
15	Łącznik rurowy Dn 100	kat. producenta		kpl.	2
16	Manszeta 225/110	kat. producenta		szt.	6
17	Płozы dystansowe	kat. producenta	HDPE	kpl.	51
18	Blok podporowy	kat. producenta	C16/20	m <sup>3</sup>	2,2
19	Blok oporowy	kat. producenta	C16/20	m <sup>3</sup>	2,4
20	taśma PE koloru żółtego o szerokości 0,4 m z drutem identyfikacyjnym	kat. producenta	HDPE	m	1131
21	Obetonowanie skrzynki ulicznej		C16/20	m <sup>3</sup>	1.0
22	zaślepka Dn110 PN16, SDR 11	kat. producenta	HDPE	szt.	1
23	Tabliczki lokalizacyjne do zasuw	kat. producenta		szt.	12
24	Tabliczki lokalizacyjne do hydrantów	kat. producenta		szt.	8
25	Pianka poliuretanowa	kat. producenta		m <sup>3</sup>	0,03

### **Kanalizacja sanitarna**

- ⇒ Budowa kanalizacji sanitarnej z rur PVC 200 mm - 1993,0 m;
- ⇒ Budowa kanalizacji sanitarnej z rur PVC 160 mm - 200,0 m;
- ⇒ Budowa kanalizacji sanitarnej tłocznej 90 mm z rur PE100, SDR17 - 978,0 m;
- ⇒ Budowa kanalizacji sanitarnej tłocznej 63 mm z rur PE100, SDR17 - 14,0 m;
- ⇒ Budowa studni Dn1200 na kanale sanitarnym - 50 kpl.
- ⇒ Budowa studni Dn600 na kanale sanitarnym - 2 kpl.
- ⇒ Budowa pompowni na kanale sanitarnym - 2 kpl.
- ⇒ Budowa rury ochronnej Dn400 - 49 m.
- ⇒ Budowa rury ochronnej Dn250 - 123 m.

Opracował:

mgr inż. Marcin Cichowicz

## II. ZAŁĄCZNIKI

### 1. Uprawnienia do projektowania projektanta i sprawdzającego



#### **WARMIŃSKO-MAZURSKA OKRĘGOWA IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA**



WAM/OKK/U/115/09

Olsztyn, dnia 15 grudnia 2009 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, ze zm./, art. 12 ust. 3, art.13 ust. 1 pkt 1, art. 14 ust. 1 pkt 4 ustawy z dnia 07 lipca 1994 r. Prawo budowlane /tekst jednolity Dz. U. z 2006 r. Nr 156, poz. 1118 ze zm./, § 6 pkt 1 i 2, § 11 ust.1 pkt 1, § 15, § 23 ust. 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie /Dz. U. z 2006 r. Nr 83 poz. 578 ze zm./ oraz art. 104 Kodeksu postępowania administracyjnego /t.j. Dz.U. z 2000 r. Nr 98, poz.1071 ze zm./

**Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna  
nada**

**Panu MARCINOWI CICHOWICZOWI**  
magistrowi inżynierowi inżynierii środowiska  
ur. dnia 21 listopada 1982 r. w Sztumie

**UPRAWNIENIA BUDOWLANE**

**Nr ewid. WAM/0121/POOS/09**

**DO PROJEKTOWANIA  
BEZ OGRANICZEŃ**

**w specjalności instalacyjnej**

**w zakresie sieci, instalacji i urządzeń cieplnych, wentylacyjnych, gazowych,  
wodociągowych i kanalizacyjnych.**

**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. Zgodnie z art. 12 ust. 7 w/w ustawy Prawo budowlane – podstawę do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie stanowi wpis, w drodze decyzji, do centralnego rejestru Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego oraz wpis na listę członków właściwej izby samorządu zawodowego, potwierdzony zaświadczeniem wydanym przez tę izbę, z określonym w nim terminem ważności.
2. Od decyzji niniejszej służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Warmińsko-Mazurskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Olsztynie, w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.



#### **Skład orzekający OKK:**

1. mgr inż. Andrzej Stasiorowski
2. inż. Janusz Palmowski
3. mgr inż. Bogumił Wierzbicki

*[Signature]*

INŻYNIER BUDOWNICTWA  
Krajowa Izba Inżynierów Budownictwa  
ul. Dworkowa 24/3  
00-610 Warszawa

Gdańsk, dnia 28 maja 2009 r.

syg. akt 39/POM/OKK/09

## 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, ze zm./, art. 12 ust. 3, art.13 ust.1 pkt 1, art. 14 ust. 1 pkt 4 ustawy z dnia 07 lipca 1994 r. Prawo budowlane /tekst jednolity Dz. U. z 2006 r. Nr 156. poz. 1118/, § 6 pkt 1 i 2, § 11 ust.1 pkt 1, § 15, § 23 ust. 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie /Dz. U. z 2006 r. Nr 83 poz. 578. ze zm./ oraz art. 104 Kodeksu postępowania administracyjnego /t.j. Dz.U. z 2000 r. Nr 98, poz.1071 ze zm./

**Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna**  
stwierdza, że:

**Pan PIOTR TADEUSZ GREINKE**  
magister inżynier  
urodzony dnia 10.10.1982 r. w Kościerzynie

uzyskał

**UPRAWNIENIA BUDOWLANE**

**numer ewidencyjny: POM/0041/POOS/09**

**do projektowania bez ograniczeń  
w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci, instalacji i urządzeń ciepłych,  
wentylacyjnych, gazowych, wodociągowych i kanalizacyjnych**

## 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


Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w terminie 14 dni od daty jej doręczenia.

**Skład orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej:**

**PRZEWODNICZĄCY**  
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

  
**Ryszard Kolasa**

**WICEPRZEWODNICZĄCY**  
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

  
**Leszek Niedostatkiwicz**

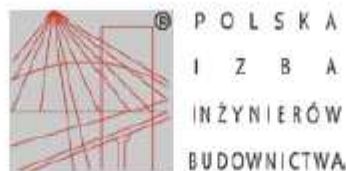
**CZŁONEK**  
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

  
**Ziemowit Suligowski**

### Otrzymują:

1. Pan Piotr Tadeusz Greinke  
83-400 Kościerzyna, ul. Dworkowa 24/3
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
4. a/a

## 2. Aktualne zaświadczenie potwierdzające przynależność do izby samorządu zawodowego



### Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

WAM-THJ-1J8-MBZ \*

Pan Marcin Cichowicz o numerze ewidencyjnym WAM/IS/0041/10  
adres zamieszkania ul. Krańcowa 14 B / 19, 82-500 Kwidzyn  
jest członkiem Warmińsko-Mazurskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada  
wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.  
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2016-01-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym  
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2015-01-14 roku przez:

Mariusz Dobrzeńicki, Przewodniczący Rady Warmińsko-Mazurskiej 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](http://www.piiib.org.pl) lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.





### Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

POM-JGN-BKL-792 \*

Pan Piotr Tadeusz Greinke o numerze ewidencyjnym POM/IS/0267/09

adres zamieszkania ul. Dworcowa 24/3, 83-400 Kościerzyna

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

Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2015-06-30.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2014-07-10 roku przez:

Franciszek Rogowicz, Przewodniczący Rady Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

[Zgodnie art. 9 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](http://www.piiib.org.pl) lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.



### III. CZĘŚĆ RYSUNKOWA

Rys nr 1	Plan Orientacyjny - skala 1 : 20 000
Rys nr 2 (ark.1-7)	Plan sytuacyjny - skala 1 : 500
Rys nr 3 (ark.1-9)	Profil podłużny - skala 1 : 100/500
Rys nr 4	Zestawienie węzłów
Rys nr 5 (ark.1-2)	Szczegóły pompowni PP1 i PP2