

JRP INSTALACJE

**09-200 SIERPC UL. MICKIEWICZA 53
TEL 242755802**

OPIS TECHNICZNY PRZYDOMOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW W MIEJSCOWOŚCIACH:

**GRABAL 17,10,27,6,12,14,25,24,23,9,15,35,33,13,22, CISSE 33 I 28,
DĄBKOWA PAROWA 1, MIERZĘCIN 26, SZCZUTOWO 46,44,17 DZ. NR
EW. : 87,105,26,112,99,97/1,27,28/2,28/1,51,106,90,30,17,98,52, W OBRĘBIE
EWIDENCYJNYM GRABAL, DZIAŁKI NR 141, 83/1 W OBRĘBIE
EWIDENCYJNYM CISSE, DZIAŁKA NR 9 W OBRĘBIE
EWIDENCYJNYM DĄBKOWA PAROWA , DZIAŁKI NR 217,218 W
OBRĘBIE EWIDENCYJNYM MIERZĘCIN, DZIAŁKI NR 24/2,25,119 W
OBRĘBIE EWIDENCYJNYM SZCZUTOWO ,
JEDNOSTKA EWIDENCYJNA GM. SZCZUTOWO**

**INWESTOR: GMINA SZCZUTOWO, 09-227 SZCZUTOWO
UL. LIPOWA 5A**

OPRACOWAŁ :

2015-LUTY

EGZEMPLARZ NR.....

SPIS TREŚCI

1-	OPIS TECHNICZNY	3
1.1	PRZEDMIOT INWESTYCJI	3
1.2.	ISTNIEJĄCY STAN ZAGOSPODAROWANIA TERENU	3
1.3.	PODSTAWA OPRACOWANIA	3
1.4.	ILOŚĆ ŚCIEKÓW Z POSZCZEGÓLNYCH GOSPODARSTW DOMOWYCH	4
1.5.	JAKOŚĆ ŚCIEKÓW SUROWYCH.	5
1.6.	OPIS PRZYJĘTYCH ROZWIĄZAŃ OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW.	6
1.7.	ROBOTY ZIEMNE I MONTAŻOWE.	13

- 1- PLAN SYTUACYJNY W SKALI 1:1000
- 2- PRZEKRÓJ OCZYSZCZALNI
- 3- SCHEMAT ZASILANIA ELEKTRYCZNEGO
- 4- PRZEKRÓJ ROWU ROZSĄCZAJĄCEGO

1- OPIS TECHNICZNY

1.1 PRZEDMIOT INWESTYCJI

Niniejsze opracowanie dotyczy budowy przydomowych, mechaniczno biologicznych oczyszczalni ścieków odprowadzających ścieki do gruntu za pomocą drenażu rozsączającego na posesjach zlokalizowanych miejscowościach: Grabal 17,10,27,6,12,14,25,24,23,9,15,35,33,13,22, Cisse 33 i 28, Dąbkowa Parowa 1, Mierzęcín 26, Szczutowo 46,44,17. Inwestorem robót będzie Gmina Szczutowo, 09-227 Szczutowo ul. Lipowa 5a. Tereny na których zlokalizowano oczyszczalnie należą do poszczególnych właścicieli domów z których będą oczyszczane ścieki w projektowanych oczyszczalniach. Inwestor uzyskał prawo do dysponowania nieruchomościami na cele budowlane od właścicieli gruntów. Podstawą przyjęcia sposobu oczyszczania ścieków stanowi rozpoznanie warunków gruntowo-wodnych terenu. Warunki jakim powinny odpowiadać ścieki bytowo-gospodarcze odprowadzane do wód powierzchniowych i do ziemi określa Rozporządzenie Ministra Środowiska z dn. 18 listopada 2014r w sprawie warunków, jakie należy spełniać przy wprowadzaniu ścieków do wód lub do ziemi oraz w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego (Dz. U. z 2014r poz. 1800) Zgodnie z w/w rozporządzeniem ścieki pochodzące z własnego gospodarstwa domowego lub rolnego poza aglomeracją mogą być wprowadzane do ziemi w granicach gruntu stanowiącego własność wprowadzającego, jeżeli spełnione są łącznie następujące warunki.

1. Ilość ścieków nie przekracza $5,0\text{m}^3$ na dobę;
2. BZT5 ścieków dopływających jest zredukowane co najmniej o 20%, a wartość zawiesin ogólnych co najmniej o 50 % i miejsce wprowadzania ścieków oddzielone jest warstwą gruntu o miąższości co najmniej 1,5 m od najwyższego użytkowego poziomu wodonośnego wód podziemnych.

1.2. ISTNIEJĄCY STAN ZAGOSPODAROWANIA TERENU

W chwili obecnej budynki objęte niniejszym opracowaniem w miejscowościach Grabal 17,10,27,6,12,14,25,24,23,9,15,35,33,13,22, Cisse 33 i 28, Dąbkowa Parowa 1, Mierzęcín 26, Szczutowo 46,44,17 odprowadzają ścieki do bezodpływowych szamb, które w większości przypadków znajdują się w złym stanie technicznym. Budowa przydomowych oczyszczalni ścieków wymaga zgłoszenia tego faktu właściwemu organowi tj. Wydziałowi Architektury i Budownictwa Starostwa Powiatowego.

1.3. PODSTAWA OPRACOWANIA

- Ustalenia z Zamawiającym oraz przyszłym użytkownikiem oczyszczalni dotyczące rozwiązań technicznych oczyszczalni
- Wizje lokalne w terenie oraz ustalenia z właścicielami posesji
- Mapy w skali 1:1000 terenów objętych opracowaniem
- Odwierty kontrolne na terenie na którym będą zlokalizowane oczyszczalnie

Przepisy na których oparto niniejsze opracowanie:

- Rozporządzenie Ministra Środowiska z dnia 18-11-2014 (Dz.U. z 2014; poz. 1800) w sprawie warunków jakim powinny odpowiadać ścieki odprowadzane do wód lub ziemi oraz w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego.
- Ustawa Prawo Wodne (Dz.U. 2014; poz. 659).
- Rozporządzenie Rady Ministrów z 09-11-2010 Dz. U. 213 poz 1397 w sprawie określenia rodzajów inwestycji szkodliwych dla środowiska i zdrowia ludzi oraz ocen oddziaływania na środowisko.
- Ustawa z dnia 27-04-2001r Prawo ochrony środowiska (Dz.U.2014; poz. 1101 z

późniejszymi zmianami).

- Ustawa z dnia 07.07.1994 Prawo Budowlane (Dz.U.z 2013 poz. 1409)
- Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 12 kwietnia 2002 r. w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie (Dz.U. 2002 nr 75 poz. 690)

1.4.ILOŚĆ ŚCIEKÓW Z POSZCZEGÓLNYCH GOSPODARSTW DOMOWYCH

Na podstawie Rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dn. 14.01.2002 r. w sprawie określenia przeciętnych norm zużycia wody przyjęto, że ilość ścieków z gospodarstw domowych wyposażonych w wodociąg, kuchnię, łazienkę, lokalne źródło ciepłej wody przypadająca na jednego mieszkańca wyniesie :

$$Q_{dśr} = 0,100 \text{ m}^3/\text{d}, \quad Q_{dmax} = 0,110 \text{ m}^3/\text{d}, \quad Q_{hmax} = 0,005 \text{ m}^3/\text{d}$$

Ilość ścieków z poszczególnych posesji pokazuje tabela:

Lp.	Imię	Nazwisko	Nr domu	Nr działki	Zadeklarowana liczba Mieszkańców	Średnia ilość ścieków [dm ³ /dobę]
1	Jan	Stankiewicz	17	87	8	800
2	Monika	Blongiewicz	10	105	6	600
3	Andrzej	Czajkowski	27	26	3	300
4	Kazimierz	Meller	6	112	3	300
5	Marek	Skierkowski	12	99	3	300
6	Jacek	Topolewski	14	97/1	4	400
7	Sławomir	Maciejewski	25	27	6	600
8	Andrzej	Woźnicki	24	28/2	5	500
9	Janusz	Klimek		28/1	4	400
10	Kazimierz	Kalinowski	23	51	2	200
11	Barbara	Michalska ,Stawicka	9	106	5	500
12	Robert	Rudowski	15	90	4	400
13	Sławomir	Uździcki	35	30	4	400
14	Janusz	Kopyciński	33	17	4	400
15	Ryszard	Kopaczewski	13	98	2	200
16	Zbigniew	Leśniewski	22	52	6	600
Cisse						
17	Katarzyna	Miłkowska	33	141	5	500
18	Sławomir	Wołyński	28	83/1	4	400

Dąbkowa Parowa

19	Marianna	Sokołowska	1	9	6	600
----	----------	------------	---	---	---	-----

Mierzęcín

20	Grzegorz	Kuchnicki	26	217,218	7	700
----	----------	-----------	----	---------	---	-----

Szczutowo

21	Ewa	Dębska	46	24/2	5	500
22	Marek	Misztal	44	25	2	200
23	Piotr	Milewski	17	119	3	300

1.5. JAKOŚĆ ŚCIEKÓW SUROWYCH.

Jakość podstawowych wskaźników zanieczyszczeń wymaganych dla obliczenia oczyszczalni tej wielkości przyjęto na podstawie literatury fachowej oraz badań ścieków socjalno-bytowych powstających w przeciętnych gospodarstwach domowych w ostatnich latach. Przyjęto następujące stężenia wskaźników zanieczyszczeń w ściekach surowych:

BZT5- 450 mg/dm³

CHZT- 750 mg/dm³

Zawiesiny ogólne -410 mg/dm³

Na tej podstawie obliczono ładunki zanieczyszczeń oraz wielkości oczyszczalni przydomowych.

Lp.	Imię	Nazwisko	Nr domu	Zadeklarowana liczba Mieszkańców	Średnia ilość ścieków [dm ³ /dobę]	Ładunek BZT5 w kg/dobę	Ładunek CHZT w kg/dobę	Ładunek Zawiesiny ogólnej w kg/dobę	RLM Gospodarstwa na podstawie ładunku zanieczyszczeń
GRABAL									
1	Jan	Stankiewicz	17	8	800	0,36	0,60	0,33	6,0
2	Monika	Blongiewicz	10	6	600	0,27	0,45	0,25	4,5
3	Andrzej	Czajkowski	27	3	300	0,14	0,23	0,12	2,3
4	Kazimierz	Meller	6	3	300	0,14	0,23	0,12	2,3
5	Marek	Skierkowski	12	3	300	0,14	0,23	0,12	2,3
6	Jacek	Topolewski	14	4	400	0,18	0,30	0,16	3,0
7	Sławomir	Maciejewski	25	6	600	0,27	0,45	0,25	4,5
8	Andrzej	Woźnicki	24	5	500	0,23	0,38	0,21	3,8
9	Janusz	Klimek		4	400	0,18	0,30	0,16	3,0
10	Kazimierz	Kalinowski	23	2	200	0,09	0,15	0,08	1,5
11	Barbara	Michalska, Stawicka	9	5	500	0,23	0,38	0,21	3,8
12	Robert	Rudowski	15	4	400	0,18	0,30	0,16	3,0

13	Sławomir	Uzdziński	35	4	400	0,18	0,30	0,16	3,0
14	Janusz	Kopyciński	33	4	400	0,18	0,30	0,16	3,0
15	Ryszard	Kopaczewski	13	2	200	0,09	0,15	0,08	1,5
16	Zbigniew	Leśniewski	22	6	600	0,27	0,45	0,25	4,5

Cisse

17	Katarzyna	Miłkowska	33	5	500	0,23	0,38	0,21	3,8
18	Sławomir	Wołyński	28	4	400	0,18	0,30	0,16	3,0

Dąbkowa
Parowa

19	Marianna	Sokołowska	1	6	600	0,27	0,45	0,25	4,5
----	----------	------------	---	---	-----	------	------	------	-----

Mierzęcin

0,00 0,00 0,00

20	Grzegorz	Kuchnicki	26	7	700	0,32	0,53	0,29	5,3
----	----------	-----------	----	---	-----	------	------	------	-----

Szczutowo

21	Ewa	Dębska	46	5	500	0,23	0,38	0,21	3,8
22	Marek	Misztal	44	2	200	0,09	0,15	0,08	1,5
23	Piotr	Milewski	17	3	300	0,14	0,23	0,12	2,3

W czasie eksploatacji oczyszczalni nie wolno wrzucać do kanalizacji:

- ścieków deszczowych, gnojowicy,
- zużytych olejów i smarów,
- produktów ropopochodnych,
- farb i rozpuszczalników,
- środków toksycznych i antybiotyków,
- produktów nie ulegających biologicznej biodegradacji: elementy z tworzyw sztucznych, podpaski, patyczki do uszu prezerwatywy itp.

1.6.OPIS PRZYJĘTYCH ROZWIĄZAŃ OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW.

Lokalizacja oczyszczalni

Najistotniejszym kryterium decydującym o lokalizacji przydomowej oczyszczalni ścieków jest odległość od ujęć wody. Na terenach gdzie są projektowane oczyszczalnie gospodarstwa domowe nie korzystają z własnych ujęć wody lecz z gminnej sieci wodociągowej. Osadniki wstępne, wtórne i bioreaktory stanowiące podstawową część indywidualnego systemu oczyszczania ścieków bytowo – gospodarczych mogą być sytuowane w bezpośrednim sąsiedztwie budynków mieszkalnych, jednak tylko pod warunkiem ich odpowietrzenia przez instalację sanitarną

wyprowadzoną ponad dach budynku.

Ponadto:

Odległość osadnika:

- od granicy działki i drogi publicznej – minimum 2m;
- odległość od okien i drzwi zewnętrznych do pomieszczeń przeznaczonych na pobyt ludzi – minimum 5 m;

Odległości lokalizacji rowów filtracyjnych i pól drenażowych :

- od czynnej studni – 30 m
- od granicy działki – 2 m
- od użytkowego poziomu wody gruntowej 1,5m

Ogólny opis systemu

Według ustaleń z inwestorem przyjęto oczyszczalnie mechaniczno-biologiczne tlenowe odprowadzające ścieki do gleby za pomocą drenażu rozsączającego. Zastosowano oczyszczalnię składającą się z trzech zbiorników o pojemności 1,1 m³ każdy. W skład oczyszczalni wchodzi osadnik wstępny, reaktor biologiczny i osadnik wtórny. Na obszarach gdzie woda gruntowa zalega głęboko odprowadzenie ścieków oczyszczonych do drenażu będzie się odbywać w sposób grawitacyjny, natomiast tam gdzie woda gruntowa zalega wysoko odprowadzenie ścieków oczyszczonych do drenażu odbywać się będzie za pomocą pompowni ścieków oczyszczonych składającej się ze studzienki przepompowej o pojemności 0,5m³ oraz pompy zatapialnej a drenaż rozsączający wykonany będzie w nasypie ziemnym.

Ciąg technologiczny projektowanych oczyszczalni składał się będzie z :

- rurociągu grawitacyjnego ścieków surowych z budynku Dn 160PCV klasy N układanego ze spadkiem min1,5% i w razie potrzeby studzienki kanalizacyjnej dn 315 PCV
- osadnika wstępnego o pojemności nie mniej od1,0m³ z polietylenu HDPE
- komory napowietrzania polietylenu HDPE o pojemności nie mniej od1. 0m³
- osadnika wtórnego o pojemności nie mniej od1,0m³
- szafki sterowniczej wraz z wyposażeniem:
 - dmuchawa membranowa o wydajności: 4,8m³/h ,
 - sterownik układu wraz ze złączem sieciowym LAN (umożliwiającym rozbudowę sterownika o moduł bezprzewodowej komunikacji) oraz z funkcją podtrzymania pracy sterownika powyżej 20 dni w przypadku braku zasilania w energię elektryczną
 - zespół elektrozaworów,
- jednofazowego zasilania elektrycznego oczyszczalni z wewnętrznej instalacji elektrycznej właściciela posesji za pomocą przewodu ziemnego YKY3x2,5mm² ułożonego wzdłuż rurociągu
- rurociągu grawitacyjnego PCV 110 odprowadzającego ścieki oczyszczone do drenażu lub do pompowni
- studzienki pompowej o pojemności 0,5m³ i szerokości wjazdu nie mniej niż 0,4m oraz pompy zatapialnej z pływakiem (opcjonalnie w przypadku występowania) przetłaczającej ścieki oczyszczone rurociągiem PE o średnicy zewnętrznej 32mm do drenażu rozsączającego.
- Drenażu rozsączającego wraz ze studzienkami rozdzielczymi, wykonanego z rur drenarskich PCV 110 ułożonych na warstwach rozsączających ścieki

Poszczególne elementy pokazano na planach sytuacyjnych w skali 1:1000 zamieszczonych w niniejszej dokumentacji. **Do budowy wykorzystywane będą wyłącznie urządzenia nowe posiadające certyfikat zgodności z normą PN-EN 12566-3+A2:2013 (urządzenia muszą posiadać znak B lub CE**

Opis oczyszczalni

Surowe ścieki bytowo-gospodarcze za pomocą rurociągów PCV 160 będą doprowadzane do pierwszej części oczyszczalni jaką jest osadnik wstępny o min. pojemności 1,1 m³. W osadniku będzie następowało mechaniczne oczyszczanie ścieków. Zawiesiny o ciężarze właściwym większym od 1 g/cm³ będą sedymentowały na dno, zaś substancje o ciężarze właściwym mniejszym od 1 g/cm³ będą wypływały na powierzchnię zwierciadła ścieków. Frakcja organiczna zatrzymywanych zanieczyszczeń w procesach beztlenowych będzie ulegała częściowej hydrolizie i wolotalizacji oraz fermentacji czego efektem będzie częściowa mineralizacja i zmniejszenie objętości osadów. Powstające w procesie oczyszczania ścieków osady będą magazynowane w osadniku gnilnym oraz okresowo wywożone taborem asenizacyjnym do najbliższej większej oczyszczalni ścieków, gdzie łącznie z osadami powstającymi w tamtejszej oczyszczalni będą odwadniane i unieszkodliwiane. W zależności od uwarunkowań lokalnych możliwy jest również inny sposób unieszkodliwiania osadów, np. poprzez kompostowanie lub wykorzystanie rolnicze. Osady z osadnika wstępnego będą wywożone po osiągnięciu określonego w instrukcji obsługi oczyszczalni poziomu maksymalnego. W zależności od specyfiki obiektu osady będą wywożone ok. raz w roku.

Podczyszczony w osadniku wstępnym ścieki będą odpływały grawitacyjnie poprzez filtr do reaktora biologicznego o min. pojemności 1,1 m³, stanowiącego hybrydę złoża biologicznego oraz osadu czynnego.

W reaktorze biologicznym ścieki będą oczyszczane przy pomocy mikroorganizmów utwierdzonych do zanurzonego złoża napowietrzanego oraz przy pomocy swobodnie unoszonych w ściekach mikroorganizmów osadu czynnego. Zarówno osad czynny jak i złożo zanurzone będą napowietrzane sprężonym powietrzem wprowadzanym poprzez dyfuzor talerzowy. Oprócz natleniania pęcherzyki sprężonego powietrza zapewnią również mieszanie zawartości reaktora biologicznego. W czasie kontaktu ścieków z zespołem mikroorganizmów zasiedlającym złożo (błoną biologiczną) oraz z mikroorganizmami osadu czynnego będzie następowała biosorpcja oraz biodegradacja zanieczyszczeń organicznych zawartych w ściekach. W efekcie będzie uzyskiwane pełne biologiczne oczyszczanie ścieków.

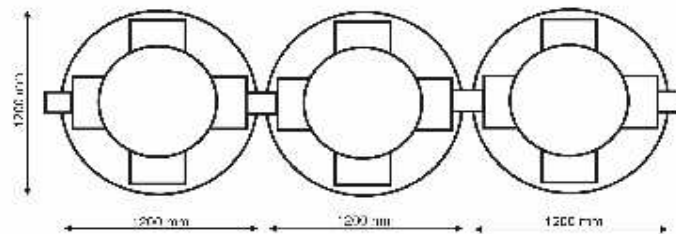
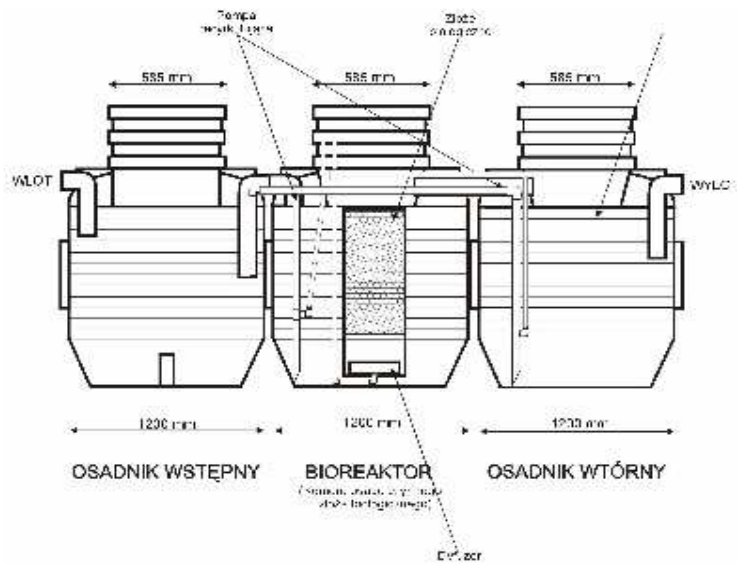
Z bioreaktora ścieki grawitacyjnie będą przepływały do osadnika wtórnego w którym nastąpi sedymentacja wtórna. Osad z komory klarowania osadnika wtórnego wraz z częścią ścieków oczyszczonych recyrkulowany będzie cyklicznie do komory napowietrzania oraz nadmiar do osadnika wstępnego, gdzie będzie osiadał na dnie. W osadniku gnilnym osad nadmierny razem z osadem wstępnym będzie podlegał mineralizacji w warunkach beztlenowych. Przetłaczanie realizowane będzie za pomocą podnośnika powietrznego (pompy mamutowej).

Oczyszczony ścieki będą odpływały grawitacyjnie do pompowni ścieków oczyszczonych i dalej do drenażu rozsączającego.

Sprężone powietrze do dyfuzora oraz do pompy mamutowej będzie doprowadzane z dmuchawy membranowej zamontowanej w zewnętrznej, wolno stojącej szafce/obudowie sterowniczej oczyszczalni o stopniu ochrony min. IP 54, która posiada oznakowanie CE. We wspomnianej szafce/obudowie będzie również zamontowany sterownik oraz elektrozawory zapewniające automatyczną pracę całego układu technologicznego oczyszczalni.

W celu uniknięcia rozprzestrzeniania się nieprzyjemnych zapachów przewidziano wentylację grawitacyjną. W zintegrowanej nadbudowie nad komorą osadu czynnego będzie zamontowana rura nawiewna DN 110. Rura nawiewna będzie wyprowadzona 50 cm ponad poziom terenu i zakończona typowym zaworem napowietrzająco-odpowietrzającym. Natomiast w zintegrowanej nadbudowie nad osadnikiem gnilnym będzie zamontowany króciec do montażu wentylacji wysokiej DN 110, którą należy stosować w przypadku braku właściwej wentylacji odpowietrzającej instalacje kanalizacyjną w budynku. Pion wentylacji wysokiej powinien być wyprowadzony ponad dach, a także 0,6 m powyżej górnej krawędzi okien i drzwi zewnętrznych znajdujących się w odległości mniejszej niż 4 m od wylotu pionu wentylacyjnego. Pion wentylacyjny należy zakończyć typową rurą wywiewną. Schemat oczyszczalni przedstawia rysunek poglądowy poniżej.

<p align="center">MECHANICZNO-BIOLOGICZNA OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW przepustowość nominalna 0,9 m³/d</p>
<p align="center">TECHNOLOGIA HYBRYDOWA osad czynny ze złożem biologicznym</p>
<p align="center">Zgodność z normą PN-EN 12566-3+A1:2009</p>



Wentylacja oczyszczalni

Procesy fermentacji beztlenowej zachodzące wewnątrz oczyszczalni są źródłem gazów takich jak: siarkowodór, metan, dwutlenek węgla, które muszą być odprowadzane z przestrzeni powietrznej zawartej pomiędzy poziomem ścieków, a sklepieniem oczyszczalni. Wystarczającym rozwiązaniem jest komin odpowietrzający domowe urządzenia sanitarne, pod warunkiem, że jest on wyprowadzony ponad dach budynku.

W przypadku gdy nie ma wykonanego odpowietrzenia domowych urządzeń sanitarnych należy wyprowadzić instalację wentylacyjną ponad dach budynku (minimum 60 cm powyżej krawędzi najwyższego okna).

System sterowania, napowietrzania i recyrkulacji.

Urządzenie sterujące i napowietrzające umieszczone są w oddzielnej szafce stojącej przy nadstawce zbiornika o stopniu szczelności IP54. wraz z wyposażeniem : w dmuchawę membranową, zespół elektrozaworów oraz sterownik układu wraz ze złączem sieciowym LAN (umożliwiającym rozbudowę sterownika o moduł bezprzewodowej komunikacji) oraz z funkcją podtrzymania pracy sterownika powyżej 20 dni w przypadku braku zasilania w energię elektryczną. Dozowanie ścieków z osadnika wstępnego odbywa się cyklicznie według programu za pomocą pompy podnośnikowo-powietrznej. Recyrkulacja osadu oraz usuwanie osadu nadmiernego i błony biologicznej odbywa się za pomocą pomp podnośnikowo-powietrznych i cyklicznie według ustawień Ilość dostarczanego powietrza do pomp recyrkulacji osadu regulowana jest elektrozaworami umieszczonymi w szafce sterowniczej. Czas pracy dmuchawy i sterowanie pracą zaworów odbywa się za pomocą sterownika. Powietrze do pomp mamutowych dostarczane jest z dmuchawy zasilającej także dyfuzor. Szafka powinna być zamknięta na kłódkę w celu zabezpieczenia urządzenia przed ingerencją osób niepowołanych. Zasilanie oczyszczalni zgodnie ze schematem zasilania rys 3

Pompownia ścieków

Przepompownię wykonać w zbiorniku polietylenowym o pojemności 0,5m³. Zbiornik jest formowany z polietylenu PEHD. Do wewnątrz zbiornika wprowadzane jest kolanko wlotowe w uszczelce wargowej i montowana jest instalacja tłoczna z pompy. Montaż zbiornika pompowni wykonuje się według zasad stosowanych przy montażu zbiorników z tworzyw sztucznych na stabilnym podłożu w wykopie i na wyrównanej podsypce piaskowej. Po częściowym zasypaniu podłącza się wlot kanalizacji grawitacyjnej, wylot przewodu tłocznego, komin wentylacji oraz wylot kablowy. Wewnątrz montuje się wszystkie elementy wyposażenia przepompowni wykorzystując elementy przytwierdzone do ścian zbiornika. Podłączenie przepompowni kończy montaż kabli zasilającego. Przepompownia wyposażona będzie w 1 pompę jednofazową o mocy 0,3KW z pływakiem sterującym wykonaną ze stali kwasoodpornej. Do pompy należy podłączyć przewód tłoczny PE32 poprzez zawór zwrotny. Przewody tłoczne umieszczone powyżej strefy przemarzania docieplić 50cm warstwą keramzytu. Zasilanie oczyszczalni zgodnie ze schematem zasilania rys 3. Sygnalizacja awarii-podwyższonego poziomu w pompowni za pomocą pływaka umieszczonego w studzience pompowej podłączonego do sygnalizatora

Parametry pompy:

- Pompa zatapialna jednostopniowa z pionowym króćcem tłocznym
- Wirnik półotwarty z wolnym przelotem 10mm
- Króciec tłoczny pompy 1 ¼ cala z gwintem zewnętrznym
- Temperatura tłoczonych cieczy od 0- 50 stopni Celsjusza, krótkotrwale (2 minuty) do 70 stopni
- Korpus pompy – stal AISI 304
- Wirnik pompy – stal AISI 304

- Śruby – stal AISI 304
- Wał pompy – stal AISI 316
- Łożyska toczne trwale nasmarowane, podwójne uszczelnienie mechaniczne z komorą olejową wypełnioną fizjologicznie nieszkodliwym olejem
- Pompa w wykonaniu jednofazowym
- Moc $P_1 = 500 \text{ W}$
- Prędkość obrotowa 29000 rpm
- Klasa szczelności IP68
- Klasa izolacji uzwojeń silnika F
- Masa netto nie więcej niż 6,3 kg
- Parametry charakterystyki $Q=0 \text{ l/s } H=7,5\text{m}$, $Q=3,0 \text{ l/s } H=1\text{m}$
- Wbudowany kondensator pracy $8\mu\text{F}$
- Zbudowane zabezpieczenie termiczne
- Wlot zabezpieczony sitem ze stali AISI 304 z otworami wlotowymi
- Maksymalna głębokość pracy 10 metrów
- Zabudowany łącznik pływakowy z polipropylenowym przewodem kablowym.
- Pompa wyprodukowana w kraju Unii Europejskiej

Drenaż rozsączający

Drenaż rozsączający stanowi układ podziemnych perforowanych drenów wprowadzających oczyszczone ścieki do gruntu. Układ drenażowy składa się ze studzienek rozdzielczych i rur drenażowych zamontowanych w rowach rozsączających. Zadaniem studzienki rozdzielczej jest równomierny rozdział ścieków po oczyszczalni na poszczególne ciągi rozsączające. Długość ciągów rozsączających oraz ich liczbę pokazano na planach sytuacyjnych. Na dnie wykopu należy ułożyć warstwę żwiru płukanego o granulacji 16 - 32 mm. Grubość warstwy żwiru powinna wynosić ok. 0,5 m. Wyżej należy zamontować rury drenażowe PVC 110, które projektuje się obsypać żwirem do całkowitego ich przykrycia. Następnie obsypane żwirem rury drenażowe należy przykryć geowłókniną, która ma za zadanie zabezpieczyć pole drenażowe przed zamuleniem. Wskazane jest, aby geowłókninę przykryć warstwą piasku o grubości nie mniejszej niż 5 cm, a następnie można obsypać gruntem rodzimym. Optymalna głębokość posadowienia drenażu rozsączającego powinna wynosić 50 -180cm .p.p.t. Układ drenażu należy montować z optymalnym spadkiem około 0,5 -1%

Drenaż należy układać na następujących warstwach gruntu (od góry):

- warstwa rozsączająca (miąższość ok.50 cm) żwir płukany 16-32 mm

Minimalna odległość między nitkami powinna wynosić 150 cm.

Przed przystąpieniem do montażu drenażu rozsączającego na powierzchni należy zebrać warstwę ziemi urodzajnej. Na dokładnie wypoziomowanej warstwie gruntu piaszczystego ułożyć warstwę żwiru grubości 40 cm (granulacja 16 - 32 cm). (Na działkach nr 106,51,30 w miejscowości Grabal warstwa gleby wynosi odpowiednio: 1,5m, 1m, 0,8m i tyle należy zebrać, a do głębokości 50-60 cm pod poziomem terenu rów wypełnić piaskiem płukanym) Na tak przygotowanej podbudowie ułożyć i połączyć rury drenarskie PCV110mm. Gotowy rząd drenażu przykryć równomiernie żwirem gr 10 cm a następnie geowłókniną (z zakładką na łączeniach > 30 cm). Całość przykryć warstwą gruntu rodzimego o grubości 80cm. Do budowy górnej warstwy nasypu wykorzystać należy odłożoną uprzednio warstwę ziemi urodzajnej , a brakującą część do 90 cm przykrycia dowieźć. Nachylenie skarp 1:1. Obszar, na którym ułożono drenaż rozsączający należy wyłączyć z uprawy typowo rolnej, a w szczególności nie można na niego najeżdżać sprzętem mechanicznym. Całość obsiać trawą. Na planie sytuacyjnym drenaż przykryty nasypem oznaczono DR-N.

Zasilanie elektryczne oczyszczalni

Dane techniczne

Napięcie zasilania: 230V

Częstotliwość: 50 Hz

Moc: 0,65 kW (oczyszczalnia - 150W, Pompa - 500W)

Prąd: 3,0 A

Zasilanie.

Zasilanie oczyszczalni mechaniczno-biologiczna przewidziano z instalacji wewnętrznej użytkownika kablem YKY3x2,5 mm². Odpływ w instalacji wewnętrznej użytkownika dodatkowo zabezpieczyć zabezpieczeniem różnicowoprądowym 16A/30mA. W skrzynce elektrycznej mechaniczno-biologicznej oczyszczalni ścieków przewidzieć odpływ dla pompy w dodatkowej pompowni jeśli pompownia występuje. Pompa w pompowni ścieków będzie sterowana za pomocą pływaka w zależności od poziomu ścieków , będzie to sterowanie dwustopniowe: włącz-wyłącz. Kable zasilające ułożyć w rurkach ochronnych lub korytkach kablowych oraz w ziemi na głębokości 0,7m wzdłuż rurociągu. Zasilanie pompy wykonać kablem YKY3x2,5 mm² układanym w ziemi. Zasilanie dostosować do wymagań stawianych przez producenta oczyszczalni. Przykładowy schemat zasilania pokazuje rys. nr 3

Ochrona przed porażeniem prądem elektrycznym.

Ochrona podstawowa.

We wszystkich pomieszczeniach oraz przestrzeniach zewnętrznych ochrona podstawowa jest realizowana przez obudowy o odpowiednim stopniu szczelności, izolowanie wszystkich części czynnych oraz izolacja wytrzymała co najmniej napięcie probiercze obwodu pierwotnego.

Ochrona przy uszkodzeniu.

Ochrona przy uszkodzeniu jest realizowana przez zastosowanie samoczynnego wyłączenia zasilania w czasie nie dłuższym niż 0.4s, w układzie sieci TN-S (wszystkie części przewodzące instalacji są przyłączone do uziemionego punktu zasilania za pomocą przewodów ochronnych PE). Przewód PE jest uziemiony na zasilaniu. Ponadto zgodnie z obowiązującymi przepisami jako ochronę uzupełniającą przewidziano zabezpieczenie różnicowoprądowe o znamionowym prądzie różnicowym nie przekraczającym 30mA.

Ochronie podlegają:

- metalowe korpusy wszystkich urządzeń elektrycznych zasilanych napięciem wyższym niż 25V,50Hz
- metalowe części stałe i ruchome
- konstrukcje wsporcze typu korytka kablowe, drabinki kablowe

Wytyczne do montażu

Roboty wykonywać zgodnie z projektem oraz z postanowieniami normy SEP N SEP-E-004 Elektroenergetyczne i sygnalizacyjne linie kablowe oraz obowiązującymi normami PN - IEC 60364, PN - HD 60364

Przed oddaniem instalacji do eksploatacji należy dokonać sprawdzeń i pomiarów zgodnie z PN - HD 60364-6 Instalacje elektryczne niskiego napięcia – Część 6 : Sprawdzenia.

1.7. ROBOTY ZIEMNE I MONTAŻOWE.

Roboty ziemne

Wykopy wykonać jako wąskoprzestrzenne o ścianach pionowych, zgodnie z obowiązującymi przepisami, normami i sztuką budowlaną tak, aby zapobiec ewentualnym ruchom i osunięciom ziemi lub ze skarpami. Wykopy powyżej 1 m umocnione lub ze skarpami. Umocnienia należy odpowiednio utrzymywać aż do czasu, gdy stan wykonania prac będzie wystarczająco zaawansowany, by umocnienia mogły być usunięte. Szerokość wykopów dla sieci kanalizacji sanitarnej 0,9m w obudowie do głębokości wykopów 1,75m, przy wykopach o głębokości powyżej 1,75 m szerokość wykopu 1m. Wykopy poza miejscami kolizji mechaniczne za pomocą koparek podsiębiernych w miejscach kolizji i w bezpośrednim sąsiedztwie ręcznie. Przewody należy układać w wykopie zgodnie z zaleceniami producenta rur. Wykop należy rozpocząć od najniższego punktu i prowadzić w górę w kierunku przeciwnym do spadku przewodu. Zapewnia to możliwość grawitacyjnego odpływu wód z wykopu w czasie opadów oraz odwodnienia wykopów nawodnionych. Umocnienie ścian złożone jest z oddzielnych odcinków tzw. klatek o długości 4,0-5,0 m, z których każda stanowi całość. Połączenie sąsiednich klatek powinno być szczelnie dopasowane. Do szalowania wykopów można używać wyprasek stalowych lub szalunku typu boks. Obudowę wykopu należy usuwać w miarę zasypanywania wykopu.

Spód wykopu należy pozostawić na poziomie wyższym od rzędnej projektowanej o 2 do 5cm w gruncie suchym, a w gruncie nawodnionym około 20cm. Wykopy należy wykonać bez naruszenia naturalnej struktury gruntu. Pogłębienie wykopu do projektowanej rzędnej należy wykonać bezpośrednio przed ułożeniem podsypki.

Dla kanałów budowanych w gruntach suchych, nienawodnionych, o podłożu z gruntów spoistych pod rury należy wykonać *podsypkę* z pospółki lub ze żwiru $\varnothing 2-20\text{mm}$ o grubości 10 cm. Materiał do podsypki nie może być zmrożony oraz nie może zawierać ostrych kamieni lub innego łamanego materiału. Szczegóły wg wytycznych producenta rur.

Odwodnienie wykopu.

Obniżenie poziomu zwierciadła wód gruntowych powinno być dokonywane we wszystkich przypadkach, gdy woda gruntowa uniemożliwia lub utrudnia wykonanie wykopu lub posadowienie rurociągu. Obniżenie poziomu wód gruntowych powinno być przeprowadzone w taki sposób, aby nie została naruszona struktura gruntu w podłożu realizowanego rurociągu. Poziom zwierciadła wody gruntowej powinien być obniżony o co najmniej 0,5 m poniżej dna wykopu. Obniżenie poziomu zwierciadła wody gruntowej musi obejmować okresy całodobowe ze względu na szkodliwe działanie wahań zwierciadła wody gruntowej na strukturę gruntu na dnie wykopu. Wykop powinien być ponadto zabezpieczony przed dopływem wód deszczowych a elementy zabezpieczające ściany wykopu muszą wystawać co najmniej 0,15 m ponad szczelnie przylegający teren. Powierzchnia terenu powinna być wyprofilowana ze spadkiem umożliwiającym łatwy dopływ wód poza wykop. Pompowanie wody gruntowej można przerwać dopiero po całkowitym zasypaniu rurociągu.

Całość robót ziemnych winna być zgodna z: PN-B-10736:1997 oraz z PN-S-02205/1998

Kolizje z elementami uzbrojenia terenu i infrastruktury technicznej

Na trasie projektowanych rurociągów i oczyszczalni wystąpią kolizje z rurociągami wodociagowymi, kanalizacyjnymi, kablami elektrycznymi i telefonicznymi oraz mogą wystąpić kolizje z sączkami melioracyjnymi. Kolizje są widoczne na planach sytuacyjnych. W miejscach kolizji wykopy prowadzić sposobem ręcznym pod nadzorem właściwych gestorów urządzeń. W pierwszej kolejności należy odnaleźć kolidujące urządzenia, rurociągi, kable i sączki zabezpieczyć przed uszkodzeniem. W przypadku uszkodzenia sączki odtworzyć i zgłosić do odbioru pracownikowi WZMiUW w Sierpcu.

W miejscach kolizji z kablami na kable założyć rury ochronne grubościenną dwudzielną, prace prowadzić pod nadzorem pracowników TP S.A. Płock oraz Energa S.A. Płock.

Roboty montażowe oczyszczalni

Całość robót montażowych powinna być wykonana zgodnie z wytycznymi montażu określonymi przez producenta oczyszczalni oraz ogólnymi wytycznymi montażu zbiorników z tworzyw sztucznych.

Oczyszczalni powinna być usytuowana w miarę możliwości w pobliżu budynku mieszkalnego i w miejscu nie narażonym na obciążenia tj. droga przejazdowa itp. Pokrywa oczyszczalni musi wystawać ponad powierzchnię terenu i być dostępna dla wozu asenizacyjnego w czasie okresowego wypompowywania osadu. Wielkość wykopu uzależniona jest od gabarytów oczyszczalni.

Zbiorniki nie mogą przylegać do ścian wykopu i być narażone na wystające kamienie i nierówności. Należy przewidzieć minimum 10cm odstęp dookoła zbiorników na warstwę amortyzacyjną z piasku. Po ustaleniu głębokości posadowienia urządzeń należy wypoziomować dno wykopu 15cm warstwą piasku i po wyrównaniu zagęścić wodą. Uwaga! - W trakcie wyrównywania dna wykopu, operator koparki powinien zebrać równo dno tak aby nie powodować niepotrzebnych zgłębień, które powodują czasem przy osiadaniu przechył zbiorników. Na tak przygotowane podłoże można ustawić system i rozpocząć napełnianie wodą z węża każdy zbiornik jednakową ilością wody równocześnie obsypując warstwami (każda o wysokości ok. 30cm) piasku. Każdą warstwę obsypki należy utwardzić wodą, a w przypadku gruntów podmokłych dodatkowo wzmocnić cementem. **Postępować zgodnie z wytycznymi montażu producenta oczyszczalni**

Roboty należy wykonać zgodnie z PN-EN 1610:2002 „Budowa i badania przewodów kanalizacyjnych” , PN-99 B-10729 „Studzienki kanalizacyjne” i Warunkami Technicznymi Wykonania i Odbioru Sieci Kanalizacyjnych Wymagań Technicznych COBRTI Instal Zeszyt 9. Roboty wykonywać zgodnie z postanowieniami normy SEP N SEP-E-004 Elektroenergetyczne i sygnalizacyjne linie kablowe oraz obowiązującymi normami PN - IEC 60364, PN - HD 60364

**Przed oddaniem instalacji do eksploatacji należy dokonać sprawdzeń i pomiarów zgodnie z PN - HD 60364-6 Instalacje elektryczne niskiego napięcia – Część 6 :
Sprawdzenia**

Całość robót wykonywać zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dnia 6 lutego 2003r w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy podczas wykonywania robót budowlanych -D.U nr 47/03 poz. 401 , Rozporządzeniem Ministra Gospodarki z dn 17 09 99 w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy przy urządzeniach i instalacjach energetycznych. Dz.U.99.80.912, Rozporządzeniem Ministra Pracy i polityki Socjalnej w sprawie Ogólnych przepisów bezpieczeństwa i higieny pracy Dz.U.03169.1650, Rozporządzeniem Ministra Gospodarki z dnia 20-09-01 w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy podczas eksploatacji maszyn i innych urządzeń technicznych do robót ziemnych, budowlanych i drogowych Dz.U. 01.118.1,.



sygn. akt MAZ/7131-7132/94/10/S

Warszawa, dnia 21 czerwca 2010 r.

DECYZJA

Na podstawie art. 11 ust. 1 i 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.), art. 12 ust. 1 pkt 1-5, ust. 3, art. 13 ust. 1, 3 i 4, art. 14 ust. 1 pkt 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. – Prawo budowlane (tekst jedn.: Dz.U. z 2006 r. Nr 156 poz. 1118 z późn. zm.) oraz § 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. Nr 83 poz. 578 późn. zm.)

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna
Mazowieckiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa:
nadaje

Panu Waldemarowi Lisowi
magistrowi inżynierowi

urodzonemu dnia 10 lipca 1968 roku w Kutnie, synowi Zdzisława

UPRAWNIENIA BUDOWLANE
nr MAZ/0259/PWOS/10

do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń
w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci, instalacji i urządzeń cieplnych,
wentylacyjnych, gazowych, wodociagowych i kanalizacyjnych

Szczegółowy zakres uprawnień

I. Na mocy art. 12 ust. 1 pkt 1-5, art. 13 ust. 1, 3 i 4 ustawy - Prawo budowlane, w zakresie
objętnym wyżej wymienioną specjalnością, niniejsze uprawnienia stanowią podstawę do:

1/ projektowania, sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego,

2/ kierowania budową lub innymi robotami budowlanymi,

3/ kierowania wytwarzaniem konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz nadzoru i kontroli technicznej wytwarzania tych elementów,

4/ wykonywania nadzoru inwestorskiego,

5/ sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych, z zastrzeżeniem art. 62 ust. 5 i 6.

II. Na mocy § 15 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie, niniejsze uprawnienia stanowią podstawę do:

sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu w zakresie wyżej wymienionej specjalności.

III. Na mocy § 23 ust. 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie, niniejsze uprawnienia stanowią podstawę do:

projektowania obiektu budowlanego i kierowania robotami budowlanymi związanymi z obiektem budowlanym takim jak: sieci i instalacje ciepłone, wentylacyjne, gazowe, wodociagowe i kanalizacyjne, z doбором właściwych urządzeń w projekcie budowlanym oraz ich instalowaniem w procesie budowy lub remontu.

UZASADNIENIE

W związku z uwzględnieniem w całości żądania strony, na podstawie art. 107 § 4 Kodeksu postępowania administracyjnego odstępuje się od uzasadniania decyzji.

POUCZENIE

1. Zgodnie z art. 12 ust. 7 ustawy – Prawo budowlane, podstawę do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie stanowi wpis do centralnego rejestru, prowadzonego przez Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego oraz wpis na listę członków właściwej izby samorządu zawodowego.

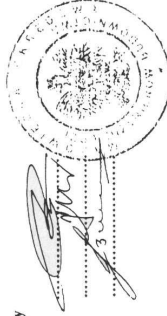
2. Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Mazowieckiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.

Skład Orzekający

1/ mgr inż. Krzysztof Latoszek

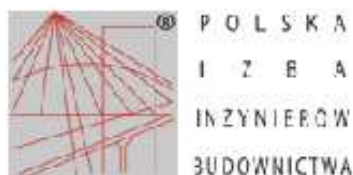
2/ mgr inż. Irena Churska

3/ mgr inż. Krzysztof Booss



Otrzymują:

1. Pan Waldemar Lis
ul. Mickiewicza 53
09-200 Sierpc
2. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
3. a/a



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

MAZ-LK3-NAH-HXH *

Pan **WALDEMAR LIS** o numerze ewidencyjnym **MAZ/IS/0559/10**
adres zamieszkania **ul. MICKIEWICZA 53, 09-200 SIERPC**
jest członkiem Mazowieckiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od **2014-09-01** do **2015-08-31**.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu **2014-08-12** roku przez:

Mieczysław Grodzki, Przewodniczący Rady Mazowieckiej 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.piib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.