

P.B. Budowa przydomowych oczyszczalni na terenie Gminy Somianka
Wola Mystkowska ■, nr ew. działki 237; Gm. Somianka; właściciel posesji ■

STAROSTWO POWIATOWE
WYŠKOWE

Pracownia Projektowa

Mgr inż. Jacek Zagórecki

15-445 Białystok

ul. Piłsudskiego 10/19

Niniejsze stanowi załącznik
do zgłoszenia

z dnia 2016-11-14

Nr rej. 20936

FAZA: **PROJEKT BUDOWLANY**

PROJEKT: Budowa przydomowych oczyszczalni ścieków (branża sanitarna)

OBIEKT: Przydomowe oczyszczalnie ścieków, Gmina Somianka;
Miejscowości: Wola Mystkowska ■; nr ew. działki 237
Właściciel posesji: ■

INWESTOR: Gmina Somianka
Somianka 16B
07-203 Somianka

AUTOR: mgr inż. Jacek Zagórecki

mgr inż. JACEK ZAGÓRECKI
projektowanie i nadzór
budowlany
Instalacje inżynierskie
Spec. sieci i instalacje sanitarne
Nr upr. bud B/183/90

Białystok, kwiecień 2015r.

Zawartość opracowania

| | |
|---|-----------|
| OŚWIADCZENIE | 4 |
| UPRAWNIENIA PROJEKTANTÓW..... | 6 |
| ZASWIADCZENIA OIIB PROJEKTANTÓW | 8 |
| 1. OPIS TECHNICZNY | 10 |
| 1.1 Podstawa opracowania | 10 |
| 1.2 Przedmiot i zakres opracowania | 10 |
| 1.3 Warunki gruntowo wodne | 11 |
| 1.4 Opis rozwiązania | 11 |
| 1.5 Technologia oczyszczania ścieków | 11 |
| 1.5.1 Oczyszczalnia Hybrydowa | 11 |
| 1.6 Opis elementów oczyszczalni | 13 |
| 1.6.1 Osadnik gnilny | 13 |
| 1.6.2 Biologiczne złożo zanurzone z komorą aeracji | 13 |
| 1.6.3 Studzienka rozprężna | 14 |
| 1.6.4 Komory filtracyjne | 14 |
| 1.6.5 Urządzenie do utylizacji osadów ściekowych | 14 |
| 1.6.6 Wentylacja wysoka | 14 |
| 1.6.7 Wentylacja niska | 15 |
| 1.6.8 Przepompownie ścieków | 15 |
| 1.6.9 Studnie chłonne | 15 |
| 1.7 Zapotrzebowanie terenu | 15 |
| 1.8 Połączenia wewnątrz obiektowe | 15 |
| 1.9 Zasady montażu zbiorników osadnika gnilnego i złoża biologicznego oraz elementów instalacji kanalizacji zewnętrznej | 16 |
| 1.10 Zasady eksploatacji przydomowych oczyszczalni ścieków | 16 |
| 1.11 Wytyczne branżowe | 17 |
| 1.11.1 Branża budowlana | 17 |
| 1.11.2 Branża elektryczna | 17 |
| 1.11.3 Branża instalacyjna | 18 |
| 1.12 Uwagi końcowe | 18 |
| 2. OBLICZENIA | 19 |

| | | |
|-------|--|----|
| 2.1 | Obliczenia dla $RML \leq 6$ | 19 |
| 2.1.1 | Bilans ilości ścieków | 19 |
| 2.1.2 | Dobór osadnika gnilnego | 20 |
| 2.1.3 | Bilans ładunków zanieczyszczeń | 20 |
| 2.1.4 | Skład ścieków surowych | 21 |
| 2.1.5 | Jakość wprowadzanych wód do odbiornika oraz przewidywany stopień redukcji zanieczyszczeń | 22 |

3. CZĘŚĆ GRAFICZNA

- Zagospodarowanie terenu; lokalizacja przydomowej oczyszczalni;
Miejsc.: Wola Mystkowska [REDACTED]; Właściciel: [REDACTED]
[REDACTED]; skala 1:1000 - rys.1/9
- Rozwinięcie instalacji oczyszczalni ścieków z przepompownią ścieków surowych i oczyszczonych - rys.2/9
- Oczyszczalnia ścieków dla równoważnych liczb mieszkańców;
 $RLM \leq 6$; $6 < RLM \leq 9$; $9 < RLM \leq 12$ - rys.3/9
- Przepompownia ścieków oczyszczonych (czystych) - rys.4/9
- Przepompownia ścieków surowych (brudnych) - rys.5/9
- Studnia chłonna zlokalizowana na poziomie terenu - rys.6/9
- Studnia kanaliacyjna rozprężna - rys.7/9
- Schemat elektryczny zasilania oczyszczalni ścieków;
układ połączenia dla systemu TN-S - rys.8/9
- Schemat elektryczny zasilania oczyszczalni ścieków;
układ połączenia dla systemu TN-C-S - rys.9/9

Białystok dnia 4.2015


OŚWIADCZENIE

Na podstawie art. 20 ust. 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994r. – Prawo budowlane (tekst jednolity Dz. U. 2013 poz. 1409 z późniejszymi zmianami) oświadczam, że projekt budowlany dla zadania „**Budowa przydomowych oczyszczalni na terenie Gminy Somianka**” dla miejscowości **WOLA MYSTKOWSKA: nr ew. dz.: 237** został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami i zasadami wiedzy technicznej i jest kompletny z punktu widzenia celu, któremu ma służyć.

Projektant:


mgr inż. JACEK ZAGÓRECKI
projektant
kierownictwo
robót
inżynierskich
Specjalizacja: Instalacje sanitarne
3/183/2011

Sprawdzający:


mgr inż. JACEK ZAGÓRECKI
projektant
kierownictwo
robót
inżynierskich
Specjalizacja: Instalacje sanitarne
Nr uprawnień: 3/183/2011


mgr inż. JERZY ZAGÓRECKI
Uprawnienia do projektowania
i kierowania robotami inżynierskimi
Specjalizacja: Instalacje sanitarne
Nr uprawnień: 3/183/2011

Białystok dnia 4.2015

OŚWIADCZENIE

- 237 stanowiącej własność: [REDACTED] w miejscowości Wola Mystkowska [REDACTED],

Projektant

Sp1 -

Białystok 30.11.2016

OŚWIADCZENIE

Na podstawie Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 12 kwietnia 2002r. w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie (Dz. U. Nr 75, poz. 690 z późniejszymi zmianami), **Oświadczam iż wszystkie odległości od granic sąsiednich działek i innej infrastruktury technicznej mającej wpływ zostały zachowane.** Z uwagi iż do opracowania mają zastosowanie przepisy art. 29, art. 29a, art. 30 ustawy z dnia 7 lipca 1994r. Prawo budowlane (Dz. U. z 2013r. poz. 1409 z późn. zm.). Nie mają zastosowania przepisy Rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 3 lipca 2003 r. oraz z dnia 06.11.2008 r. (w sprawie szczegółowego zakresu i formy projektu budowlanego (Dz. U. Nr 120, poz. 1133).

Projektant:

~~mgr inż. JACEK ZAGORECKI~~
~~projektowanie, kierownictwo~~
~~przebiegów i robót~~
~~..... w instalacjach~~
~~Spec. sieci i instalacje sanitarne~~
~~Nr upr. bud BI/183/90~~

Sprawdzający:

~~mgr inż. JERZY ZAGORECKI~~
~~Uprawnienia budowlane do projektowania~~
~~i kierowania robotami w branży instalacji~~
~~..... urządzeń i robót sanitarnych~~
~~Nr uprawnień 71/64 i 1~~

mianka

URZĄD WOJEWÓDZKI
w Białymstoku
Wydział Urbanistyki
Architektury
i Nadzoru Budowlanego
Nr **BŁ/183/90**

Za zgodnosc z oryginalem
Dziś, dat. dnia 29.04.2014.
STASZKY INSPEKTOR
M. Siemieniuta
Majster Siemieniuta

Białystok dnia **1990.12.28**

Ewa Walc
Dyrektor Wydziału Infrastruktury

P.B. Budowa przydomowych oczyszczalni na terenie Gminy Somianka
Wola Mystkowska [redacted] nr ew. działki 237; Gm. Somianka; właściciel posesji [redacted]

ODPIS

PREZYDIUM
WOJEWODZKIEJ RADY NARODOWEJ

Dnia 5 grudnia 1969 r.

w Białymstoku

Wydział Gospodarki Wodnej i O.P.

nr ewid. uprawnień 173/69/BK

UPRAWNIENIE BUDOWLANE

Na podstawie § 26 zarządzenia Prezesa Centralnego Urzędu Gospodarki Wodnej i Ministrów Żeglugi oraz Rolnictwa, z dnia 1 września 1964 r. w sprawie uprawnień budowlanych w budownictwie specjalnym z zakresu gospodarki wodnej, żeglugi i rolnictwa (Dziennik Budownictwa nr 17, poz. 55)

Ob. mgr inż. Jerzy Zagórnica

urodzony dnia 22 kwietnia 1935 r.

roku 1935

w Białymstoku

o t r z y m u j e

uprawnienia budowlane w specjalności inżynierii sanitarnej

określonej w § 5 pkt. 1 i 2

do sporządzania projektów i kierowania robotami

(pieczęć okrągła)

(podpis kierownika Wydziału)

Str. 1 z 1. Data: 23.12.2012. Nr: 12.12.02

Reperitorium "A" nr 1003 / 20 Kr.
Notariusz mgr Danuta Łaska prowadzi Kancelarię Notarialną
w Białymstoku, stwierdza zgodność niniejszego odpisu - wstępu
z okazanym dokumentem

Pobrano kwoty:

a) wynagrodzenia notariusza z 12, także notarialnej

(Dz. U. Nr 148 poz. 1561) 6,00 zł

b) podatku VAT wg stawki 23% 1,38 zł

Niniejszy odpis - wpis wydane



NOTARIUSZ
mgr Danuta Łaska

ZASWIADCZENIA OIIB PROJEKTANTÓW



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym

PDL-52H-FRD-BXJ *

Pan Jacek Zagórecki o numerze ewidencyjnym PDL/IS/21.98/02
adres zamieszkania: ul. Piłsudskiego 10/19, 15-445 Białystok
jest członkiem Podlaskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2014-05-01 do 2015-04-30.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2014-05-09 roku przez:

Waldemar Jasielczuk, Zastępca Przewodniczącego Rady Podlaskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

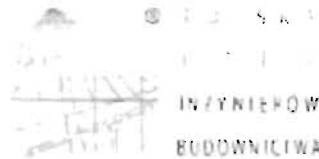
(Zgodnie art. 5 ust. 2 ustawy z dnia 18 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 130 poz. 1450) dane w postaci
elektronicznej opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu są
równoważne pod względem skutków prawnych dokumentom opatrzonym podpisem własnoręcznym.)

* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na
stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa www.pib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów
Budownictwa.

P.B. Budowa przydomowych oczyszczalni na terenie Gminy Somianka
Wola Mystkowska nr ew. działki 237; Gm. Somianka; właściciel posesji

STAROSTWO POWIATOWE
W WYSZKOWIE
Aleja Rzeczna 2

mgr inż. JACEK
PROJEKTOWANIE I
INSTALACJE
Specjalność: Inżynieria
Nr uprawnień: 123456



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym

PDL-SJN-BVH-B5C *

Pan Jerzy Zagórecki o numerze ewidencyjnym PDL/IS/0026/04
adres zamieszkania ul. Piłsudskiego 10 m 19, 15-445 Białystok
jest członkiem Podlaskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2015-02-01 do 2016-01-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2014-12-17 roku przez:

Wojciech Kamiński, Przewodniczący Rady Podlaskiej 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.pib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów
Budownictwa

52

1. OPIS TECHNICZNY

1.1 Podstawa opracowania

- Zlecenie Inwestora,
- Przepisy prawne:
 - Ustawa z dnia 7 lipca 1994r. Prawo budowlane (Dz. U. 2013 poz. 1409, z późniejszymi zmianami),
 - Rozporządzenie Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012r. w sprawie szczegółowego zakresu i formy projektu budowlanego (Dz. U. poz. 462 z późniejszymi zmianami),
 - Ustawa z dnia 18 lipca 2001r. Prawo wodne (Dz. U. 2015 poz. 469),
 - Rozporządzenie Ministra Środowiska z dnia 18 listopada 2014r. w sprawie warunków, jakie należy spełnić przy wprowadzaniu ścieków do wód lub do ziemi, oraz w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego (Dz. U. 2014 poz. 1800),
 - Rozporządzenie Ministra Środowiska z dnia 14 czerwca 2007r. w sprawie dopuszczalnych poziomów hałasu w środowisku (Dz. U. 2014 poz. 112),
 - Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 12 kwietnia 2002r. w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie (Dz. U. Nr 75, poz. 690 z późniejszymi zmianami),
- Mapa ewidencji w skali 1:1000,
- Wizja lokalna,
- Normy, wytyczne projektowe.

1.2 Przedmiot i zakres opracowania

Niniejsze opracowanie obejmuje sposób oczyszczania ścieków bytowych oraz ich odprowadzenie do komór filtracyjnych.

Zakresem opracowania objęto oczyszczalnię ścieków przydomowych zlokalizowanej w miejscowości Wola Mystkowska nr ew. działki 237; Gmina Somianka, właściciel posesji

Przedmiotem opracowania jest kompleksowe rozwiązanie problemu gospodarki ściekowej przez zainstalowanie lokalnej oczyszczalni biologicznej w technologii osadu czynnego i zatopionego stałego złoża biologicznego.

Urządzenia muszą być zgodne z obowiązującymi normami w tym z normą PN EN 12566-3+A2:2013.

Jako założenia wyjściowe w niniejszym opracowaniu przyjęto:

- Jednostkową ilość ścieków przypadającą na 1 mieszkańca (RLM – 150 l/d),
- Sposób wykonania instalacji kanalizacyjnej wewnętrznej i zewnętrznej,

- Istniejące warunki gruntowo wodne,
- Skład ścieków jak dla ścieków socjalno-bytowych.

1.3 Warunki gruntowo wodne

Podłoże budują: żwiry, pospółki, piaski grube, gliny, gliny piaszczyste, iły.

Na podstawie pomiaru poziomu wód gruntowych przeprowadzonego w okolicznych studniach kopanych stwierdzono, iż poziom tych wód znajduje się na głębokości ok. 3,5m. z kolei test perkolacyjny wykonany na głębokości 60cm wykazał czas wsiąkania na poziomie ok. 230min. Pozwala to sklasyfikować badane grunty do kategorii nisko przepuszczalnych. Grunt ten posiada strukturę składającą się z wierzchniej warstwy ziemi ornej V-VI klasy o miąższości ok. 30cm z leżącą pod nią warstwą nisko przepuszczalną (piaski ilaste, gliny) zalegającą do głębokości ok. 2m. Pod warstwą nieprzepuszczalną znajduje się warstwa przepuszczalna (piaski średnie z piaskiem gliniastym). Ocenę przekroju gruntu dokonano analizując istniejące w pobliżu wyrobiska.

Poziom wody gruntowej znajduje się na głębokości:

- W dniu badania – 0,5m do 2,5m.p.p.t.
- Stwierdzony maksymalny roczny poziom – 0,5m do ok. 2,5m.p.p.t.

1.4 Opis rozwiązania

W oczyszczalni biologicznej ścieków zastosowano urządzenia wykonane z polietylenu wysokiej gęstości.

Ciąg technologiczny oczyszczalni składa się z następujących urządzeń:

- Przykanalik PVC DN 110,
- Rewizji PVC DN110,
- Osadnika gnilnego o odpowiedniej pojemności i reaktora biologicznego,
- Urządzenia do utylizacji osadów bezpośrednio na oczyszczalni,
- Przepompowni ścieków oczyszczonych i surowych,
- Odbiornika ścieków (studnia chłonna)

Oczyszczalnia posiada układ wentylacji wysokiej połączonej z wentylacją niską.

1.5 Technologia oczyszczania ścieków

1.5.1 Oczyszczalnia Hybrydowa

- **Procesy beztlenowe**

Ścieki bytowe z wewnętrznej instalacji kanalizacyjnej budynku mieszkalnego i gospodarczego odprowadzane będą grawitacyjnie do osadnika gnilnego poprzez studzienkę rozdzielczą. We wlocie osadnika następuje spowolnienie strumienia ścieków, który eliminuje możliwość wymieszania osadu mineralnego i organicznego. Osadnik posiada wydłużony kształt, który gwarantuje powolny i stabilny przepływ ścieków.

Sedymentujące zanieczyszczenia tworzą osad, który poddany jest działaniu bakterii fakultatywnych i beztlenowych. Fermentacja beztlenowa prowadzi do częściowego rozkładu osadu i pozwala na znaczne jego uwodnienie. Zanieczyszczenia lekkie w tym tłuszcze, flotują i tworzą na powierzchni tzw. kożuch.

Proces obróbki beztlenowej ścieków może być wspomagany poprzez regularne dawkowanie biopreparatów. Ich zastosowanie powoduje również znaczną redukcję przykrych zapachów. W wyniku działania bakterii powstają bardziej ustabilizowane związki organiczne oraz gazy: siarkowodór, dwutlenek węgla i metan. Gazy pochodzące z fermentacji są odprowadzane przez otwór dekompresyjny i wentylacje wysoką. Siarkowodór łączy się metalami zawartymi w osadzie, tworząc nierozpuszczalne siarczki, co znacznie eliminuje uciążliwość zapachową osadników gnilnych.

Sklarowane ścieki ze znaczną zredukowaną zawartością zawieszin oraz BZT₅ przepływają przez zintegrowany filtr szczelinowy i kierowane są do reaktora biologicznego z komorą aeracji stanowiącą także zintegrowany osadnik wtórny.

- **Procesy tlenowe**

Złoże biologiczne jest biologiczną częścią oczyszczania POŚ. Z tego też względu musi być montowane po osadniku gnilnym, w którym zachodzą wstępne procesy oczyszczania głównie na drodze mechanicznej (sedymentacja, flotacja, dekantacja, filtrowanie).

Ścieki z osadnika gnilnego wpływają do pierwszej komory reaktora, która pracuje jako napowietrzane złoże zanurzone. W celu równomiernego wymieszania i napowietrzania ścieków oraz uzyskania odpowiedniego obciążenia hydraulicznego złoża, zastosowano powietrzny podnośnik cieczy pracujący jako wewnętrzny cyrkulator reaktora. Pojemność pierwszej komory pozwala na przetrzymanie ścieków na poziomie ok. 20 godzin. Pozwala to na skuteczne wywołanie procesów biologicznego oczyszczania. Po oczyszczeniu ścieków przepływają do drugiej komory reaktora dzięki dolnej szczelinie w przegrodzie oddzielającej. W drugiej komorze, ładunek zostaje poddany ostatecznemu napowietrzeniu realizowanemu poprzez membranowy dyfuzor dyskowy. Komora ta pełni także rolę osadnika wtórnego dla błony biologicznej. I osadu nadmiernego. Pojemność drugiej komory także pozwala na ponad 20 godzinne przetrzymanie ścieków, gwarantujące bardzo dokładne natlenienie ładunku dzięki czemu przebiega w pełni proces nityfikacji. Ostatnim elementem reaktora jest filtr końcowy zabezpieczający przed przedostaniem się unoszonej przez pracujący dyfuzor zawiesziny. Filtr ten pełni jednocześnie funkcję komory atoksycznej, pozwalający na częściową denityfikację ładunku zanieczyszczeń. Czas przepływu ścieków przez filtr wynosi ok. 1 godziny.

- **Odbiornik ścieków**

Rozsączenie oczyszczonych ścieków w gruncie poprzez drenaż na tym terenie jest nieopłacalne i trudne do realizacji. Z tego też względu przewidziano budowę studni chłonnych w celu odprowadzenia ścieków podczyszczonych do gruntu.

1.6 Opis elementów oczyszczalni

1.6.1 Osadnik gnilny

Pojemność osadnika dobrana została z uwzględnieniem 1,5 dobowego okresu przetrzymania dopływu ścieków. Wykonany jest z polietylenu wysokiej gęstości o pojemności 2500/3500 litrów metodą wytłaczania z rozdmuchem. Rura wlotowa o średnicy 110mm składa się kolana 90° i prostki z defektorem skierowanym ku ścianie, wlot i wylot w górnej części posiadają otwory do dekompresji.

Na wylocie znajduje się wyjmowany filtr szczelinowy, będący jednocześnie wskaźnikiem zamulenia.

Osadnik wyposażony jest w dwa włazy z pokrywami.

1.6.2 Biologiczne złoże zanurzone z komorą aeracji

Jest kompletny reaktorem realizującym tlenowe procesy oczyszczania ścieków bytowo-gospodarczych pochodzących z gospodarstw domowych. Konstrukcja urządzenia pozwala obsługiwać gospodarstwa od 1 do 12 RLM. Zbiornik reaktora wykonany jest z polietylenu wysokiej gęstości PEHD formowanego metodą wytłaczania z rozdmuchem.

Urządzenie wyposażone jest w:

- Dwie komory czynne rozdzielone przegrodą,
- Przyłącza wlotu i wylotu ścieków DN 110mm,
- Przyłącza wentylacji grawitacyjnej wysokiej i niskiej DN 110mm,
- Dwa przyłącza do napowietrzania mechanicznego DN 18mm,
- Dmuchawę membranową,
- Obudowę dmuchawy z zaworami powietrza DN 16mm oraz przyłączem elektrycznym,
- Zrasczac podający ścieki,
- Wysoko powierzchniowe wypełnienie PP (I komora),
- Cyrkulator wewnętrznego obiegu ścieków z napowietrzeniem (I komora),
- Dyfuzor napowietrzający (II komora),
- Ruszt podtrzymujący,
- Dwa włazy rewizyjne DN 380mm i DN 600mm,
- Końcówki przyłączeniowe,
- Filtr końcowy.

1.6.3 Studzienka rozprężna

Jest to monolityczny cylinder o wysokości 450mm z polietylenu wysokiej gęstości wykonany metodą wytłaczania z rozdmuchem. Przeznaczona do zrzutu ścieków z przepompowni ścieków brudnych.

Wyposażona jest w:

- Szczelną pokrywę,
- Włączenie szczelne przewodu tłocznego 50 PE wykonane w rurę trzonową studni,
- Otwory wylotowe DN 110mm,

Studzienka pozwala na okresową kontrolę potwierdzającą drożność przewodów kanalizacyjnych

1.6.4 Komory filtracyjne

Komory filtracyjne to prefabrykowane elementy z polietylenu wykonane w technologii wtryskowej. Po połączeniu z deklami na początku i końcu tworzą tunel filtracyjny. Długość pojedynczej komory to 1350mm (po zmontowaniu długość robocza to 1220mm), szerokość 560mm, wysokość 300mm, a pojemność 123 litry. Komory filtracyjne służą do rozsączania ścieków oczyszczonych (w oczyszczalni z bioreaktorem) lub doczyszczania ścieków (w oczyszczalni z drenażem rozsączającym). W zależności od rodzaju gruntu należy montować tunele zgodnie z wytycznymi zawartymi w STWiORB.

1.6.5 Urządzenie do utylizacji osadów ściekowych

Urządzenie musi mieć możliwość zainstalowania urządzenia do utylizacji osadów ściekowych. Urządzenie musi umożliwić zmniejszenie objętości osadów bezpośrednio w miejscu instalacji, a także powinno być zainstalowane na stałe na oczyszczalni oraz powinno ograniczyć konieczność wywożenia osadów z oczyszczalni do częstotliwości wywozu raz na 3 lata.

1.6.6 Wentylacja wysoka

Niezależnie od odpowietrzenia pionów kanalizacji sanitarnej wewnętrznej należy wykonać odpowietrzenie elementów oczyszczalni wykonując przy budynku lub wewnątrz pion wentylacji wysokiej. Zakończenie wentylacji wysokiej wyprowadzić ponad połac dachu oraz co najmniej 60cm powyżej górnej krawędzi okien. Odpowietrzenie wykonać z rur PCV DN 110mm. Zastosować końcówkę wywiewną.

Oddzielną wentylację wysoką należy wykonać dla złoża wykorzystując do tego istniejący króciec DN 110mm znajdujący się przy wlocie ścieków. Zakończenie wentylacji wysokiej złoża wyprowadzić ponad połac dachu oraz co najmniej 60cm powyżej górnej krawędzi okien. Odpowietrzenie wykonać z rur PCV DN 110mm. Zastosować końcówkę wywiewną.

1.6.7 Wentylacja niska

W celu zapewnienia prawidłowej cyrkulacji powietrza w złożu biologicznym należy zastosować kominek napowietrzający połączony z króćcem wentylacyjnym przy wylocie ścieków z reaktora.

1.6.8 Przepompownie ścieków

Zbiornik przepompowni ścieku surowego i oczyszczonego powinien być wykonany z PEHD o średnicy 45-80 cm i wysokości minimalnej 200cm. Zbiornik musi posiadać możliwość dołączenia nadbudowy przedłużającej zbiornik w zależności od posadowienia. Nadbudowa ze zbiornikiem musi posiadać szczelne połączenie.

Przepompownia ścieku surowego powinna być uzbrojona w pompę pływakową z rozdrabniaczem o minimalnej wysokości podnoszenia 8m. zasilanie pompy 230V.

Przepompownia ścieku oczyszczonego powinna być uzbrojona w pompę o parametrach jak wyżej bez konieczności posiadania rozdrabniacza.

1.6.9 Studnie chłonne

Górna warstwa filtracyjna studni chłonne o wysokości co najmniej 0,5m powinna być wykonana z tłucznia o granulacji 16-32mm. Natomiast dolna (tzw. właściwa warstwa filtracyjna) grubego żwiru gr. 2-32mm. Wysokość drugiej warstwy nie powinna być mniejsza niż 0,5m.

W obudowie studni (DN 1000mm wraz z pokrywą betonową i włazem typu lekkiego) na całej wysokości właściwej warstw filtracyjnej należy wykonać otwory średnicy 20-30mm, służące do odprowadzania ścieków przefiltrowanych. Wokół studni w poszerzonym wykopie należy wykonać jakby przedłużoną warstwę filtracyjną dla złagodzenia wypływu ścieków oczyszczonych odprowadzanych do gruntu.

Warstwę filtracyjną należy zabezpieczyć poprzez przykrycie geowłókniną.

1.7 Zapotrzebowanie terenu

W proponowanym rozwiązaniu urządzenia techniczne są lokalizowane na gruntach właściciela.

1.8 Połączenia wewnątrz obiektowe

Ścieki do osadnika gnilnego należy doprowadzić przewodami kanalizacji ziemnej PVC o średnicy 110mm ze spadkiem 2,0%.

Przed osadnikiem w ciągu przykanalika przewidziano zamontowanie rewizji DN 110mm. Poszczególne stopnie oczyszczalni za osadnikiem gnilnym: złożo biologiczne, studnie chłonne należy połączyć przewodami kanalizacji ziemnej PVC DN 110mm ułożonymi ze spadkiem 0,5÷1,5% zgodnie z kierunkiem przepływu ścieków. Wszystkie przewody kanalizacji ziemnej należy układać na podsypce piaskowej. Montaż należy

przeprowadzić zgodnie z warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych, tom II – instalacje sanitarne i przemysłowe.

1.9 Zasady montażu zbiorników osadnika gnilnego i złoża biologicznego oraz elementów instalacji kanalizacji zewnętrznej

Ze względu na nieprzepuszczalność gruntu i wysoki poziom wód gruntowych osadnik gnilny i złoże biologiczne należy posadowić na podsypce cementowo-piaskowej 200x80x15cm w jak najmniejszych wykopach w proporcji minimum 100kg na 1m³ piasku, pozwalających na prace montażowe. Zbiornik należy dokładnie wypoziomować. W czasie zakopywania przestrzeń ok. 30cm wokół zbiorników należy zagęścić, obsypując chudą mieszanką piasku i cementu celem dokładnego wypełnienia profili zewnętrznych. Wraz z postępem zakopywania zbiorniki muszą być napełniane wodą.

Uwaga:

- Ukształtowanie terenu należy wyprofilować sposób umożliwiające zalewanie zbiorników wodami opadowymi,
- Zbiorniki należy obsypywać piaskiem stabilizowanym cementem zachowując miąższość kolejnych warstw obsypki nie większą niż 30cm. Wraz z obsypywaniem zbiorniki należy napełniać wodą,
- Optymalna głębokość posadowienia do wlotu 60cm p.p.t. (licząc od rzędnej wjazdów),
- Kable energetyczne należy prowadzić w wykopach przy trasie przewodów kanalizacji sanitarnej,
- Wszelkie zmiany kierunku odchylenia powyżej 30° instalacji kanalizacji zewnętrznej i wcięcia w istniejącą instalację należy dokonać poprzez zastosowanie studzienek rewizyjnych,
- Na przyłączy, za wyjściem z budynku należy zamontować czyszczaki inspekcyjne.
- Wszystkie prace należy prowadzić zgodnie z warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych.

1.10 Zasady eksploatacji przydomowych oczyszczalni ścieków

Eksploatacja projektowanej oczyszczalni ścieków jest w zasadzie bezobsługowa i sprowadza się do:

- Wprowadzenia bioaktywatora w celu szybszego zainicjowania wzrostu mikroorganizmów (tzw. rozruch oczyszczalni),
- Nie wprowadzania do ścieków związków toksycznych, dezynfekcyjnych, antybiotyków, produktów ropopochodnych, szmat, włosów itp.,

- Dodatkowego wprowadzenia bioaktywatora w przypadku dostania się do ścieków substancji toksycznych (pkt. powyżej),
- Oczyszczania raz na trzy miesiące filtra doczyszczającego w osadniku gnilnym przy użyciu myjki wysokociśnieniowej,
- Usuwania raz na rok osadu z osadnika gnilnego przy pomocy taboru asenizacyjnego,
- Usuwania raz na rok osadu z II komory reaktora przy pomocy taboru asenizacyjnego,
- Oczyszczania raz na 5 lat wypełnienia złoża biologicznego poprzez podanie wstecznego strumienia wody przez rurę cyrkulatora,
- Sprawdzenia co 6 miesięcy stanu sprężarki, filtra powietrza, klap przeciwcofkowej, pomp oraz nastaw regulacyjnych.

Uwaga:

- **Osad może być kompostowany i wykorzystany przyrodniczo pod warunkiem wykonania niezbędnych badań. W przeciwnym razie musi być wywożony na składowisko odpadów,**
- **Dla polepszenia właściwości pracy oczyszczalni oraz zniwelowania uciążliwości zapachowych wskazane jest dodawanie preparatów bakteryjno-enzymatycznych. Przy używaniu bioaktywatora należy dokładnie przestrzegać zaleceń producenta preparatu.**

1.11 Wytyczne branżowe

1.11.1 Branża budowlana

Po wykonaniu robót przeprowadzić próby szczelności zbiornika i przewodów. Odbiór końcowego należy dokonać po wykonaniu wszystkich badań przewidzianych dla tych urządzeń. Po pomyślnym przeprowadzeniu rozruchu hydraulicznego można przystąpić do rozruchu technologicznego na ściekach z kanalizacji. Po wykonaniu rozruchu należy opracować szczegółową instrukcję bezpiecznej eksploatacji obiektu.

1.11.2 Branża elektryczna

Doprowadzić zasilanie do tablicy elektrycznej dostarczonej przez producenta urządzeń oczyszczalni.

- Ilość odbiorników mocy
 - przepompownia ścieków surowych $N=0,55\text{kW}$
 - przepompownia ścieków oczyszczonych $N=0,25\text{kW}$
 - dmuchawa $N=0,10\text{kW}$
- Wytyczne projektowe

- Dmuchawa sterowana za pomocą sterownika czasowego,
- Pompa do recyrkulacji osadu sterowana ręcznie lub automatycznie,
- Pompa ścieków surowych z pompowni sterowana poziomem cieczy.

1.11.3 Branża instalacyjna

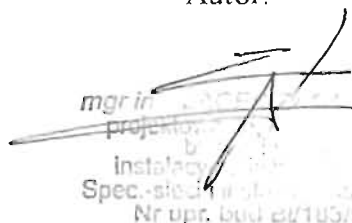
Przewody tłoczne łączyć za pompą zatapialną za pomocą opasek zaciskowych lub szybkozłączy. Przewody sprężonego powietrza łączące dyfuzor z rozdzielaczem powietrza wykonane za pomocą przewodów elastycznych oraz szybkozłączy lub opasek zaciskowych.

1.12 Uwagi końcowe

Realizacja oczyszczalni powinna odbywać się pod nadzorem autoryzowanego instalatora producenta i być prowadzona według wytycznych technicznych producenta urządzeń.

Całość robót instalacyjno-montażowych wykonać zgodnie z „Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych cz. II Instalacje sanitarne i przemysłowe”.

Autor:


mgr inż. JACEK
projektant
Instalacyjno-montażowych
Spec. ścieki i odpady
Nr upr. bud. 2/105/90

2. OBLICZENIA

2.1 Obliczenia dla $RML \leq 6$

2.1.1 Bilans ilości ścieków

Podstawą do sporządzenia bilansu ścieków są dane i informacje dostarczone przez Inwestora oraz Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 14 stycznia 2002 r. w sprawie określenia przeciętnych norm zużycia wody (Dz. U. Nr 8, poz. 70).

Zgodnie z powyższym przyjęto następujące dane i założenia:

- Ścieki dopływające do oczyszczalni pochodzą z domu mieszkalnego;
- Do obliczenia wydajności oczyszczalni przyjęto średnią równoważną liczbę mieszkańców $RLM = 6$;
- Zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dnia 14 stycznia 2002 r. w sprawie określenia przeciętnych norm zużycia wody (Dz. U. Nr 8, poz. 70) przyjęto zużycie wody na jednego mieszkańca w ilości $150 \text{ l/d} \cdot \text{M}$;
- Współczynnik dobowej nierównomierności spływu ścieków $N_d = 1,2$
- Współczynnik godzinowej nierównomierności spływu ścieków $N_h = 1,8$
- Ilość ścieków sanitarnych równa jest średniemu zużyciu wody w ciągu doby;

➤ Średnie dobowe zużycie wody w gospodarstwie

$$Q_{dsr} = q_{dsr} \times M$$

$$\text{gdzie : } M = 6 \text{ osób}$$

$$Q_{dsr} = 0,15 \times 6 = 0,90 \text{ m}^3/\text{d}$$

$$q_{dsr} = 0,15 \text{ m}^3/\text{d} \cdot \text{M}$$

➤ Średnie godzinowe zużycie wody w gospodarstwie

$$Q_{hsr} = \frac{Q_{dsr}}{24}$$

$$\text{gdzie : } Q_{dsr} = 0,90 \text{ m}^3/\text{d}$$

$$Q_{hsr} = \frac{0,90}{24} = 0,0375 \text{ m}^3/\text{h}$$

➤ Maksymalne dobowe zużycie wody w gospodarstwie

$$Q_{d\max} = Q_{dsr} \times N_d$$

$$\text{gdzie : } Q_{dsr} = 0,90 \text{ m}^3/\text{d}$$

$$Q_{d\max} = 0,90 \times 1,2 = 1,080 \text{ m}^3/\text{d}$$

$$N_d = 1,2$$

➤ Maksymalne godzinowe zużycie wody w gospodarstwie

$$Q_{h\max} = \frac{Q_{dsr}}{24} \times N_d \times N_h$$

$$\text{gdzie : } Q_{dsr} = 0,90 \text{ m}^3/\text{d}$$

$$N_d = 1,2$$

$$Q_{h\max} = \frac{0,90}{24} \times 1,2 \times 1,8 = 0,081 \text{ m}^3/\text{d}$$

$$N_h = 1,8$$

STARSZY POWIATOWY WYKONAWCA
ALEJA BOŁ 2
mgr inż. J. K. projektowa budowę instalacji wod.-kanalizacyjnej. Nr upr. bud. 147/2018/2019

2.1.2 Dobór osadnika gnilnego

- Czas retencji ścieków w osadniku – $t=1,5d$
- Współczynnik pojemności czynne – $n=1,1$

$$V_{os} = q_{dsr} \times n \times M \times t$$

$$V_{os} = 0,15 \times 1,1 \times 6 \times 1,5$$

$$V_{os} = 1,485 m^3$$

gdzie : $q_{dsr} = 0,15 m^3/d \cdot M$

$$n = 1,1$$

$$M = 6 \text{ osób}$$

$$t = 1,5 d$$

Przyjęto osadnik gnilny o pojemności $Q=2500 dm^3$

2.1.3 Bilans ładunków zanieczyszczeń

Ładunki podstawowy zanieczyszczeń ścieków na dopływie do oczyszczalni przyjęto na podstawie jednakowych ładunków zanieczyszczeń dla gospodarstw domowych.

$$L_{cak} = RLM \times L_j [g/d]$$

- Całkowity ładunek BZT5:

$$L_{cak} = RLM \times L_{BZT5}$$

$$L_{cak} = 6 \times 60 = 360 g/d$$

gdzie : $RLM = 6 \text{ osób}$

$$L_{BZT5} = 60 gO_2/Md$$

- Całkowity ładunek ChZT:

$$L_{cak} = RLM \times L_{ChZT}$$

$$L_{cak} = 6 \times 120 = 720 g/d$$

gdzie : $RLM = 6 \text{ osób}$

$$L_{ChZT} = 120 gO_2/Md$$

- Całkowity ładunek Zawiesiny Ogólnej:

$$L_{cak} = RLM \times L_{ZO}$$

$$L_{cak} = 6 \times 70 = 420 g/d$$

gdzie : $RLM = 6 \text{ osób}$

$$L_{ZO} = 70 gO_2/Md$$

Tabela. Ładunki podstawowych zanieczyszczeń w ściekach surowych.

| Wskaźnik zanieczyszczenia | Ładunek jednostkowy L_j | Ładunek całkowity L_{cak} |
|---------------------------|---------------------------|--|
| BZT ₅ | 60 gO ₂ /Md | 360 gO ₂ /d = 0,360 kgO ₂ /d |
| ChZT | 120 gO ₂ /Md | 720 gO ₂ /d = 0,720 kgO ₂ /d |
| Zawiesiny ogólne | 70 g/Md | 420 g O ₂ /d = 0,420 kg/d |

Biorąc pod uwagę wyżej wymienione ładunki dobowe otrzymuje się następujące stężenia zanieczyszczeń w ściekach surowych:

$$C = \frac{L_{cal}}{Q_{dsr}} [g/m^3]$$

- Stężenie BZT₅ w ściekach surowych:

$$C_{BZT5} = \frac{L_{cat}}{Q_{dsr}} = \frac{360}{0,90} = 400 \text{ g/m}^3$$

$$\text{gdzie: } L_{cat BZT5} = 360 \text{ g/d} \\ Q_{dsr} = 0,90 \text{ m}^3/\text{d}$$

- Stężenie ChZT w ściekach surowych:

$$C_{ChZT} = \frac{L_{cat}}{Q_{dsr}} = \frac{720}{0,90} = 800 \text{ g/m}^3$$

$$\text{gdzie: } L_{cat ChZT} = 720 \text{ g/d} \\ Q_{dsr} = 0,90 \text{ m}^3/\text{d}$$

- Stężenie Zawiesiny Ogólnej w ściekach surowych:

$$C_{ZO} = \frac{L_{cat}}{Q_{dsr}} = \frac{420}{0,90} = 467 \text{ g/m}^3$$

$$\text{gdzie: } L_{cat ZO} = 420 \text{ g/d} \\ Q_{dsr} = 0,90 \text{ m}^3/\text{d}$$

Tabela. Stężenia zanieczyszczeń w ściekach surowych.

| Wskaźnik zanieczyszczenia | Ładunek całkowity L_{catk} | Stężenie zanieczyszczenia C |
|---------------------------|--|--|
| BZT ₅ | 360 gO ₂ /d = 0,360 kgO ₂ /d | 400 gO ₂ /m ³ = 0,400 kgO ₂ /m ³ |
| ChZT | 720 gO ₂ /d = 0,720 kgO ₂ /d | 800 gO ₂ /m ³ = 0,800 kgO ₂ /m ³ |
| Zawiesiny ogólne | 420 g O ₂ /d = 0,420 kg/d | 467 g/m ³ = 0,467 kg/m ³ |

Ze względu na to, że nie wszyscy użytkownicy będą przebywać w domu przez 24 godziny, przyjmuje się zmniejszenie ładunku o 15%, stąd ładunki zanieczyszczeń będą wynosić:

$$L_{BZT5} = 0,360 [\text{kgO}_2/\text{d}] \times 0,85 = 0,306 [\text{kgO}_2/\text{d}]$$

$$L_{ChZT} = 0,720 [\text{kgO}_2/\text{d}] \times 0,85 = 0,612 [\text{kgO}_2/\text{d}]$$

$$L_{ZO} = 0,420 [\text{kg/d}] \times 0,85 = 0,357 [\text{kg/d}]$$

2.1.4 Skład ścieków surowych

Skład ścieków został ustalony na podstawie przepływu nominalnego $Q_{dsr}=Q_{nom}$ oraz dobowych ładunków zanieczyszczeń.

$$C_{BZT5} = \frac{L_{BZT5}}{Q_{nom}} = \frac{0,306 [\text{kgO}_2/\text{d}]}{0,90 [\text{m}^3/\text{d}]} = 0,34 [\text{kgO}_2/\text{m}^3] = 340 [\text{gO}_2/\text{m}^3]$$

$$C_{ChZT} = \frac{L_{ChZT}}{Q_{nom}} = \frac{0,612 [\text{kgO}_2/\text{d}]}{0,90 [\text{m}^3/\text{d}]} = 0,68 [\text{kgO}_2/\text{m}^3] = 680 [\text{gO}_2/\text{m}^3]$$

$$C_{ZO} = \frac{L_{ZO}}{Q_{nom}} = \frac{0,357 [\text{kg/d}]}{0,90 [\text{m}^3/\text{d}]} = 0,397 [\text{kg/m}^3] = 397 [\text{g/m}^3]$$

Stężenia zanieczyszczeń w ściekach surowych przyjęto do dalszych obliczeń zostały przedstawione w tabeli:

Tabela. Stężenia zanieczyszczeń w ściekach surowych.

| <i>Wskaźnik zanieczyszczenia</i> | <i>Ładunek całkowity L_{calc}</i> | <i>Stężenie zanieczyszczenia C_o</i> |
|----------------------------------|---|--|
| <i>BZT₅</i> | 306 gO ₂ /d = 0,306 kgO ₂ /d | 340 gO ₂ /m ³ = 0,340 kgO ₂ /m ³ |
| <i>ChZT</i> | 612 gO ₂ /d = 0,6128 kgO ₂ /d | 680 gO ₂ /m ³ = 0,680 kgO ₂ /m ³ |
| <i>Zawiesiny ogólne</i> | 357 g/d = 0,357 kgO ₂ /d | 397 g/m ³ = 0,397 kg/m ³ |

2.1.5 Jakość wprowadzanych wód do odbiornika oraz przewidywany stopień redukcji zanieczyszczeń

Przy prawidłowo poprowadzonym rozruchu oczyszczalni oraz prawidłowej eksploatacji oczyszczalni osiągnięta zostanie wymagana redukcja zanieczyszczeń i uzyskanie parametrów ścieków oczyszczonych zgodnych z Rozporządzeniem Ministra Środowiska z dnia 18 listopada 2014r. w sprawie warunków, jakie należy spełnić przy wprowadzaniu ścieków do wód lub do ziemi, oraz w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego (Dz. U. 2014 poz. 1800)

Najwyższe dopuszczalne wartości wskaźników zanieczyszczeń przyjęte na podstawie załącznika nr 2 do niniejszego rozporządzenia dla oczyszczalni o RLM poniżej 2000 przedstawiono w tabeli:

Tabela. Najwyższe dopuszczalne wartości wskaźników zanieczyszczeń.

| <i>Nazwa wskaźnika</i> | <i>Jednostka</i> | <i>Najwyższa dopuszczalna wartość wskaźnika</i> |
|--|----------------------|---|
| <i>Pięciodobowe biochemiczne zapotrzebowanie tlenu (BZT₅)</i> | mg O ₂ /l | 40 |
| <i>Chemiczne zapotrzebowanie tlenu (ChZT)</i> | mg O ₂ /l | 150 |
| <i>Zawiesiny ogólne</i> | mg/l | 50 |

Tabela. Wymagany procent redukcji zanieczyszczeń

| <i>Wskaźnik zanieczyszczeń</i> | <i>Wymagany procent redukcji zanieczyszczeń w oczyszczalniach ścieków</i> |
|--------------------------------|---|
| <i>BZT₅</i> | 97% |
| <i>ChZT</i> | 91% |
| <i>Zawiesiny ogólne</i> | 95% |

Skład dopływających ścieków z oczyszczalni charakteryzował będzie się następującymi ładunkami zanieczyszczeń:

- Dla BZT₅:

- Wymagany procent redukcji

$$L_R = L_{cal} \times R$$

$$\text{gdzie: } R = 97\%$$

$$L_{R,BZT5} = 0,306 \times 0,97$$

$$L_{BZT5} = 0,306 \text{ kgO}_2/\text{d}$$

$$L_{R,BZT5} = 0,297 \text{ kg/d} = 297 \text{ g/d}$$

- Ładunek zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych

$$L_{O,BZT5} = L_{BZT5} - L_{R,BZT5}$$

$$\text{gdzie: } L_{BZT5} = 0,306 \text{ kg/d}$$

$$L_{O,BZT5} = 0,306 - 0,297$$

$$L_{R,BZT5} = 0,297 \text{ kgO}_2/\text{d}$$

$$L_{O,BZT5} = 0,009 \text{ kg/d} = 9 \text{ g/d}$$

- Dla ChZT:

- Wymagany procent redukcji

$$L_R = L_{cal} \times R$$

$$\text{gdzie: } R = 91\%$$

$$L_{R,ChZT} = 0,612 \times 0,91$$

$$L_{ChZT} = 0,612 \text{ kgO}_2/\text{d}$$

$$L_{R,ChZT} = 0,557 \text{ kg/d} = 557 \text{ g/d}$$

- Ładunek zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych

$$L_{O,ChZT} = L_{ChZT} - L_{R,ChZT}$$

$$\text{gdzie: } L_{ChZT} = 0,612 \text{ kg/d}$$

$$L_{O,ChZT} = 0,612 - 0,557$$

$$L_{R,ChZT} = 0,557 \text{ kgO}_2/\text{d}$$

$$L_{O,ChZT} = 0,055 \text{ kg/d} = 55 \text{ g/d}$$

- Dla Zawiesiny Ogólnej:

- Wymagany procent redukcji

$$L_R = L_{cal} \times R$$

$$\text{gdzie: } R = 95\%$$

$$L_{R,ZO} = 0,357 \times 0,95$$

$$L_{BZT5} = 0,357 \text{ kgO}_2/\text{d}$$

$$L_{R,ZO} = 0,339 \text{ kg/d} = 339 \text{ g/d}$$

- Ładunek zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych

$$L_{O,ZO} = L_{ZO} - L_{R,ZO}$$

$$\text{gdzie: } L_{ZO} = 0,357 \text{ kg/d}$$

$$L_{O,ZO} = 0,357 - 0,339$$

$$L_{R,ZO} = 0,339 \text{ kgO}_2/\text{d}$$

$$L_{O,ZO} = 0,018 \text{ kg/d} = 18 \text{ g/d}$$

Tabela. Ładunki zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych.

| Wskaźnik zanieczyszczeń | Ładunek zanieczyszczeń w ściekach surowych | Ładunek zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych | Ładunek zanieczyszczeń redukowany |
|-------------------------|--|---|-----------------------------------|
| BZT ₅ | 306 gO ₂ /d | 9,0 gO ₂ /d | 297 gO ₂ /d |
| ChZT | 612 gO ₂ /d | 55,0 gO ₂ /d | 557 gO ₂ /d |

| | | | |
|------------------|---------|----------|---------|
| Zawiesiny ogólne | 357 g/d | 18,0 g/d | 339 g/d |
|------------------|---------|----------|---------|

Skład dopływających ścieków z oczyszczalni charakteryzował będzie się następującymi ładunkami zanieczyszczeń:

- Stężenie BZT₅ w ściekach oczyszczonych:

$$S_{O.BZT5} = \frac{\dot{L}_{O.BZT5}}{Q_{nom}}$$

$$\text{gdzie: } \dot{L}_{O.BZT5} = 9 \text{ g/d}$$

$$S_{O.BZT5} = \frac{9}{0,90} = 10,0 \text{ g/m}^3$$

$$Q_{nom} = 0,90 \text{ m}^3/\text{d}$$

- Stężenie ChZT w ściekach oczyszczonych:

$$S_{O.ChZT} = \frac{\dot{L}_{O.ChZT}}{Q_{nom}}$$

$$\text{gdzie: } \dot{L}_{O.ChZT} = 55 \text{ g/d}$$

$$S_{O.ChZT} = \frac{55}{0,90} = 61,1 \text{ g/m}^3$$

$$Q_{nom} = 0,90 \text{ m}^3/\text{d}$$

- Stężenie Zawiesiny Ogólnej w ściekach oczyszczonych:

$$S_{O.ZO} = \frac{\dot{L}_{O.ChZT}}{Q_{nom}}$$

$$\text{gdzie: } \dot{L}_{O.BZT5} = 18 \text{ g/d}$$

$$S_{O.ZO} = \frac{18}{0,90} = 20,0 \text{ g/m}^3$$

$$Q_{nom} = 0,90 \text{ m}^3/\text{d}$$

Tabela. Stężenia zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych.

| Wskaźnik zanieczyszczenia | Ładunek zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych | Stężenie zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych | Wymagane stężenia ścieków oczyszczonych |
|---------------------------|---|--|---|
| BZT ₅ | 9,0 gO ₂ /d | 10,0 gO ₂ /m ³ | 40 gO ₂ /m ³ |
| ChZT | 55,0 gO ₂ /d | 61,1 gO ₂ /m ³ | 150 gO ₂ /m ³ |
| Zawiesiny ogólne | 18,0 g/d | 20,0 g/m ³ | 50 g/m ³ |

Jak wynika z powyższej tabeli, wartości podstawowych wskaźników zanieczyszczeń nie przekraczają dopuszczalnych stężeń w ściekach wprowadzanych do wód określonych w załączniku nr 2 do Rozporządzenia Ministra Środowiska z dnia 18 listopada 2014r. w sprawie warunków, jakie należy spełnić przy wprowadzaniu ścieków do wód lub do ziemi, oraz w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego (Dz. U. 2014 poz. 1800), dla oczyszczalni o RLM poniżej 2000.

Autor:

mgr inż. JACEK ZAGÓRECKI
projektowanie, kierownictwo
budowlane i robót
instalacyjnych
Specjalistyczne Biuro
Nr upr. bud. BI/183/90

ZAGOSPODAROWANIE TERENU
LOKALIZACJA PRZYDOMOWEJ OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW
SKALA 1:1000

niejsze stanowi załącznik
do zgłoszenia
z dnia 2016-11-14
Nr rej. 20996



OZNACZONO

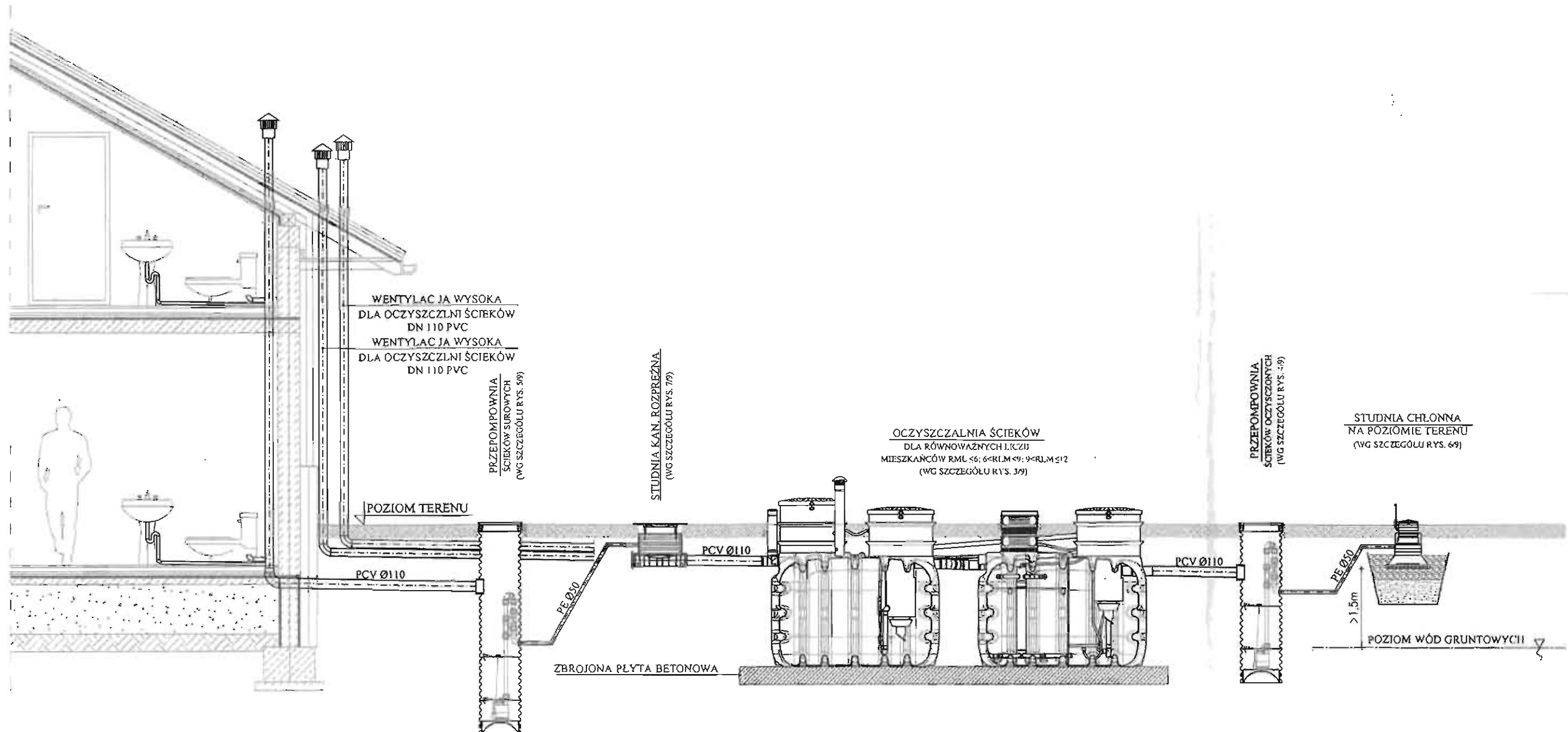
- ZAKRES OPRACOWANIA
- PROJ. RUROCIĄG GRAWITACYJNY KANALIZACJI SANITARNEJ
- PROJ. RUROCIĄG TŁOCZNY KANALIZACJI SANITARNEJ
- PROJEKTOWANA OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW WG RYS. 3/9:
 - B1 - RLM ≤ 6
 - B2 - 6 < RLM ≤ 9
 - B3 - 9 < RLM ≤ 12
- PROJ. PRZEPOMPOWNIA ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH (CZYSTYCH) WG RYS. 4/9
- PROJ. PRZEPOMPOWNIA ŚCIEKÓW SUROWYCH (BRUNDYCH) WG RYS. 5/9
- PROJ. STUDNIA CHŁONNA WG RYS. 6/9
- PROJEKTOWANA STUDNIA KANALIZACYJNA ROZRZĘNA WG RYS. 7/9

OBŚZAR OOCZYLIWIANIA P.O.S. (DOT. UJĘĆ WOÓY PITNEJ, STUDNIE)

| | | | | | |
|--|--|--------------------|---|--------------------------------------|--------------|
| INWESTOR | GIMNA SOMIANKA ul. Somienka 18B 07-203 Somienka | Właściciel Posesji | | data | |
| | | Adres Inwestycji | Wola Mysłkowska 237, 07-203 Somienka | 04.2015 | |
| PROJEKT | BUDOWA PRZYDOMOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMINY SOMIANKA | | | PROJEKT BUDOWLANY | |
| Nazwa Rysunku | ZAGOSPODAROWANIE TERENU; LOKALIZACJA PRZYDOMOWEJ OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW | | | Humor Rysunku Skala Rysunku | 1/9 1:100 |
| <u>PRACOWNIA PROJEKTOWA</u> mgr inż. Jacek Zagórecki ul. Piłsudskiego 10/19, 15-445 Białystok tel. 694 469 480 email: jzagorecki@gmail.com | | projektant | mgr inż. Jacek Zagórecki nr upr. 84/183/90 nr cz. PD/L/5/2196/02 | 00000 | |
| | | opracował | mgr inż. Jerzy Zagórecki nr upr. 82/71/64 nr cz. PD/L/5/0026/04 | 00000 | |
| | | współpraca | mgr inż. Adrian Stolarz | 00000 | |

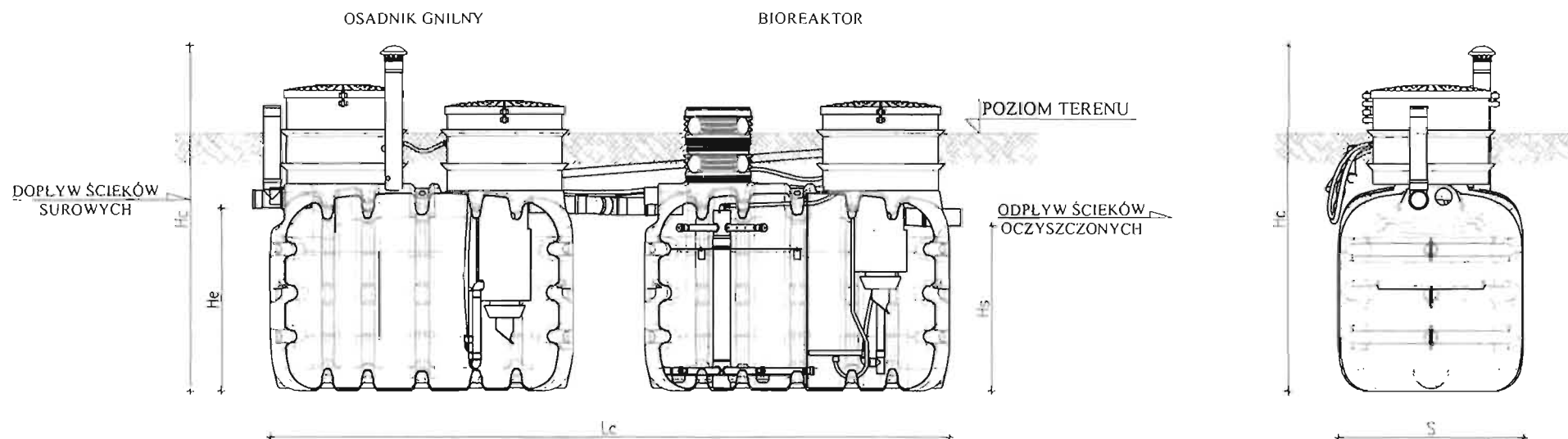
ROZWINIĘCIE INSTALACJI OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW Z
PRZEPOMPOWNIĄ ŚCIEKÓW SUROWYCH I OCZYSZCZONYCH

STAROSTWO POWIATOWE
W WYSZKOWIE
Aleja Róż 2
07-200 Wyszki
RYS. 2/9



| | | | | | |
|---|---|--------------------|---|------|----------------------|
| INWESTOR | GIMNAZJUM ul. Sienkiewicza 16B 07-200 Wyszki | Właściciel Posesji | [Redacted] | data | |
| | | Adres inwestycji | Wola Wyszkińska dz. nr ew. 237 | | 04 2015 |
| PROJEKT | BUDOWA PRZYDOMOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMNAZJUM | | | | PROJEKT BUDOWLANY |
| Nazwa Rysunku | ROZWINIĘCIE INSTALACJI OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW Z PRZEPOMPOWNIĄ ŚCIEKÓW SUROWYCH I OCZYSZCZONYCH | | | | 2/9 |
| PRACOWNIA PROJEKTOWA | | projektant | mgr inż. Jacek Zagórecki nr upr. 81/183/90 nr cz. POL/IS/2198/02 | | |
| ul. Piłsudskiego 10/19; 15-445 Białystok tel. 694 469 480 email: jzagorecki@gmail.com | | sprawdził | mgr inż. Jerzy Zagórecki nr upr. 81/71/84 nr cz. POL/IS/2026/04 | | |
| | | wybrał | mgr inż. Adrian Stolarz | | |

OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW DLA RÓWNOWAŻNYCH LICZB MIESZKAŃCÓW



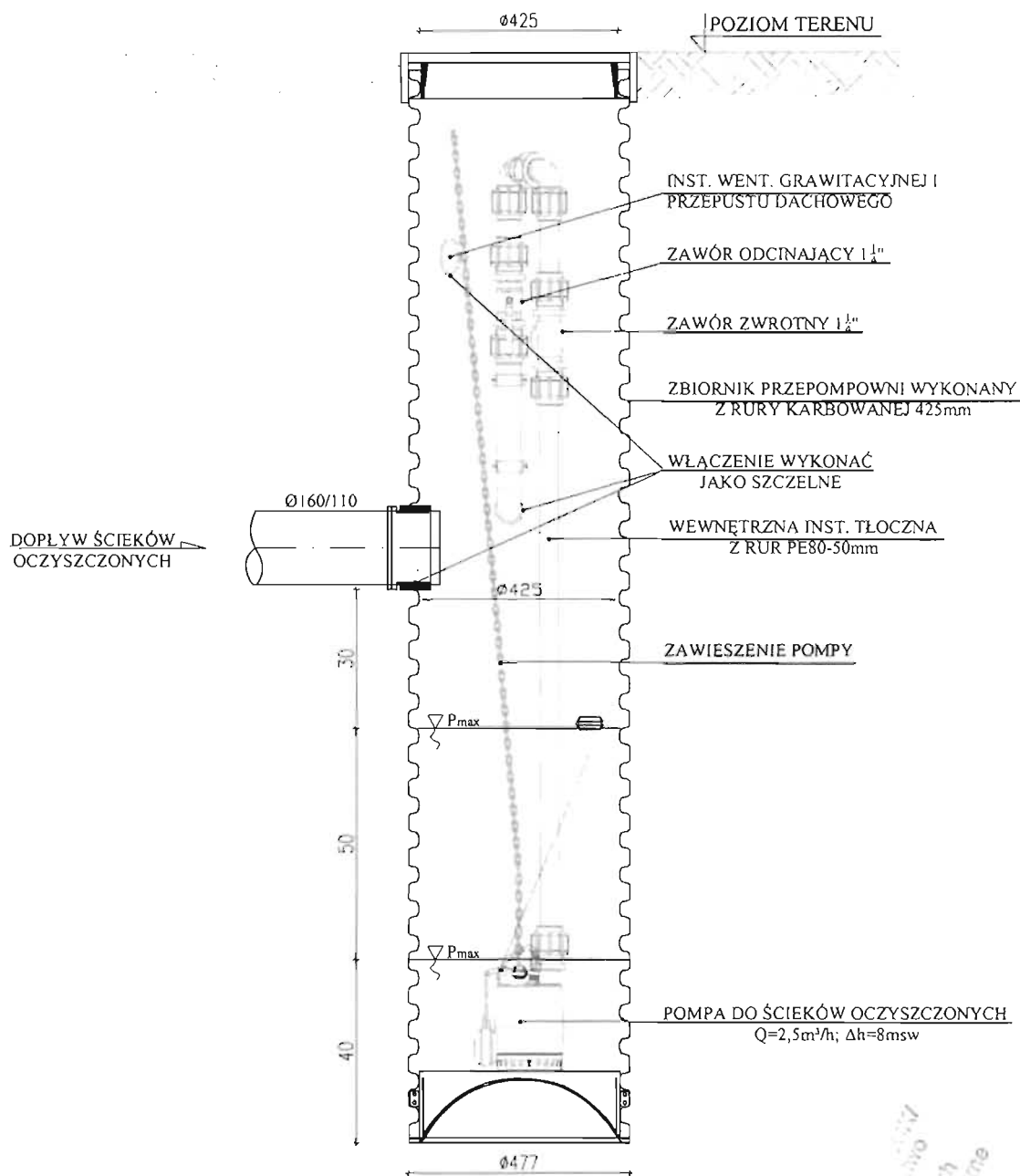
| OZNACZENIE WG CZ. GRAFICZNEJ | [-] | B1 | B2 | B3 |
|------------------------------|--------|--------------|--------------|----------------|
| LICZBA UŻYTKOWNIKÓW | [RI.M] | ≤6 | 6÷9 | 9÷12 |
| IŁOŚĆ ZBIORNIKÓW | [szt] | 2 | 2 | 2 |
| OBJĘTOŚĆ SYSTEMU | [m³] | 5,0 | 5,0 | 6,0 |
| OBJĘTOŚĆ CZ. OSADNIKOWEJ | [m³] | 2,5 | 2,5 | 3,5 |
| OBJĘTOŚĆ CZ. BIOLOGICZNEJ | [m³] | 2,5 | 2,5 | 2,6 |
| OBJĘTOŚĆ CZ. FILTRACYJNEJ | [m³] | 0,1 | 0,1 | 0,14 |
| WŁASNA RETENCJA BUFOROWA | [m³] | 0,7 | 1,1 | 1,5 |
| IŁOŚĆ TYFUZORÓW | [szt] | 2 | 2 | 3 |
| RODZAJ DYFUZORÓW | | 63/125+HD270 | 63/125+HD340 | 2x63/125+HD340 |
| ŚREDNICA PRZYŁĄCZA ŚCIEKÓW | [mm] | Ø110 | Ø110 | Ø110 |
| ŚREDNICA PRZYŁĄCZY WENT. | [mm] | Ø110 | Ø110 | Ø110 |
| ŚR. PRZYŁĄCZY NAPIEWIERZANIA | [mm] | 19/10 | 19/10 | 19/10 |
| SZEROKOŚĆ - S | [m] | 1,19 | 1,19 | 1,19 |
| DŁUGOŚĆ CAŁKOWIT - Lc | [m] | 4,45 | 4,45 | 5,24 |
| WYSOKOŚĆ CAŁKOWIT - Hc | [m] | 2,22 | 2,22 | 2,22 |
| WYS. WŁOTU ŚCIEKÓ - He | [m] | 1,19 | 1,19 | 1,19 |
| WYS. WYŁOTU ŚCIEKÓ - Hs | [m] | 1,07 | 1,07 | 1,07 |
| WŁĄZY REWIZYJNE | [mm] | 400/700 | 400/700 | 400/700 |
| DOZOWANIE ŁADUNKU | | TAK | TAK | TAK |
| RECYRKULACJA | | TAK | TAK | TAK |

| | | | | | |
|----------------------|---|--------------------|--------------------------------|------|----------------------|
| INWESTOR | GIMNA SOMIANKA ul. Somania 16B 07-203 Somania | Właściciel Posiad. | [REDACTED] | data | 04.2015 |
| | | Adres Inwestycji | Wola Mysłkowska dz. nr ew. 237 | | |
| PROJEKT | BUDOWA PRZYDOMOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMNY SOMIANKA | | | | PROJEKT BUDOWLANY |
| Nazwa Rysunku | OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW DLA RÓWNOWAŻNYCH LICZB MIESZKAŃCÓW | | | | 3/9 |
| PRACOWNIA PROJEKTOWA | mgr inż. Jacek Zagórecki ul. Piłsudskiego 10/19; 15-445 Białystok tel. 694 469 480 email: jzagorecki@gmail.com | | | | |
| | mgr inż. Jerzy Zagórecki nr upr. B/L/183/90 nr czł. PDL/S/2198/02 | | | | |
| | mgr inż. Adrian Stolarz nr upr. B/L/71/64 nr czł. PDL/S/0026/04 | | | | |

PRZEPOMPOWNIA ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH (CZYSTYCH)

RYS. 4/9

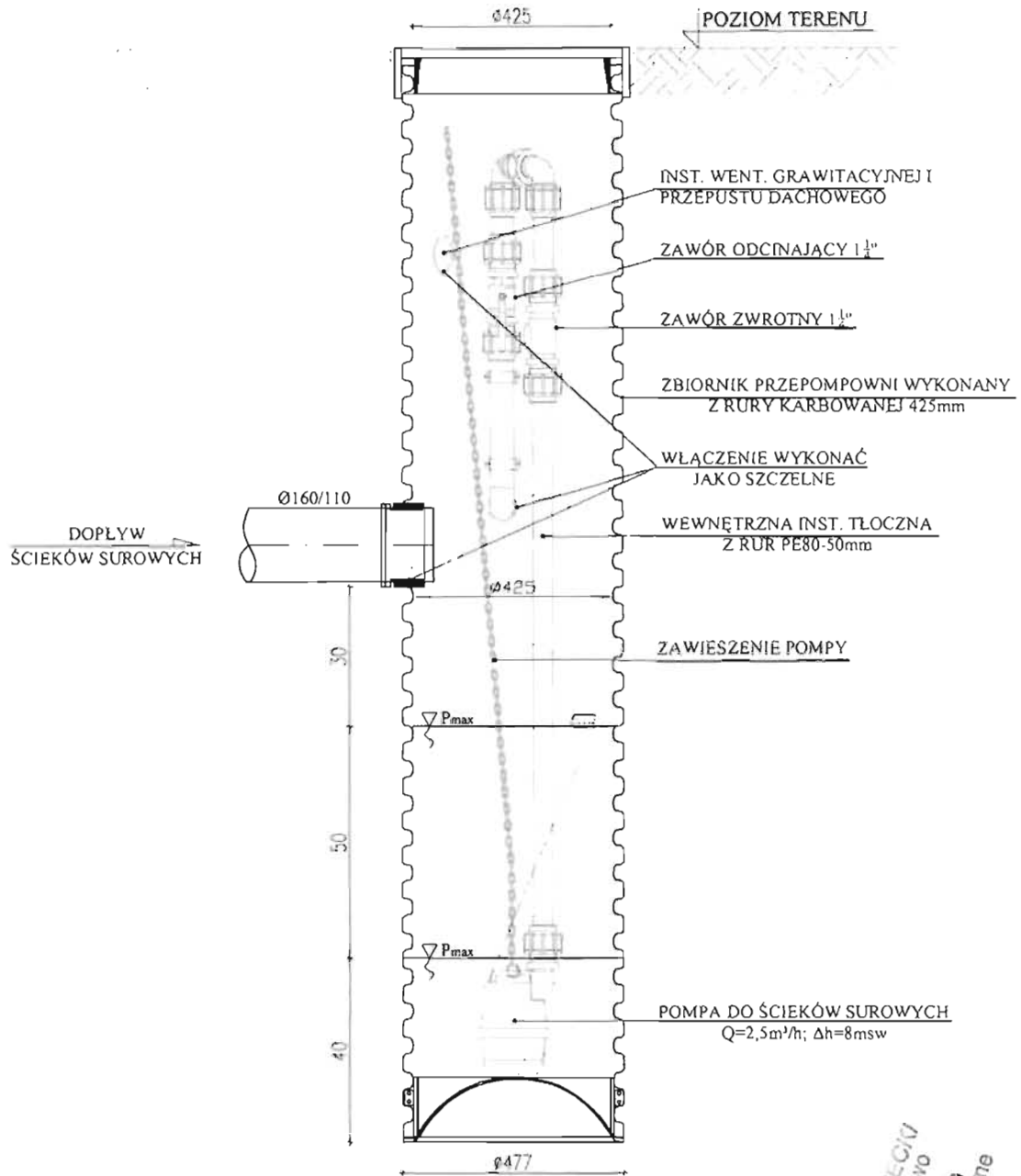
STAROSTWO POWIATOWE
W WYSZKOWIE
ul. Roź 2
07-200 Wyszków



| | | | | |
|---|---|--------------------|--|-------------------------|
| INWESTOR | GIMNA SOMIANKA ul. Sowińska 16B 07-203 Sowińska | Właściciel Posesji | [REDACTED] | Data 04.2015 |
| | | Adres inwestycji | Wola Mysłkowska [REDACTED] dz. nr ew. 237 | |
| PROJEKT | BUDOWA PRZYDOMOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMNY SOMIANKA | | | PROJEKT BUDOWLANY |
| Nazwa Rysunku | PRZEPOMPOWNIA ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH (CZYSTYCH) | | | Numer Rysunku 4/9 |
| PRACOWNIA PROJEKTOWA mgr inż. Jacek Zagórecki ul. Piłsudskiego 10/19; 15-445 Białystok tel. 694 469 480 email: jzagorecki@gmail.com | | projektant | mgr inż. Jacek Zagórecki nr upr. Bt/783/90 nr cz. POL/5/2198/02 | [Signature] |
| | | świadczył | mgr inż. Jerzy Zagórecki nr upr. Bt/71/64 nr cz. POL/5/0026/04 | |
| | | współautor | mgr inż. Adrian Stolarz | |

PRZEPOMPOWNIA ŚCIEKÓW SUROWYCH (BRUDNYCH)

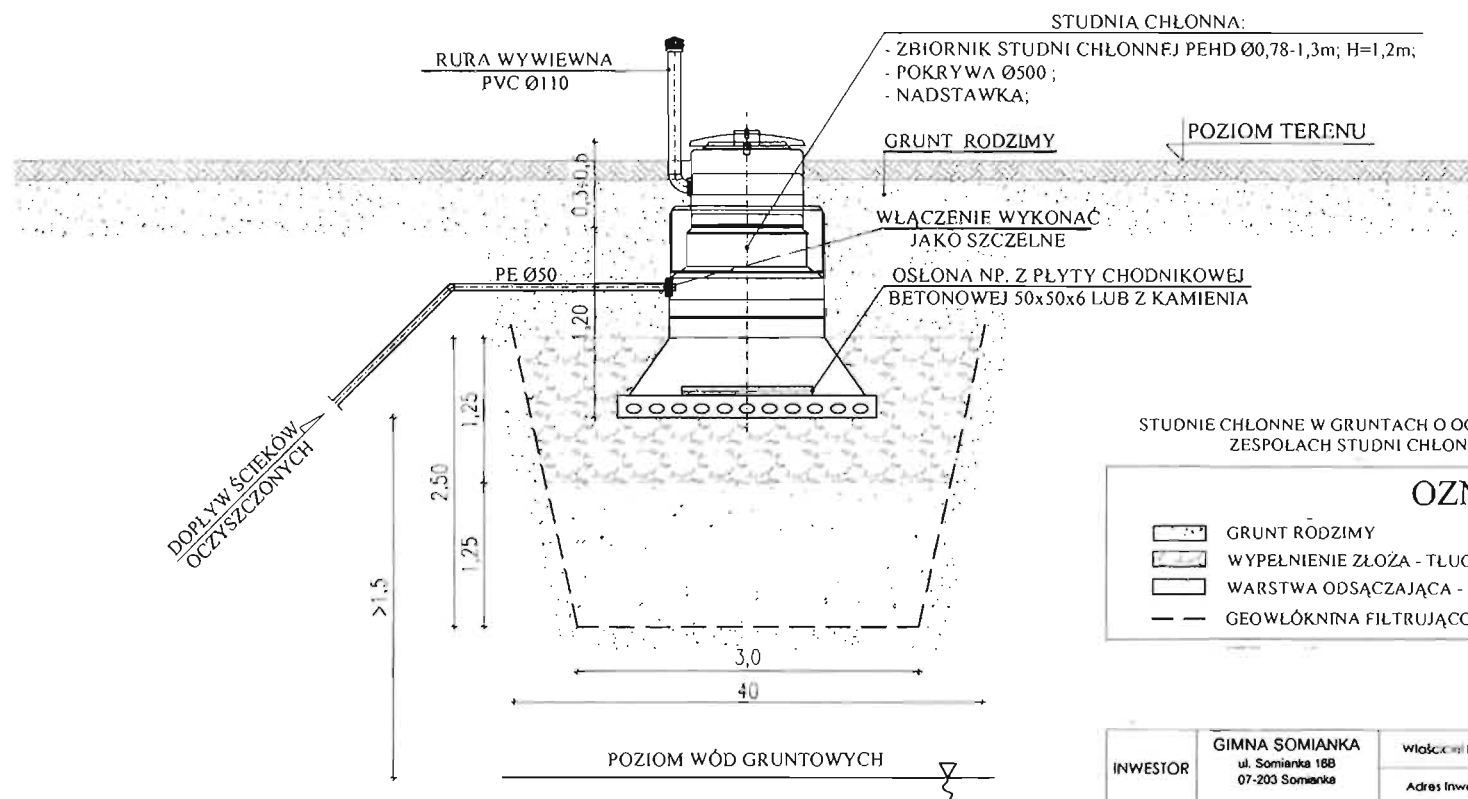
STAROSTWO POWIATOWE
W WYSZKOWIE
Aleja Róż 2
07-200 Wyszków
RYS. 5/9



| | | | | |
|---|---|-------------------|--|--|
| INWESTOR | GIMNA SOMIANKA ul. Somińska 16B 07-203 Somińska | Właściciel: Poser | [REDACTED] | data |
| | | Adres inwestycji | Wola Mysłkowska 237 | 04.2015 |
| PROJEKT | BUDOWA PRZYDOMOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMNY SOMIANKA | | | PROJEKT BUDOWLANY |
| Nazwa Rysunku | PRZEPOMPOWNIA ŚCIEKÓW SUROWYCH (BRUDNYCH) | | | Numer Rysunku 5/9 Skala Rysunku |
| PRACOWNIA PROJEKTOWA mgr inż. Jacek Zagórecki ul. Piłsudskiego 10/19; 15-445 Białystok tel. 694 469 480 email: jzagorecki@gmail.com | | projektant | mgr inż. Jacek Zagórecki nr upr. 81/183/90 nr CP. PD.15/2198/02 | |
| | | sołownik | mgr inż. Jerzy Zagórecki nr upr. 81/71/64 nr CP. PD.15/2198/04 | |
| | | współprojektant | mgr inż. Adrian Stolarz | |

STUDNIA CHŁONNA ZLOKALIZOWANA NA POZIOMIE TERENU

RYS. 6/9



STUDNIE CHŁONNE W GRUNTACH O OGRANICZONEJ PRZEPUSZCZALNOŚCI STOSOWAĆ W ZESPOŁACH STUDNI CHŁONNYCH W ROZSTAWIE MN. 4m W OSIACH.

OZNACZONO

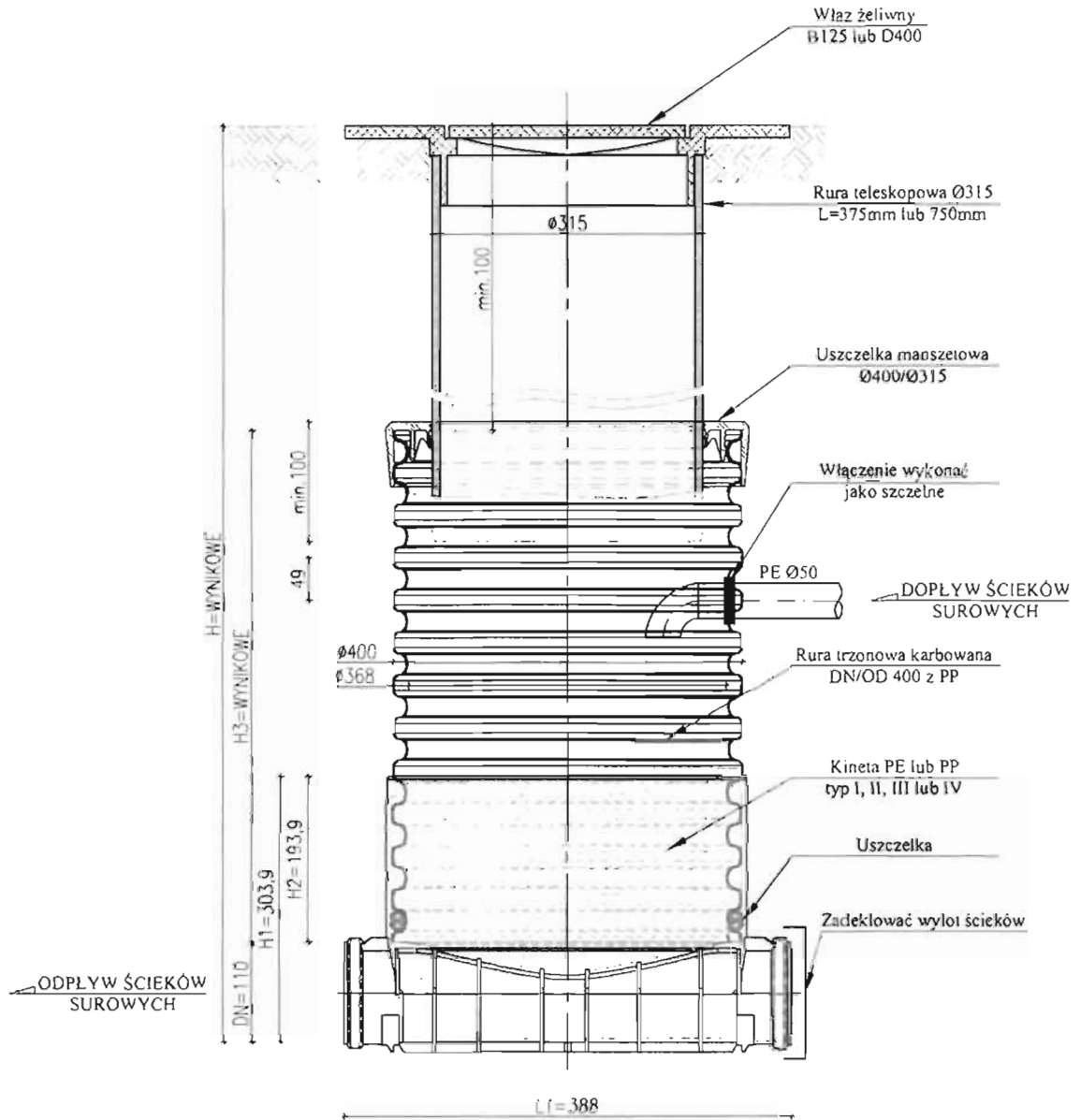
- GRUNT RODZIMY
- WYPEŁNIENIE ZŁOŻA - TŁUCZEŃ ŁAMANY FRAKCJI 20-40mm
- WARSTWA ODSĄCAJĄCA - ŻWIR FRAKCJI 5-20mm LUB TŁUCZEŃ 20-40mm
- GEOWŁÓKNINA FILTRUJĄCO-SEPARUJĄCA 200g/m², PRZEPUSZCZALNOŚĆ 130 mm/s

| | | | | | |
|---|---|--------------------|--|------|---------|
| INWESTOR | GIMNA SOMIANKA ul. Sominia 188 07-203 Sominia | Właściciel Posiad. | [REDACTED] | data | 04.2015 |
| | | Adres Inwestycji | Wola Mysłkowska [REDACTED] dz. nr ew. 237 | | |
| PROJEKT | BUDOWA PRZYDOMOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMNY SOMIANKA | | | | |
| Nazwa Rysunku | STUDNIA CHŁONNA ZLOKALIZOWANA NA POZIOMIE TERENU | | | | |
| PRACOWNIA PROJEKTOWA mgr inż. Jacek Zagórecki ul. Piłsudskiego 10/19; 15-445 Białystok tel. 694 469 480 email: jzagorecki@gmail.com | | projektant | mgr inż. Jacek Zagórecki nr upr. BŁ/183/90 nr czt. PDL/15/2198/02 | | |
| | | wykonawca | mgr inż. Jerzy Zagórecki nr upr. BŁ/71/64 nr czt. PDL/15/0026/04 | | |
| | | współpraca | mgr inż. Adnan Stolarz | | |

STUDNIA KANALIZACYJNA ROZPRĘŻNA

RYS. 7/9

STAROSTWO POWIATOWE
W WYSZKOWIE
Aleja Roż 2
07-200 Wyszów

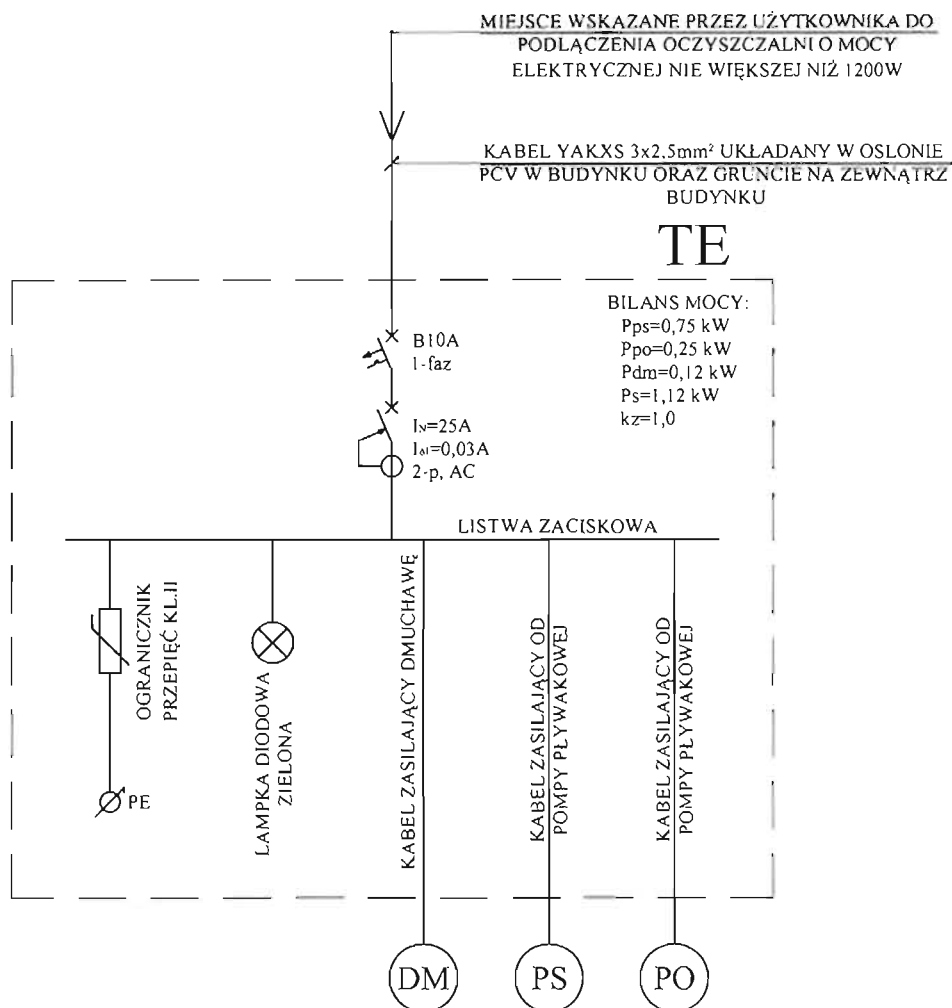


| | | | | | |
|--|---|--------------------|--------------------------------|----------------|-------------------------|
| INWESTOR | GIMNA SOMIANKA ul. Somińska 18B 07-203 Somania | Właściciel Posesji | [REDACTED] | data | 04.2015 |
| | | Adres inwestycji | Wola Mystkowska dz. nr ew. 237 | | |
| PROJEKT | BUDOWA PRZYDOMOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMNY SOMIANKA | | | | PROJEKT BUDOWLANY |
| Nazwa Rysunku | STUDNIA KANALIZACYJNA ROZPRĘŻNA | | | | Numer Rysunku 7/9 |
| PRACOWNIA PROJEKTOWA | | projektant | mgr inż. Jacek Zagórecki | | |
| mgr inż. Jacek Zagórecki | | nr upr. | 81/183/90 | nr czl. PDL/RS | 2198/02 |
| ul. Piłsudskiego 10/19; 15-445 Białystok | | wykonawca | mgr inż. Jerzy Zagórecki | | |
| tel. 694 469 480 | | nr upr. | 81/71/84 | nr czl. PDL/RS | 0026/04 |
| email: jzagorecki@gmail.com | | wyodrębca | mgr inż. Adrian Stolarz | | |

SCHEMAT ZASILANIA OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW

RYS. 8/9

UKŁAD POŁĄCZENIA DLA SYSTEMU TN-S



OCHRONA PRZECIWPORAŻENIOWA
SAMOCZYNNE WYŁĄCZENIE ZASILANIA W UKŁADZIE TN-S
ORAZ WYŁĄCZNIK RÓŻNICOWOPRĄDOWY B10A 1-faz

UWAGA:

- TABLICE ELEKTRYCZNE TE WYKONAĆ JAKO METALOWA LUB PLASTIKOWA, NAŚCIENNA Z DRZWIAMI TRANSPARENTNYMI, STOPIEŃ SZCZELNOŚCI IP65
- W TABLICY TE POZOSTAWIĆ REZERWĘ W ILOŚCI MIN. 1 MODUŁU,
- IMPEDANCJA PĘTLI ZWARCIA NA OBWODACH ODBIORCZYCH NIE MOŻE PRZEKROCYĆ 3,8Ω.
- TABLICA TE POWINNA BYĆ ZWRÓCONA W KIERUNKU GDZIE UŻYTKOWNIK BEZ TRUDU BĘDZIE WIDZIAŁ LAMPKĘ SYGNALIZUJĄCĄ PRZEZ DRZWI TRANSPARENTNE POPRAWNĄ PRACĘ,
- SCHEMAT TEN NALEŻY STOSOWAĆ JEDYNNIE, GDY W MIEJSCU PODŁĄCZENIA ZASILANIA JEST ISTNIEJĄCY SYSTEM TN-S,
- TABLICE TE NALEŻY UMIEŚCIĆ NA WYSOKOŚCI NIE MNIEJSZEJ NIŻ 0,5m OD POZIOMU GRUNTU DO DOLNEJ CZĘŚCI TABLICY TE.

OZNACZONO

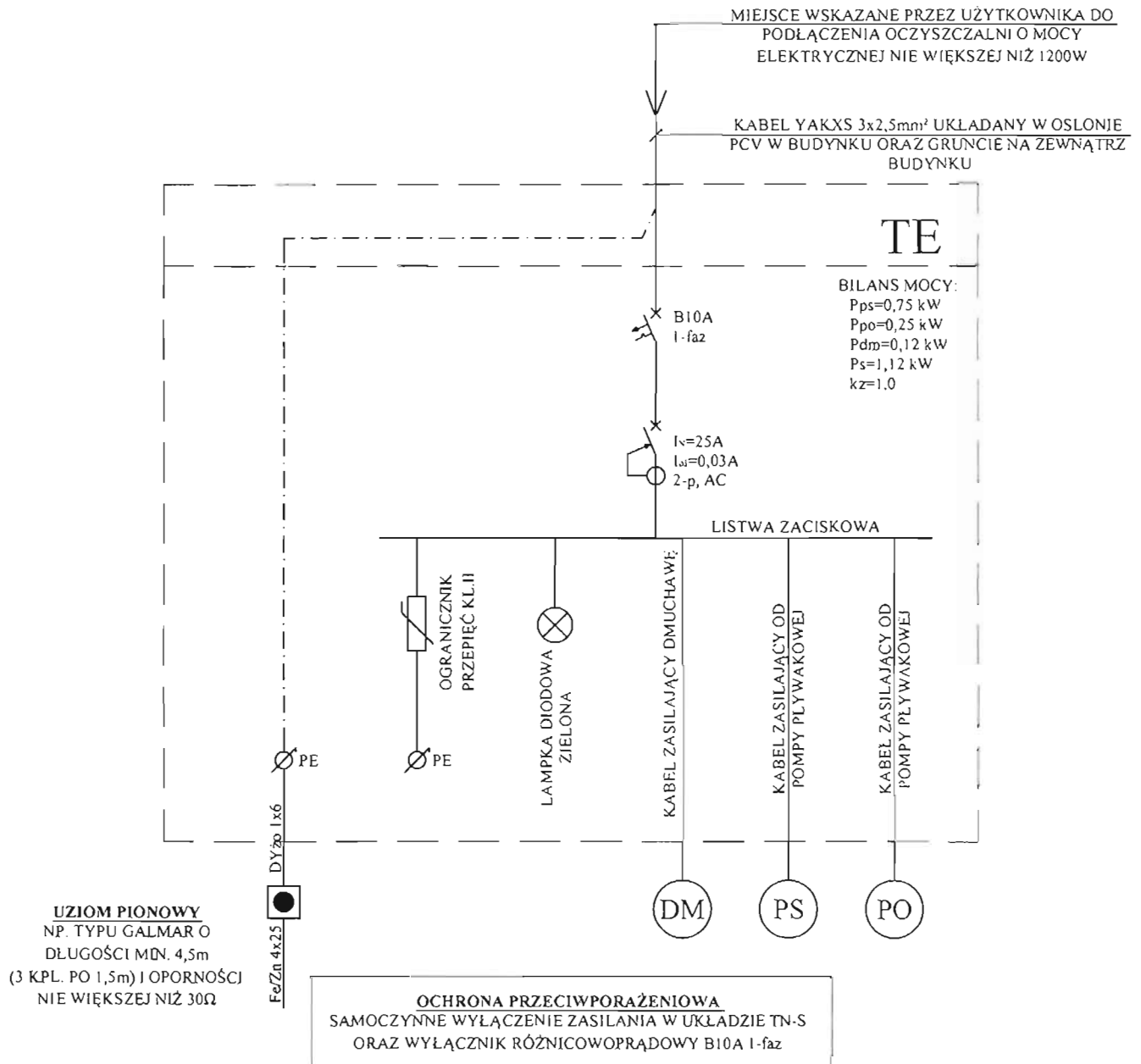
DM DMUCHAWA
PS POMPA PŁYWKOWA Z ROZDRABNIACZEM - PRZEPOMPOWNIĄ ŚCIEKÓW SUROWYCH
PO POMPA PŁYWKOWA - PRZEPOMPOWNIĄ ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH

| | | | | | |
|----------------------|---|--|--------------------------------|------|--|
| INWESTOR | GIMNA SOMIANKA ul. Somianka 18B 07-203 Somianka | Właściciel Posesji | [REDACTED] | Data | 04.2015 |
| | | Adres Inwestycji | Wola Mystkowska dz. nr ew. 237 | | |
| PROJEKT | BUDOWA PRZYDOMOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMNY SOMIANKA | | | | PROJEKT BUDOWLANY |
| Nazwa Rysunku | SCHEMAT ZASILANIA OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW; UKŁAD POŁĄCZENIA DLA SYSTEMU TN-S | | | | Numer Wysutku 8/9 Skala Wysutku |
| PRACOWNIA PROJEKTOWA | mgr inż. Jacek Zagórecki ul. Piłsudskiego 10/19; 15-445 Białystok tel. 694 469 480 email: jzagorecki@gmail.com | | | | |
| | mgr inż. Jacek Zagórecki nr upr. Bk/183/90 | mgr inż. Jerzy Zagórecki nr upr. Bk/71/64 | mgr inż. Adrian Stolarz | | |

SCHEMAT ZASILANIA OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW

UKŁAD POŁĄCZENIA DLA SYSTEMU TN-C-S

RYS. 9/9



UWAGA:

- TABLICE ELEKTRYCZNE TE WYKONAĆ JAKO METALOWA LUB PLASTIKOWA, NAŚCIENNA Z DRZWIAMI TRANSPARENTNYMI, STOPIEŃ SZCZELNOŚCI IP65
- W TABLICY TE POZOSTAWIĆ REZERWĘ W IŁOŚCI MIN. 1 MODUŁU,
- IMPEDANCJA PĘTLI ZWARCIA NA OBWODACH ODBIORCZYCH NIE MOŻE PRZEKROCYĆ 3,8Ω.
- TABLICA TE POWINNA BYĆ ZWRÓCONA W KIERUNKU GDZIE UŻYTKOWNIK BEZ TRUDU BĘDZIE WIDZIAŁ LAMPKĘ SYGNALIZUJĄCĄ PRZEZ DRZWI TRANSPARENTNE POPRAWNĄ PRACĘ,
- SCHEMAT TEN NALEŻY STOSOWAĆ JEDYNNIE, GDY W MIEJSCU PODŁĄCZENIA ZASILANIA JEST ISTNIEJĄCY SYSTEM TN-S,
- TABLICE TE NALEŻY UMIEŚCIĆ NA WYSOKOŚCI NIE MNIEJSZEJ NIŻ 0,5m OD POZIOMU GRUNTU DO DOLNEJ CZĘŚCI TABLICY TE.

OZNACZONO

DM DMUCHAWA
 PS POMPA PŁYWKOWA Z ROZDRABNIACZEM - PRZEPOMPOWNIA ŚCIEKÓW SUROWYCH
 PO POMPA PŁYWKOWA - PRZEPOMPOWNIA ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH

| | | | | | | |
|----------------------|---|-------------------|------------------|--------------------------------|------|---|
| INWESTOR | GIMNA SOMIANKA ul. Somianka 16B 07-203 Somianka | Właściciel Pomocy | Adres Inwestycji | Wola Mysłkowska dz. nr ew. 237 | data | 04.2015 |
| PROJEKT | BUDOWA PRZYDOMOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMNY SOMIANKA | | | | | PROJEKT BUDOWLANY |
| Nazwa Rysunku | SCHEMAT ZASILANIA OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW; UKŁAD POŁĄCZENIA DLA SYSTEMU TN-C-S | | | | | numer Rysunku 9/9 |
| PRACOWNIA PROJEKTOWA | mgr inż. Jacek Zagórecki ul. Piłsudskiego 10/19; 15-445 Białystok tel. 694 469 480 email: jzagorecki@gmail.com | | | | | mgr inż. Jerzy Zagórecki nr dop. BL/183/90 nr cz. POL/S/2198/02 mgr inż. Adrian Stolarz |