

Pracownia Projektowa

Mgr inż. Jacek Zagórecki

15-445 Białystok

ul. Piłsudskiego 10/19

Niniejsze stanowi załącznik
do zgłoszenia

z dnia 2016-11-09

Nr rej. 20766

FAZA: **PROJEKT BUDOWLANY**

PROJEKT: Budowa przydomowych oczyszczalni ścieków (branża sanitarna)

OBIEKT: Przydomowe oczyszczalnie ścieków; Gmina Somianka;

Miejscowości: Celinowo nr ew. działki 28; 29

Właściciel posesji: [REDACTED]

INWESTOR: Gmina Somianka
Somianka 16B
07-203 Somianka

AUTOR: mgr inż. Jacek Zagórecki

mgr inż. JACEK ZAGÓRECKI
projektowanie, kierownictwo
budów i robót
instalacyjno-inżynierskich
Spec. sieć i instalacje sanitarne
Nr upr. bud B/183/90

Zawartość opracowania

OŚWIADCZENIE.....	4
UPRAWNIENIA PROJEKTANTÓW	6
ZAŚWIADCZENIA 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 rewizyjna (inspekcyjna)	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

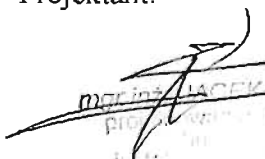
- Zagospodarowanie terenu; lokalizacja przydomowej oczyszczalni;
Miejsc.: Celinowo [REDACTED] Właściciel: [REDACTED]; skala 1:1000 - rys.1/8
- Rozwinięcie instalacji oczyszczalni ścieków z przepompownią ścieków oczyszczonych..... - rys.2/8
- Oczyszczalnia ścieków dla równoważnych liczb mieszkańców;
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

Białystok dnia 4.2015

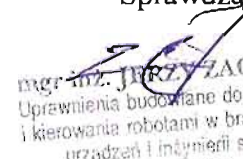
OŚWIADCZENIE

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 CELINOWO: nr ew. dz. 28; 29 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 i wykonawca
z wykształceniem inżynierskim
Sposób wykonania: 1000

Sprawdzający:


mgr inż. JACEK ZAGÓRECKI
Uprawnienia budowlane do projektowania
i kierowania robotami w branży instalacji
urządzeń i inżynierii sanitarnej.
Nr uprawnień 71/64 i 178/69/BL

Białystok dnia 4.2015

Pracownia Projektowa
mgr inż. Jacek Zagórecki
15-445 Białystok
ul. Piłsudskiego 10/19

OŚWIADCZENIE

Zgodnie z Rozporządzeniem 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 projektowana oczyszczalnia ścieków i studnia chłonna na terenie gminy Somianka, na działce nr ew.:

- 28, 29 stanowiącej własność: [REDACTED] w miejscowości Celinowo [REDACTED]

zlokalizowana jest poza obszarem oddziaływania na istniejące obiekty i ich infrastrukturę techniczną oraz elementów zabudowy terenu. W strefie ochronnej (30m) proj. przydomowej oczyszczalni ścieków na terenie Gminy Somianka; ww. działce ew. oraz sąsiednich działek nie znajdują się, bądź są przeznaczone do likwidacji (wg niniejszego opracowania) czynne ujęcia wody (studnie) z których pobierana jest woda do celów spożywczych. Budynki oraz obiekty w pobliżu niniejszej inwestycji posiadają ujęcia wody do celów socjalno-bytowych z istniejącej sieci wodociągowej.

Projektant

mgr inż. JACEK ZAGÓRECKI
[Signature]
Spec. 11.01.1. Instalacje sanitarno-
Nr 491, 504 15.10.2015

UPRAWNIENIA PROJEKTANTÓW

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

PODLASKI URZĄD WOJEWÓDZKI
w Białymstoku
15-213 Białystok, ul. Mickiewicza 3
-13-

DUPLIKAT

Za zgodność z oryginałem
Białystok, dnia 22.04.2011
STARSZY INSPEKTOR
M. D. Siemieniuk
Małgorzata Siemieniuk

Białystok dnia 1990.12.28

STWIERDZENIE PRZYGOTOWANIA ZAWODOWEGO

do pełnienia samodzielnej funkcji technicznej w budownictwie

Na podstawie § 5 ust. 1, § 7 i § 13 ust. 1 p. 4 ab

Rozporządzenia Ministra Gospodarki Terenowej i Ochrony Środowiska z dnia 20 lutego 1975 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie /Dz. U. nr 8, poz. 46 z późn. zmianami z 1988r. Dz. U. nr 42, poz. 334/ stwierdza się, że:

Ob. Jacek ZAGÓRECKI

magister inżynier inżynierii środowiska

urodz. dnia 06 marca 1959 r. Białystok

posiada przygotowanie zawodowe, upoważniające do wykonania samodzielnej funkcji

projektanta oraz kierownika budowy i robót

w specjalności instalacyjno-inżynieryjnej w zakresie sieci i instalacji sanitarnych.

Ob. Jacek Zagórecki jest upoważniony / na / do:

1/ do sporządzania projektów:

- a/ sieci sanitarnych obejmujących sieci wodociągowe, kanalizacyjne, gazowe i ciepłe uzbrojenia terenu,
- b/ instalacji sanitarnych obejmujących instalacje wodociągowe, kanalizacyjne, gazowe i ciepłe oraz klimatyzacyjno-wentylacyjne,

2/ kierowania, nadzorowania i kontrolowania budowy i robót, kierowania i kontrolowania wytwarzania konstrukcyjnych elementów sieci i instalacji oraz oceniania i badania stanu technicznego w zakresie:

- a/ sieci sanitarnych obejmujących sieci wodociągowe, kanalizacyjne, gazowe i ciepłe uzbrojenia terenu.
- b/ instalacji sanitarnych obejmujących instalacje wodociągowe, kanalizacyjne, gazowe, ciepłe i klimatyzacyjno-wentylacyjne. - - -

Oryginał dokumentu stwierdzenia przygotowania zawodowego podpisał Z up. WOJEWODY Dyrektor Wydziału, Główny Architekt Województwa mgr inż. arch. Jan Citko.

Pieczęć okrągła z Godłem Państwa i napisem w otoku: URZĄD WOJEWÓDZKI W BIAŁYMSTOKU.

Duplikat zaświadczenia wystawiono na podstawie dokumentów znajdujących się w Archiwum Podlaskiego Urzędu Wojewódzkiego w Białymstoku, Wydziale Infrastruktury.

Wnieiono opłatę skarbową od niniejszego duplikatu zezwolenia w wysokości 24,00 zł. (słownie złotych: dwadzieścia cztery 00/100).

Białystok, 2011.01. 31

Z up. WOJEWODY PODLASKIEGO
Ewa Walec
Dyrektor Wydziału Infrastruktury

ODPIS

PREZYDIUM
WOJEWODZKIEJ RADY NARODOWEJ

Data 5 grudnia 1969 r.

z Biłystoku

Wydział Gospodarki Wodnej i O.P.

nr aut. uprawnień 178/69/B

UPRAWNIENIE BUDOWLANE

Na podstawie § 2b zarządzenia Prezesa Centralnego Urzędu Gospodarki Wodnej i Ministerstwa Żeglugi oraz Rolnictwa, z dnia 1 września 1964 r. w sprawie uprawnień budowlanych w budownictwie specjalnego z zakresu gospodarki wodnej, żeglugi i rolnictwa (Dziennik Budownictwa nr 17, poz. 55)

Ob. mgr inż. Jerzy ZAGROBOWI

urodzony dnia 29 kwietnia 1933 r. roku 1933

z Biłystoku

Otrzymuje

uprawnienia budowlane w specjalności inżynierii sanitarnej

określonej w § 5 pkt. 1 i 2

do sporządzania projektów i kierowania robotami

(pieczęć okrągła)

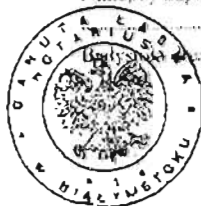
Z-ca Kierownika Wydziału
(podpis Kierownika Wydziału)

1969.12.11.11.11.11

Repetitorium A numer 1202 / 20 Wr.
Notariusz mgr Danuta Łaska prowadząca Kancelarię Notarialną
w Biłystoku, stwierdza zgodność niniejszego odpisu z oryginałem
z okazanego dokumentem.
Pobrano kwotę:

a) w nagrodzenia notariusza / 3 120 120 zł
b) podatku VAT wg stawki 23% 6,60 zł

Niniejszy odpis jest wydany



2012-04-23
mgr Danuta Łaska

NOTARIUSZ
mgr Danuta Łaska

ZASWIADCZENIA OIIB PROJEKTANTÓW



Zaświadczenie

o numerze ewidencyjnym

PDL-52H-FRD-BXJ *

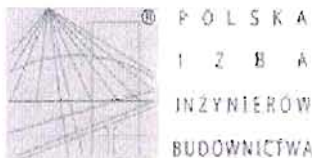
Pan Jacek Zagórecki o numerze ewidencyjnym PDL/IS/2198/02
adres zamieszkania ul. Piłsudskiego 10/19, 15-445 Białystok
jest członkiem Podlaskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2014-05-01 do 2015-04-30.

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 230 poz. 1458) 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 załączonego na
stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa www.pii.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów
Budownictwa



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym

PDL-SJN-BVH-85C

Pan Jerzy Zagórecki o numerze ewidencyjnym PDL/15/0026/04

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. 2003 Nr 138 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.pibb.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

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 Celinowo nr ew. działki 28; 29; 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 DN 110,
- Osadnika gnilnego o odpowiedniej pojemności i reaktora biologicznego,
- Urządzenia do utylizacji osadów bezpośrednio na oczyszczalni,
- Przepompowni ścieków oczyszczonych,
- 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 tłuszczu, 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: siarkowodor, dwutlenek węgla i metan. Gazy pochodzące z fermentacji są odprowadzane przez otwór dekompresyjny i wentylację wysoką. Siarkowodor 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 oczyszczaniu 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, gwarantując 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, pozwalając na częściową denityfikację ładunku zanieczyszczeń. Czas przepływu ścieków przez filtr wynosi ok. 1 godziny.

- **Odbiornik ścieków**

Rozsącenie 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 z kolana 90° i prostej 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,
- Zrascacz 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 rewizyjna (inspekcyjna)

Jest to monolityczny cylinder o wysokości 450mm z polietylenu wysokiej gęstości wykonany metodą wytłaczania z rozdmuchem.

Wypożona jest w:

- Szczelną pokrywę,
- Otwory wlotowe DN 110 mm
- 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 kominiek napowietrzający połączony z króćcem wentylacyjnym przy wylocie ścieków z reaktora.

1.6.8 Przepompownie ścieków

Zbiornik przepompowni ścieku 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 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 tuczni 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 postępowaniem zakopywania zbiorniki muszą być napelniane wodą.

Uwaga:

- Ukształtowanie terenu należy wyprofilować sposób umożliwiający zalewanie zbiorników wodami opadowymi,
- Zbiorniki należy obsypywać piaskiem stabilizowanym cementem zachowując miąższość kolejnych warstw obsypki nie większą niż 30cm. Wraz z obsypywaniem zbiorniki należy napelniać 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,
- Usuwanie raz na rok osadu z osadnika gnilnego przy pomocy taboru asenizacyjnego,
- Usuwanie 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 końcowy 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 oczyszczonych $N=0,25kW$
 - dmuchawa $N=0,10kW$
- Wytyczne projektowe
 - Dmuchawa sterowana za pomocą sterownika czasowego,
 - Pompa do recyrkulacji osadu sterowana ręcznie lub automatycznie.

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 ZAGORECKI
projektowanie, kierownictwo
budów i robót
instalacyjno-inżynierskich
Spec.-sieci i instalacje sanitarne
Nr upr. bud B/183/90

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 pochodzić będą z domu mieszkalnego;
- Do obliczenia wydajności oczyszczalni przyjęto średnią równoważną liczbę mieszkańców $RLM \approx 6$;
- 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 $150 \text{ l/d} \cdot M$;
- 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

$$Q_{dsr} = q_{dsr} \times M \quad \text{gdzie: } M = 6 \text{ osób}$$
$$Q_{dsr} = 0,15 \times 6 = 0,90 \text{ m}^3/\text{d} \quad q_{dsr} = 0,15 \text{ m}^3/\text{d} \cdot M$$

➤ Średnie godzinowe zużycie wody w gospodarstwie

$$Q_{hsr} = \frac{Q_{dsr}}{24}$$
$$Q_{hsr} = \frac{0,90}{24} = 0,0375 \text{ m}^3/\text{h} \quad \text{gdzie: } Q_{dsr} = 0,90 \text{ m}^3/\text{d}$$

➤ Maksymalne dobowe zużycie wody w gospodarstwie

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

➤ Maksymalne godzinowe zużycie wody w gospodarstwie

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

2.1.2 Dobór osadnika gnilnego

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

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

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

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

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

$$n = 1,1$$

$$M = 6 \text{ osób}$$

$$t = 1,5 \text{ d}$$

Przyjęto osadnik gnilny o pojemności $Q=2500 \text{ dm}^3$

2.1.3 Bilans ładunków zanieczyszczeń

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

$$L_{cak} = RLM \times L, [\text{g/d}]$$

- Całkowity ładunek BZT₅:

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

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

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

$$L_{BZT5} = 60 \text{ gO}_2/\text{Md}$$

- Całkowity ładunek ChZT:

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

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

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

$$L_{ChZT} = 120 \text{ gO}_2/\text{Md}$$

- Całkowity ładunek Zawiesiny Ogólnej:

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

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

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

$$L_{ZO} = 70 \text{ gO}_2/\text{Md}$$

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:

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

- Stężenie BZT5 w ściekach surowych:

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

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

- Stężenie ChZT w ściekach surowych:

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

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

- Stężenie Zawiesiny Ogólnej w ściekach surowych:

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

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

Tabela. Stężenia zanieczyszczeń w ściekach surowych.

Wskaźnik zanieczyszczenia	Ładunek całkowity L_{cal}	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_{catk}</i>	<i>Stężenie zanieczyszczenia C_o</i>
BZT_5	306 gO ₂ /d = 0,306 kgO ₂ /d	340 gO ₂ /m ³ = 0,340 kgO ₂ /m ³
$ChZT$	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 (BZT_5)</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>
BZT_5	97%
$ChZT$	91%
<i>Zawiesiny ogólne</i>	95%

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

- Dla BZT5:

- Wymagany procent redukcji

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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:

$$S_{O.BZT5} = \frac{L_{O.BZT5}}{Q_{nom}}$$

$$\text{gdzie: } L_{O.BZT5} = 9 \text{ g/d}$$

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

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

- Stężenie ChZT w ściekach oczyszczonych:

$$S_{O.ChZT} = \frac{L_{O.ChZT}}{Q_{nom}}$$

$$\text{gdzie: } L_{O.ChZT} = 55 \text{ g/d}$$

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

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

- Stężenie Zawiesiny Ogólnej w ściekach oczyszczonych:

$$S_{O.zo} = \frac{L_{O.ChZT}}{Q_{nom}}$$

$$\text{gdzie: } L_{O.BZT5} = 18 \text{ g/d}$$

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

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

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
budow i robót
instalacyjno-inżynierskich
Spec.-sieci i instalacje sanitarne
Nr upr. bud BW183/90

RYS. 1/8

ZAGOSPODAROWANIE TERENU; LOKALIZACJA PRZYMOMOWEJ OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW

SKALA 1:1000

iniejsze stanowi załącznik
do zgłoszenia
z dnia 20.10.11-04
Nr rej. 22466

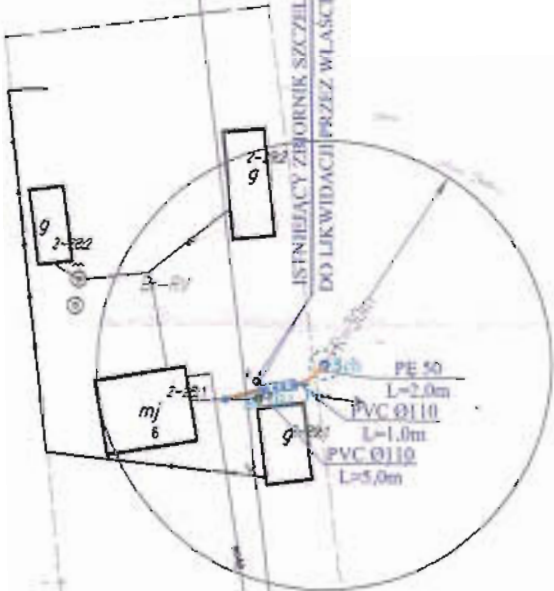
OZNACZONO

- ZAKRES OPRACOWANIA
- PROJ. RUKOCIĄG GRAWITACYJNY KANALIZACJI SANITARNEJ
- PROJ. RUKOCIĄG TŁOCZNY KANALIZACJI SANITARNEJ
- PROJEKTOWANA OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW WG RYS. 3/8:
- B1 - RLM 56
- B2 - 6" RLM ≤ 9
- B3 - 9" RLM ≤ 12
- PROJ. PRZEPOMPOWIA ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH (CZYSTYCH) WG RYS. 4/8
- PROJ. STUDNIA CIŁONNA WG RYS. 5/8
- PROJEKTOWANA STUDNIA KANALIZACYJNA INSPEKCYJNA WG RYS. 6/8

OBIEKT ODDZIAŁYWANIA P.O.S. (DOT. UJĘC WODY PITNEJ - STUDNIE)

INWESTOR	GIMNA SÓMIANKA ul. Sowińska 16B 01-033 Warszawa	Właściciel/Projekt	Calinowo 1 dz. nr ew. 28: 29	data	04.2015
PROJEKT	BUDOWA PRZYMOMOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMNA SÓMIANKA	Adres inwestycji		PROJEKT BUDOWLANY	
Nazwa Rysunku	ZAGOSPODAROWANIE TERENU; LOKALIZACJA PRZYMOMOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW	Projektant	mgr inż. Jacek Zagórecki nr ew. 15-455 Bałtyk	Skala	1/8
PRACOWNIA PROJEKTOWA	mgr inż. Jacek Zagórecki ul. Pilsudskiego 10/19, 15-455 Bałtyk tel. 604 469 480 email: jzagorecki@gmail.com	Opiniotwórca	mgr inż. Jacek Zagórecki nr ew. 15-455 Bałtyk	System	1/1000
		Współautor	mgr inż. Jacek Zagórecki nr ew. 15-455 Bałtyk		

ISTNIEJĄCY ZBIORNIK SZCZELNY (SZAMIERO)
DO LIKWIDACJI PRZEZ WŁAŚCICIELA POSIUSZ



mapa zagospodarowania

2.154.22.25.3

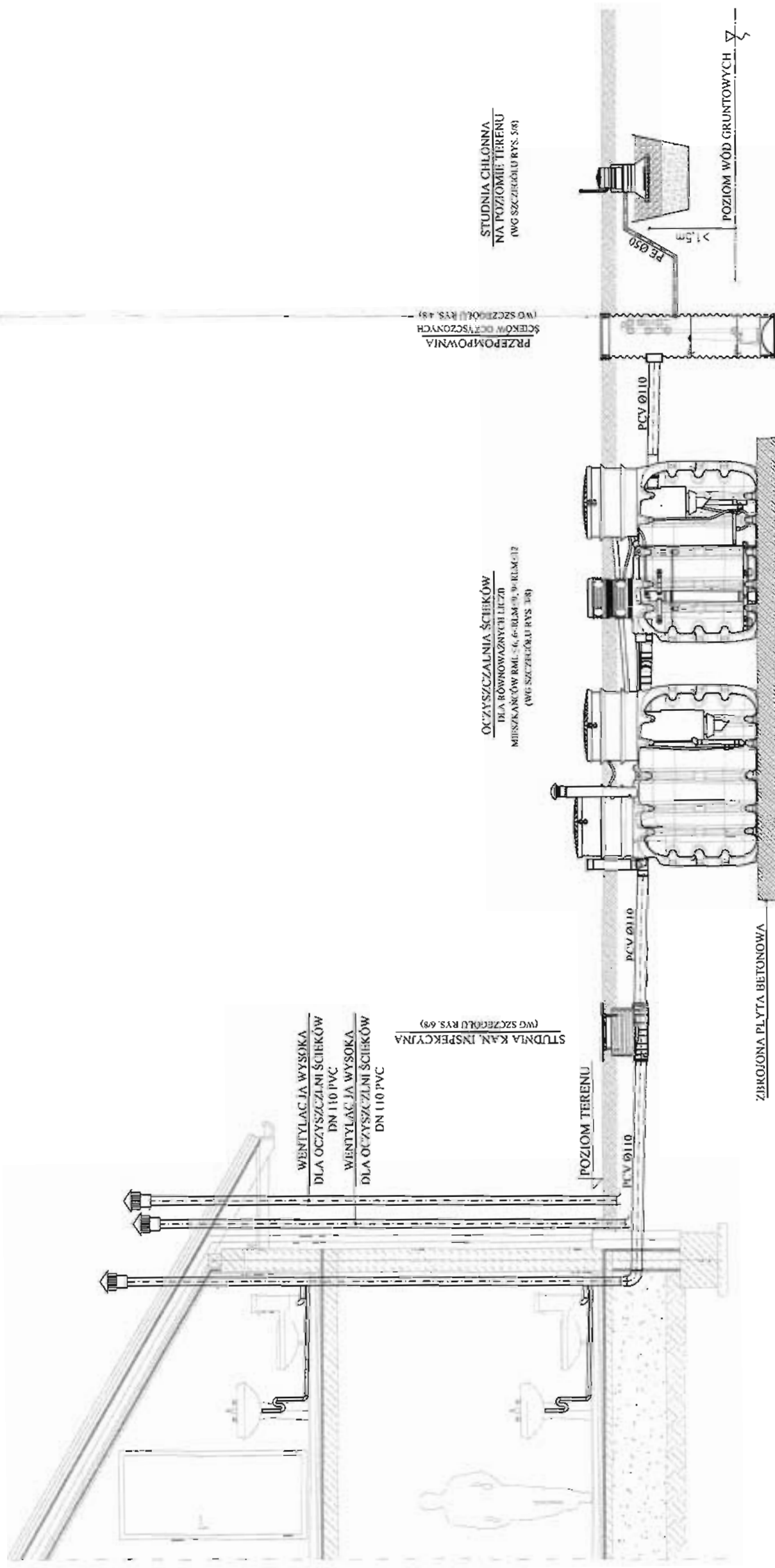
2016-12-08

z up. STAROSTY
Joanna Grayb

Rozmowa z: Andrzej Giedziński
i Gospodarka Nieruchomościami

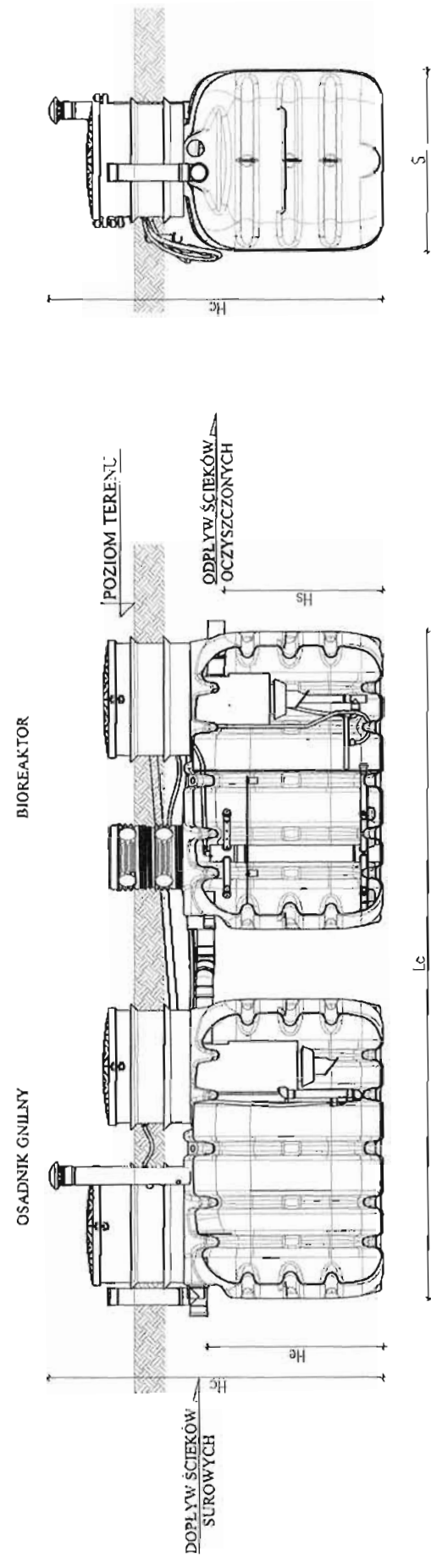
0002 Cennik
1.350zł 2. Sowińska

ROZWINIĘCIE INSTALACJI OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW Z
PRZEPOMPOWNIĄ ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH (CZYSTYCH)



INWESTOR	GIMNA SOMANKA ul. Komuny 108 01-221 Warszawa	Właściciel Projektu	Adrian Szymczyk	data	04.2015
PROJEKT	BUDOWA PRZYPOMPOWNI OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMNA SOMANKA	Całkowity koszt	02. nr ew. 28; 29	PROJEKT BUDOWLANY	
Nazwa Rysunku	ROZWINIĘCIE INSTALACJI OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW Z PRZEPOMPOWNIĄ ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH (CZYSTYCH)	Projektant	mgr inż. Jacek Zagłoba	Strona	2/8
PRACOWNIA PROJEKTOWA	mgr inż. Jacek Zagłoba ul. Piłsudskiego 107/19, 15-445 Białystok tel. 694 469 480 email: jzagloba@gmail.com	Opiniotwórca	mgr inż. Jerzy Zagłoba		
		Współautor	mgr inż. Adrian Stolarz		

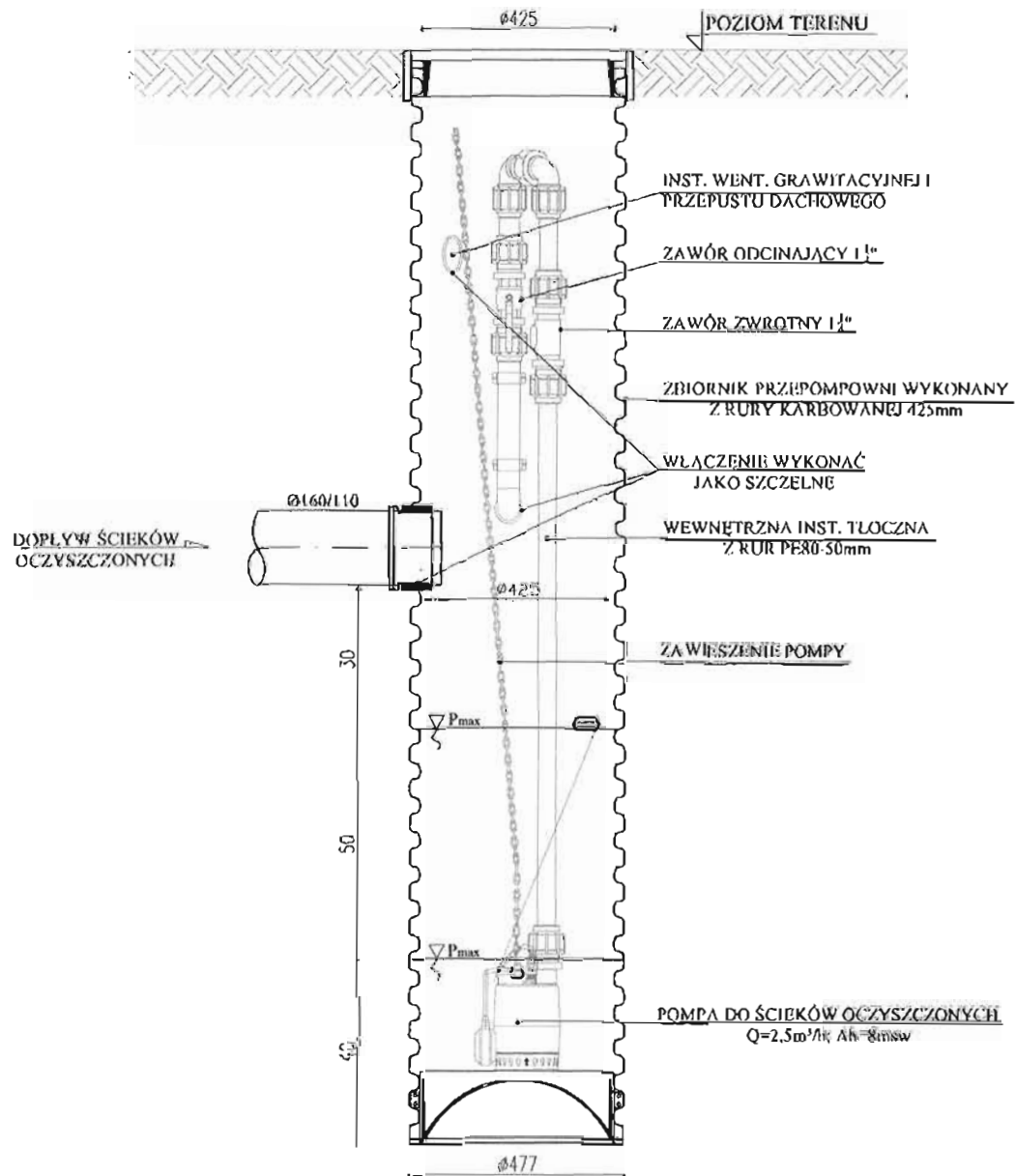
OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW DLA RÓWNOWAŻNYCH LICZB
MIESZKAŃCÓW



OZNACZENIE WG CZ. GRAFICZNEJ	[-]	B1	B2	B3
LICZBA UŻYTKOWNIKÓW	[RLM]	56	6-9	9-12
IŁOŚĆ ZBIORNIKÓW	[szt]	2	2	2
OBIĘTOŚĆ SYSTEMU	[m³]	5,0	5,0	6,0
OBIĘTOŚĆ CZ. OSADNIKOWEJ	[m³]	2,5	2,5	3,5
OBIĘTOŚĆ CZ. BIOLOGICZNEJ	[m³]	2,5	2,5	2,6
OBIĘTOŚĆ 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
KODZAJ DYFUZORÓW		63/125+HD270	63/125+HD340	2x63/125+HD340
ŚREDNICA PRZYŁĄCZA ŚCIEKÓW	[mm]	Ø110	Ø110	Ø110
ŚREDNICA PRZYŁĄCZY WENT.	[mm]	Ø110	Ø110	Ø110
SR PRZYŁĄCZY NAPOWIETRZANIA	[mm]	19/10	19/10	19/10
SZEROKOŚĆ	[m]	1,19	1,19	1,19
DŁUGOŚĆ CAŁKOWIT.	[m]	4,45	4,45	5,24
WYSOKOŚĆ CAŁKOWIT.	[m]	2,22	2,22	2,22
WYS. WYLOTU ŚCIEKÓW	[m]	1,19	1,19	1,19
WYS. WYLOTU ŚCIEKÓW	[m]	1,07	1,07	1,07
WŁĄCZY RENIZYJNE	[mm]	400/700	400/700	400/700
DOZOWANIE ŁADUNKU		TAK	TAK	TAK
RECYKULACJA		TAK	TAK	TAK

INWESTOR	GIMNA SOMIANKA ul. Somianka 16B 07-203 Somianka	Właściciel Pólki	Acres Inwestycje	Cellnowo dz nr ew. 28. 29	data 04.2015
PROJEKT	BUDOWA PRZYMOCOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMNY SOMIANKA				
Nazwa Rysunku	OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW DLA RÓWNOWAŻNYCH LICZB MIESZKAŃCÓW				
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 dop. B.U./183/90 nr czt. POU/JS/2/193/02 mgr inż. Jerzy Zagórecki nr dop. B.U./1/44 nr czt. POU/JS/0024/04 mgr inż. Adrian Stolarz			PROJEKT BUDOWLANY 3/8 Numer Rysunku Skala Rysunku Data 04.2015

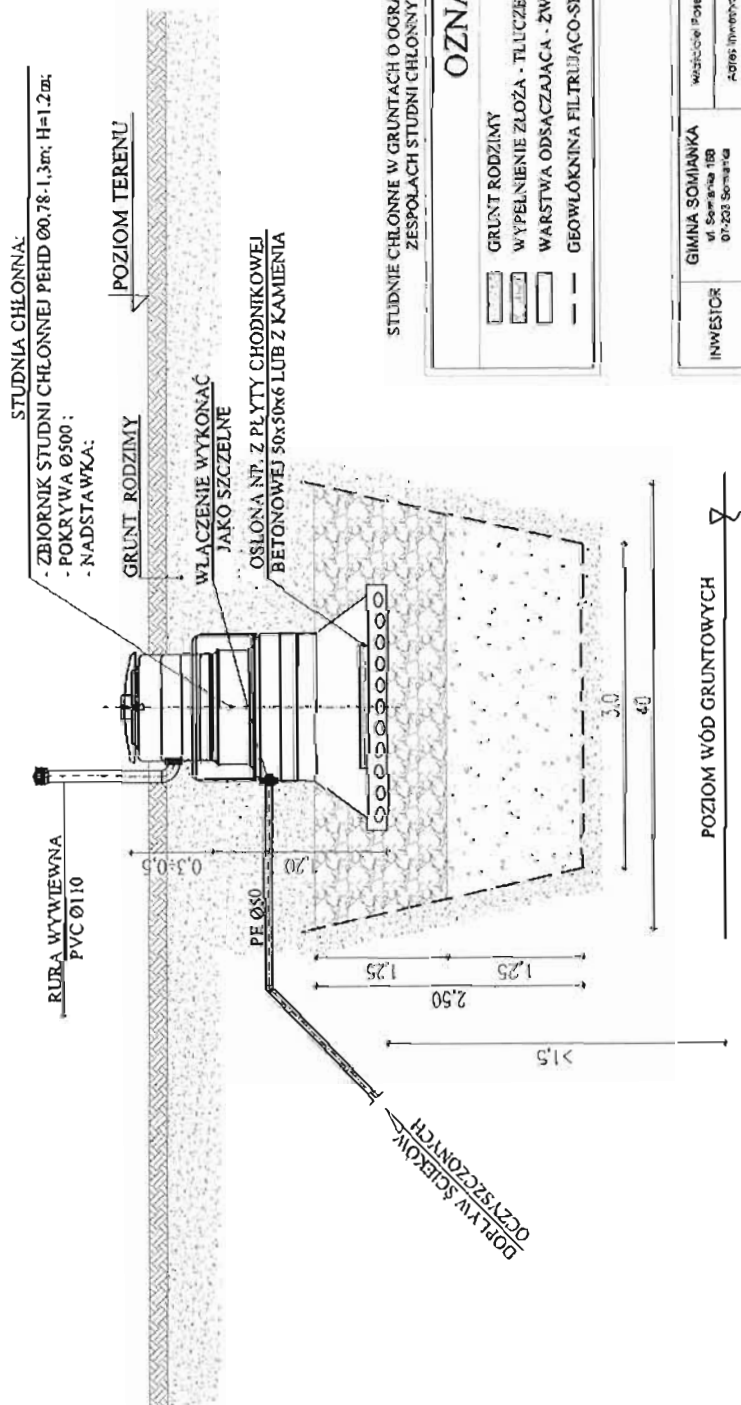
PRZEPOMPOWNIA ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH (CZYSTYCH)



INWESTOR	GIMNAZJUM SOMIANKA ul. Sowińska 16B 07-203 Somianka	właściciel projektu projektant	04.2015
PROJEKT	BUDOWA PRZEDMOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMNAZJUM SOMIANKA		PROJEKT BUDOWLANY
Nazwa Rysunku	PRZEPOMPOWNIA ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH (CZYSTYCH)		Numer Rysunku 4/8
PRACOWNIA PROJEKTOWA	mgr inż. Jacek Zagórecki ul. Piłsudskiego 10/19; 15-445 Dąbystok tel. 694 469 480 email: jzagorecki@gmail.com	mgr inż. Jacek Zagórecki nr upr. 00183/00 nr cz. PDL/6/2198/03 mgr inż. Jarzy Zagórecki nr upr. 00271/04 nr cz. PDL/6/003/04 mgr inż. Adrian Stolarz	

STUDNIA CHŁONNA ZLOKALIZOWANA NA POZIOMIE

TERENU



STUDNIE CHŁONNE W GRUNTACH O OGRANICZONEJ PRZEPUSZCZALNOŚCI STOSOWAĆ W ZESPÓŁACH STUDNI CHŁONNYCH W RÓZSTAWIE MIN. 3m W OSIACH.

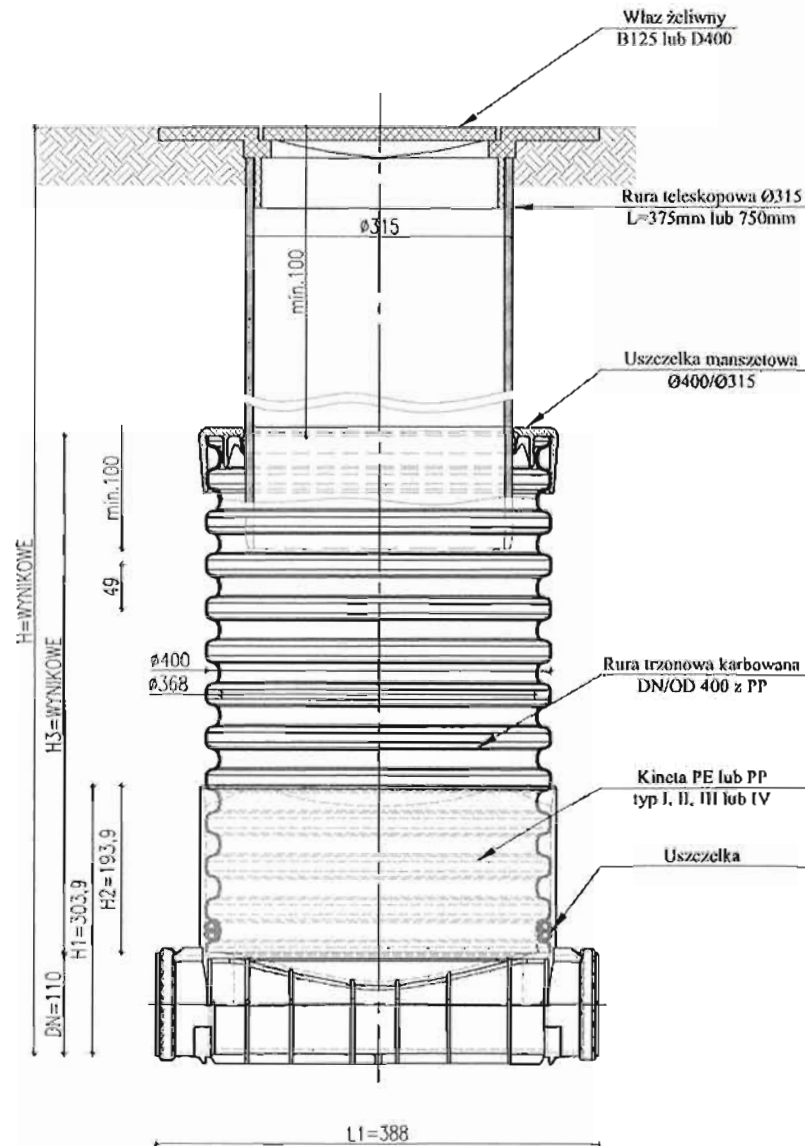
OZNACZONO

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

INWESTOR	GIMNA SOMIANKA ul. Sowińska 100 01-228 Somania	Właściciel Projektu	[Redacted]	data	04.2015
PROJEKT	BUDOWA PRZYMOCOWYCH ODCYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMNY SOMIANKA	Adres Inwestycji	Celkowo dz. nr ew. 28.28	PROJEKT BUDOWLANY	
INŻYNIER PROJEKTU	STUDNIA CHŁONNA ZLOKALIZOWANA NA POZIOMIE TERENU	Adres Wykonawcy		Norma	5/8
PRACOWNIA PROJEKTOWA	mgr inż. Jacek Zagórecki mgr inż. Jerzy Zagórecki ul. Pilsudskiego 10/19; 15-445 Bahysok tel. 694 469 460 email: zagorecki@gmail.com	Adres Wykonawcy		Norma	5/8
		Adres Wykonawcy		Norma	5/8

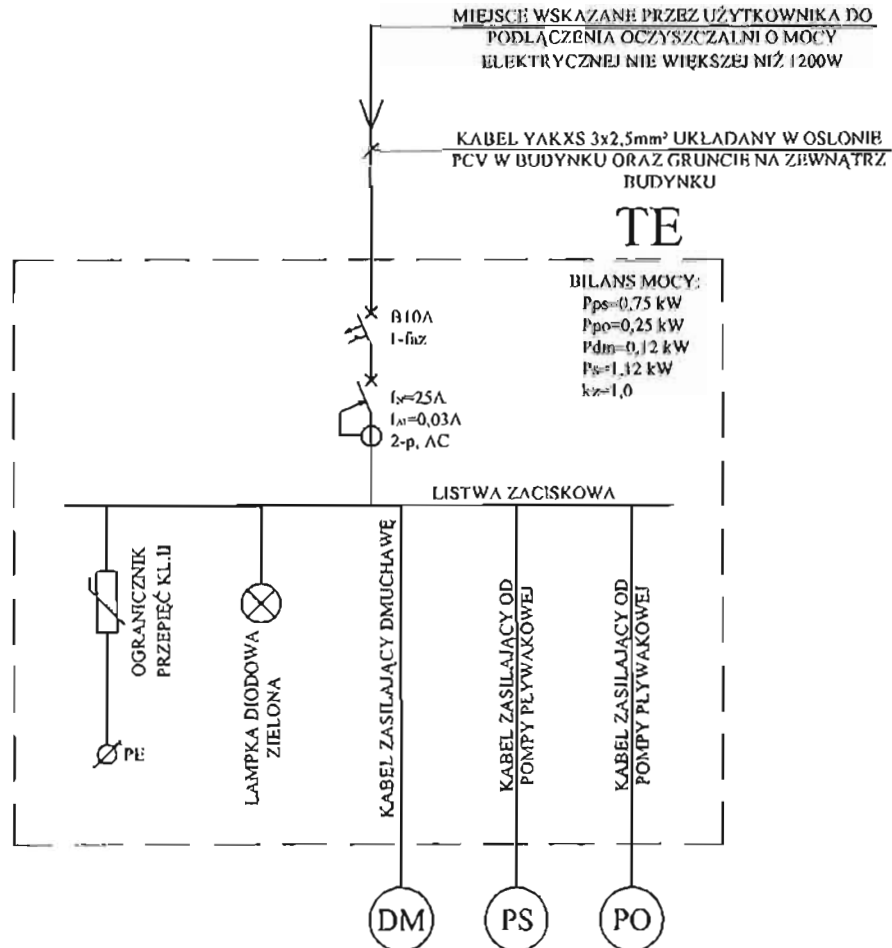
STUDNIA KANALIZACYJNA INSPEKCYJNA

RYS. 6/8



INWESTOR	GIMNA SOMIANKA ul. Somianka 10B 07-203 Somianka	Właściciel Posesj	[REDACTED]	data	04.2015
		Adres inwestycji	Colinowo dz. nr ew. 28; 20		
PROJEKT	BUDOWA PRZYDOMOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMNY SOMIANKA				PROJEKT BUDOWLANY
Nazwa Rysunku	STUDNIA KANALIZACYJNA INSPEKCYJNA				Numer Rysunku 6/8
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. BA/1103/90 nr cz. PDI/IS/2198/02	[Signatures]	
		sprawdził	mgr inż. Jerzy Zagórecki nr upr. BA/711/64 nr cz. PDI/IS/0024/04		
		współpraca	mgr inż. Adrian Stolarz		

SCHEMAT ZASILANIA OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW UKŁAD POŁĄCZENIA DLA SYSTEMU TN-S



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

UWAGA:

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

OZNACZONO

DM DMUCHAWA
 PS POMPA PŁYWAKOWA Z ROZDZIELNIACZEM - PRZETOKOMIOWNIA ŚCIEKÓW SUROWYCH
 PO POMPA PŁYWAKOWA - PRZETOKOMIOWNIA ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH

INWESTOR	GINNA SOMIANKA ul. Somianki 100 07-203 Somianka	Właściciel/Piętsto		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-S				Numer Rysunku 7/6
PRACOWNIA PROJEKTOWA mgr inż. Jacek Zagórecki ul. Piłsudskiego 10/19; 15-445 Olsztyn tel. 694 460 480 email: j.zagorecki@gmail.com	projektant mgr inż. Jacek Zagórecki nr upr. E37/83/90	mgr inż. Jerzy Zagórecki nr upr. E37/83/90	mgr inż. Adrian Stolorz nr upr. E37/83/90		

