

P.B. Budowa przydomowych oczyszczalni na terenie Gminy Somianka
Wola Mystkowska [redacted], nr ew. działki 196/1, 192/1, 508; Gmina Somianka

STAROSTWO POWIATOWE
W WYSZKOWIE
Al. Rej 2
07-200 Wyszaków

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. 20996

FAZA: **PROJEKT BUDOWLANY**

PROJEKT: Budowa przydomowych oczyszczalni ścieków (branża sanitarna)

OBIEKT: Przydomowe oczyszczalnie ścieków; Gmina Somianka;

Miejscowości: Wola Mystkowska [redacted]

nr ew. działki 196/1, 192/1, 508

Właściciel posesji: [redacted]

INWESTOR: Gmina Somianka

Somianka 16B

07-203 Somianka

AUTOR: mgr inż. Jacek Zagórecki

mgr inż. JACEK ZAGÓRECKI
projektowanie i nadzór
budowlany
Spec. ścieki - branża sanitarna
15-445 Białystok, ul. Piłsudskiego 10/19

Białystok, kwiecień 2015r.

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 złoże 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 Przepompownię 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];
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 WOLA MYSTKOWSKA: nr ew. dz. 196/1, 192/1, 508 został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami i zasadami wiedzy technicznej i jest kompletny z punktu widzenia celu, któremu ma służyć.

Projektant:

mgr inż. JACEK ZABOŃCZAK
projektowanie i nadzór
budowlany
spec. sieci i instalacje sanitarne

Sprawdzający:

mgr inż. JACEK ZABOŃCZAK
Uprawnienia do projektowania
i nadzoru budowlanego
spec. sieci i instalacje sanitarne
Nr uprawnień: 1399/BL

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.:

- 196/1, 192/1, 508 stanowiącej własność: [REDACTED] w miejscowości Wola Mystkowska [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
projektowanie i nadzór
budowlany
specjalność: inżynieria sanitarna
Spec. sieć kanalizacyjna

Nr Bt/183/90

POBLASKI URZĄD WIEDEWODZI
w Białymstoku
ul. 1 Sierpnia, w Miasteczku 2
-13

Za zgodność z oryginałem
Wzrostek, dnia 22.04.2014
STARSZY INSPEKTOR
M. J. [signature]
Majgorzata Stępińska

DUPLIKAT

5. atvaizdas data 1990.12.28

do pełnienia samodzielnej funkcji technicznej w budownictwie

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. 331/ stwierdza się, że:

urodz. dnia 06 marca 1959 r. Białystok

projektanta oraz kierownika budowy i robót

Ob. Jacek Zagórecki jest upoważniony / na / do:

1/ do sporządzania projektów:

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

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

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

Ewa Wilec
Dyrektor Wydziału Inżynierów

ODPIS

PREZYDIUM
WOJEWÓDZKIEJ RADY NARODOWEJ

Data: 17.05.2012 r.

Wydział Gospodarki Wodnej i Melioracji
i rolnictwa 17/05/2012

UPRAWNIENIE BUDOWLANE

Na podstawie § 1b rozporządzenia Prezesa Centralnego Urzędu Gospodarki Wodnej i Melioracji oraz Rolnictwa, z dnia 1 września 1964 r. w sprawie urzędnych budowlanych, a tymczasowych, specjalnych i zakresu gospodarki wodnej, melioracji i rolnictwa (Dziennik Budownictwa nr 17, poz. 35)

Ob: mgr inż. Andrzej Szymański

urodzony dnia 22.02.1952 r. roku 1952

o: Budownictwo

o r z n o w u j e

uprawnienia budowlane w specjalności inżynierii sanitarnej

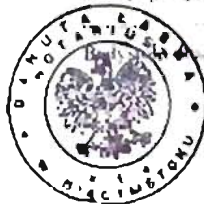
określonych w § 5 pkt. 1 i 2

do sporządzania projektów i kierowania robotami

(podpis)

(podpis)

Reperitorium V. 1302 / 20 Wr.
Notariusz mgr Danuta Łaska
w Kancelarii Sekcji Notarialnej
z okazaniem dokumentu
Pobrano koszt:
a) w nagrodzenie notariusza 12
b) 1 zł 108 pól 1500
Do podatku VAT w stawce 23%
Niniejszy odpis jest wiarygodny



NOTARIUSZ
mgr Danuta Łaska

ZAŚWIADCZENIA OIB PROJEKTANTÓW



Zaświadczenie

o numerze ewidencyjnym:

POL 52H-FRO-8XJ *

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 wymagalne 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 Jasiełczuk, Zastępcę Przewodniczącego Rady Podlaskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

* Zgodnie art. 5 ust. 2 ustawy z dnia 28 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 156 poz. 1450) dane w postaci elektronicznej opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu są równoważne od względem skutków prawnych dokumentom opatrzonym podpisem własnoręcznym.

* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na stronie Podlaskiej Izby Inżynierów Budownictwa: www.pibb.org.pl lub kontaktując bezpośrednio z Prezensem Naczelnej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.



Zaświadczenie

• numer weryfikacyjny

PDL-SJN-BVH-BSC *

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 z art. 9 ust. 2 ustawy z dnia 18 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 110 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 za pośrednictwem na stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa wobd.pib.org.pl lub kontaktując się z biurem własowej 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 Wola Mystkowska [REDACTED], nr ew. działki 196/1, 192/1, 508; Gmina Somianka, właściciel posesji [REDACTED]

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, ility.

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 omeję 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,
- 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 tłuszcz, flotują i tworzą na powierzchni tzw. kożuch.

Proces obróbki beztlenowej ścieków może być wspomagany poprzez regularne dawki 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**

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 z 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,
- 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 kominek napowietrzający połączony z króćcem wentylacyjnym przy wylocie ścieków z reaktora.

1.6.8 Przepompownia 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 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: złoże 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 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 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, kłap 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 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,

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 ZAGÓRECKI
projektowanie i nadzór
budowlany
Specjalność: Instalacje Sanitarne i Przemysłowe
Ciepłota 10/18/183/98

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 $RLM = 6$;
- 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

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

$$\text{gdzie: } M = 6 \text{ osób}$$

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

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

- Średnie godzinowe zużycie wody w gospodarstwie

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

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

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

- Maksymalne dobowe zużycie wody w gospodarstwie

$$Q_{dmax} = Q_{dsr} \times N_d$$

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

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

$$N_d = 1,2$$

- Maksymalne godzinowe zużycie wody w gospodarstwie

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

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

$$N_d = 1,2$$

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

$$N_h = 1,8$$

2.1.2 Dobór osadnika gnilnego

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

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

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

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

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.

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

- Całkowity ładunek BZT₅:

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

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

gdzie: $RLM = 6 \text{ osób}$
 $L_{BZT5} = 60 \text{ gO}_2/\text{Md}$

- Całkowity ładunek ChZT:

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

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

gdzie: $RLM = 6 \text{ osób}$
 $L_{ChZT} = 120 \text{ gO}_2/\text{Md}$

- Całkowity ładunek Zawiesiny Ogólnej:

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

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

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:

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

- Stężenie BZT₅ w ściekach surowych:

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

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

- Stężenie ChZT w ściekach surowych:

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

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

- Stężenie Zawiesiny Ogólnej w ściekach surowych:

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

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

Tabela. Stężenia zanieczyszczeń w ściekach surowych.

Wskaźnik zanieczyszczenia	Ładunek całkowity L_{calc}	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

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

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

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

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

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

- 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

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

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

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

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

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

- 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

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

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

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

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

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

- 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:

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

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

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

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

- 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:

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

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

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

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

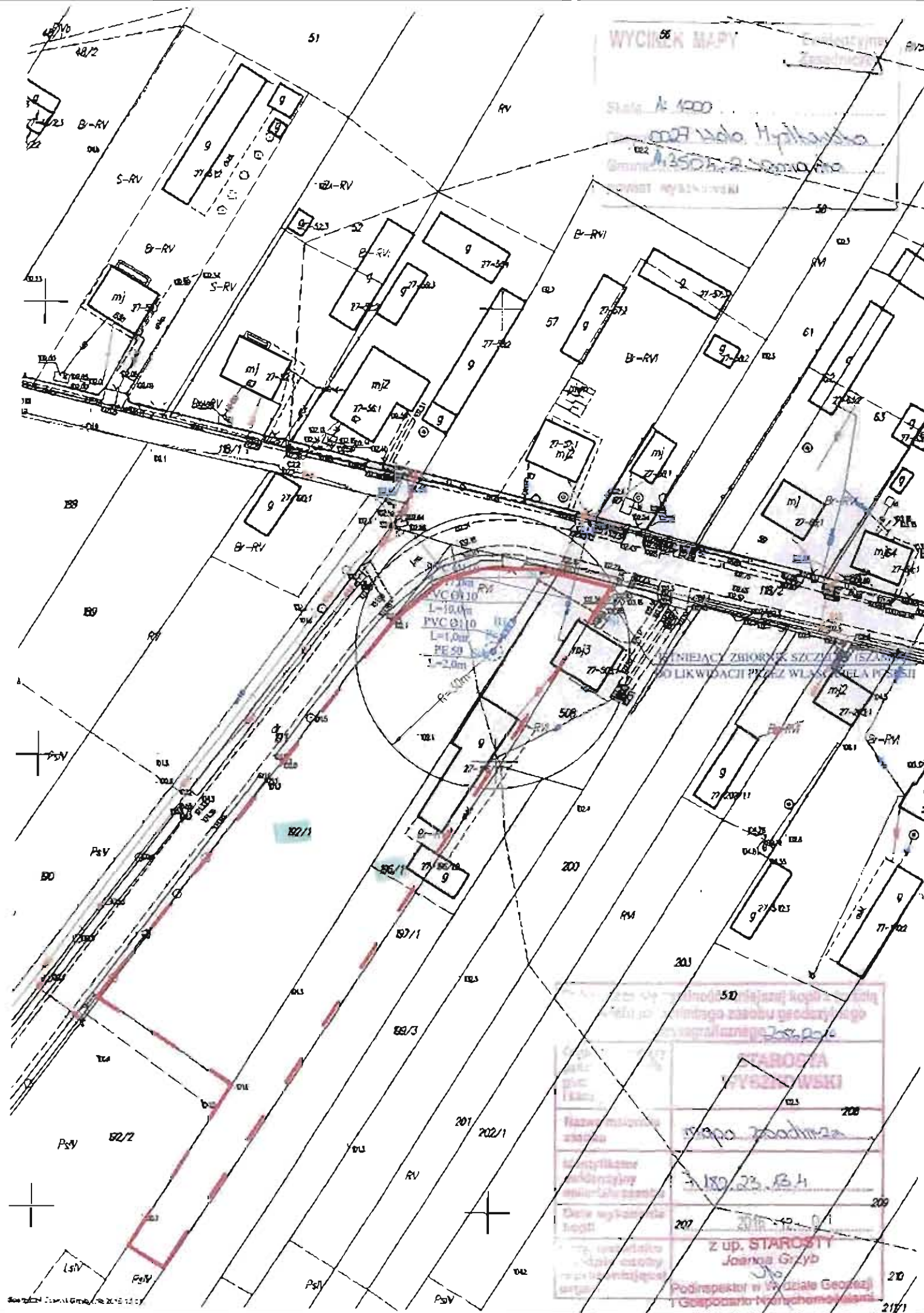
Tabela. Stężenia zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych.

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:

ALIA JAGÓRECKI
Specjalista ds. sanitarnych
Specjalista ds. sanitarnych



RYS. 1/8
STAROSTWO POWIATOWE
W WYSZKOWIE
Al. Róż 2
07-200 Wyszki

ZAGOSPODAROWANIE TERENU

LOKALIZACJA PRZYDOMOWEJ OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW

SKALA 1:1000

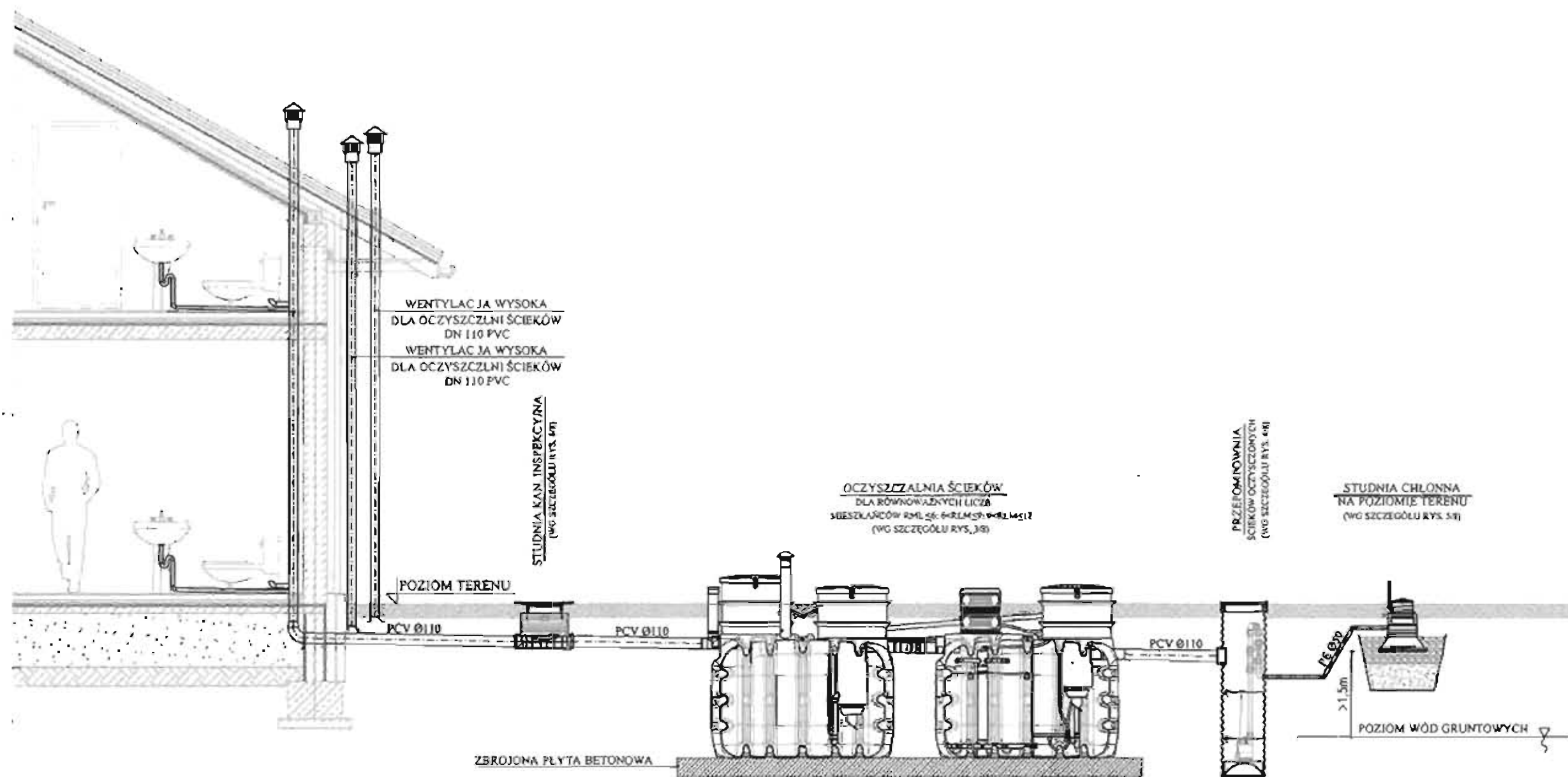
...niniejsze stanowi załącznik
do zgłoszenia
z dnia 2016-11-14
Nr rej. 20896

OZNACZONO	
---	ZAKRES OPACOWANIA
---	PROJ. RUROCIĄG GRAWITACYJNY KANALIZACJI SANITARNEJ
---	PROJ. RUROCIĄG TŁOČNY KANALIZACJI SANITARNEJ
---	PROJEKTOWANA OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW WG RYS. 3/8
---	PROJ. PRZEPOMPOWNIA ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH (CZYSTYCH) WG RYS. 4/8
---	PROJ. STUDNIA CIŁONNA WG RYS. 5/8
---	PROJEKTOWANA STUDNIA KANALIZACYJNA INSPEKCYJNA WG RYS. 6/8
---	OBSZAR ODZIAŁYWANIA P.O.Ś. (DOT. UŁĘC WODY PITNEJ STUDNIE)

INWESTOR	GIMNA SOMIANKA ul. Somianki 168 07-203 Somianka	Właściciel posesji	Wojciech Myszowski ul. Róż 2 07-200 Wyszki	data	04.2015
PROJEKT	BUDOWA PRZYDOMOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMNY SOMIANKI				PROJEKT BUDOWLANY
Nazwa Rysunku	ZAGOSPODAROWANIE TERENU; LOKALIZACJA PRZYDOMOWEJ OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW				Numer Rysunku 1/8 Skala Rysunku 1:1000
PRACOWNIA PROJEKTOWA		projektant	mgr inż. Jacek Zagórecki ul. Róż 2 07-200 Wyszki	data 04.2015	
mgr inż. Jacek Zagórecki ul. Róż 2 07-200 Wyszki tel. 694 469 480 email: jzagorecki@gmail.com		weryfikator	mgr inż. Jarek Zagórecki ul. Róż 2 07-200 Wyszki		
		współautor	mgr inż. Adrian Skolacz		

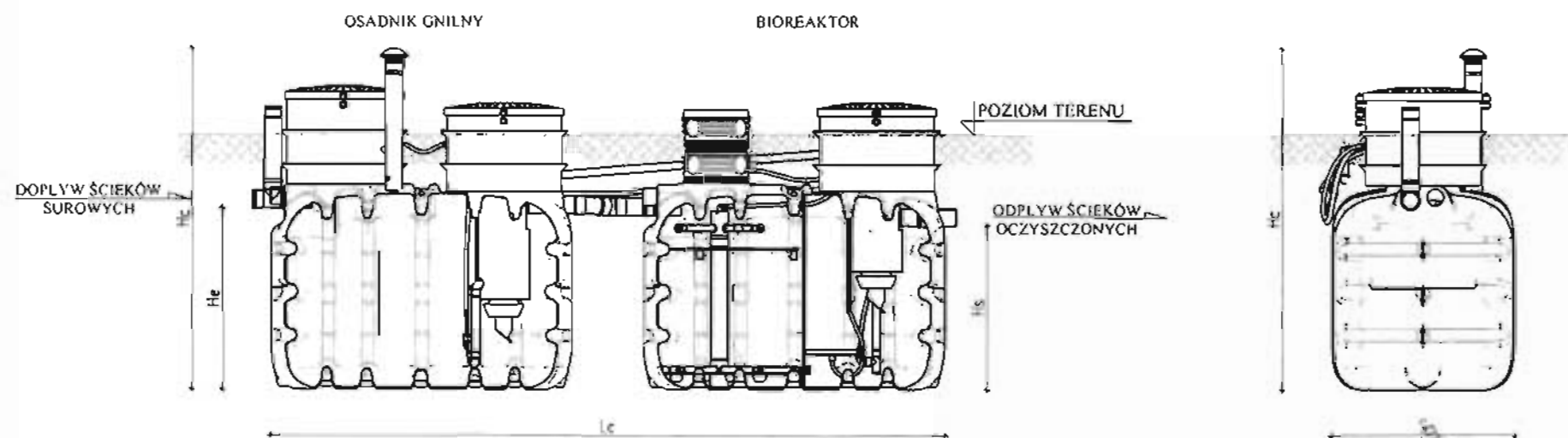
ROZWIĘCIE INSTALACJI OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW Z PRZEPOMPOWNIĄ ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH (CZYSTYCH)

STAROSTWO RYSZOWE
W WYSZKOWIE
Aleja Roz 2
07-200 Wyszów



INWESTOR	GIMNAZJUM ul. Sienkowskiego 10B 07-200 Wyszów	Wzrost (cm) Waga (kg)	07-200 Wyszów	data	04.2015
PROJEKT	BUDOWA PRZYPOMOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMNAZJUM			PROJEKT BUDOWLANY	
Mazow Rysunek	ROZWIĘCIE INSTALACJI OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW Z PRZEPOMPOWNIĄ ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH (CZYSTYCH)			Nazwa Rysunku	2/8
PRACOWNIA PROJEKTOWA mgr inż. Jacek Zagórczyk ul. Prudnicka 10/15; 15-445 Białystok tel. (094 46) 430 e-mail: jzagorcd@gmail.com		projektant	mgr inż. Jacek Zagórczyk NIP: 142-000-0000	mgr inż. Jacek Zagórczyk NIP: 142-000-0000	
		wykonawca	mgr inż. Jacek Zagórczyk NIP: 142-000-0000	mgr inż. Jacek Zagórczyk NIP: 142-000-0000	
		moderator	mgr inż. Adrian Stolarek	mgr inż. Adrian Stolarek	

OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW DLA RÓWNOWAŻNYCH LICZB MIESZKAŃCÓW

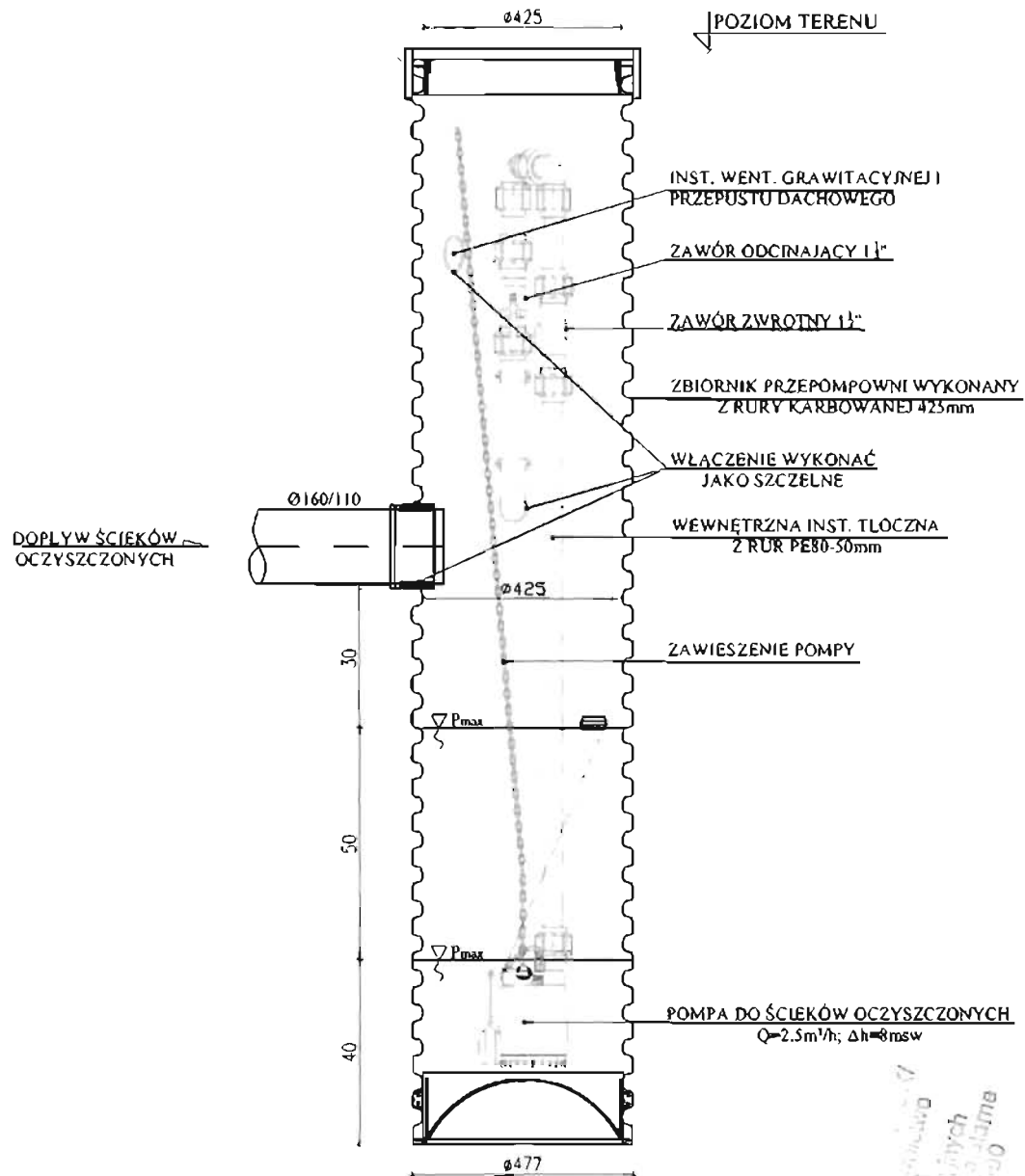


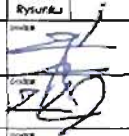
OZNACZENIE WG CZ. GRAFICZNEJ	[...]	B1	B2	B3
LICZBA UŻYTKOWNIKÓW	[RLM]	6	6-9	9-12
IŁOŚĆ ZBIORNIKÓW	[szt]	2	2	2
OBJĘTOŚĆ SYSTEMU	[m³]	5.0	5.0	6.0
OBJĘTOŚĆ CZ. OSADNIKOWEJ	[m³]	2.5	2.5	3.3
OBJĘTOŚĆ CZ. BIOLOGICZNEJ	[m³]	2.5	2.5	2.6
OBJĘTOŚĆ CZ. FILTRACYJNEJ	[m³]	0.1	0.1	0.14
WŁASNA RETENCJA BUFOROWA	[min]	0.7	1.1	1.5
IŁOŚĆ TYFUZORÓW	[szt]	2	2	3
RODZAJ DYFUZORÓW		63/125+HD270	63/125+HD340	2x63/125+HD340
SREDNICA PRZYŁĄCZA ŚCIEKÓW	[mm]	Ø110	Ø110	Ø110
SREDNICA PRZYŁĄCZA 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. WLOTU ŚCIEKÓW	[m]	1.19	1.19	1.19
WYS. WYLOTU ŚCIEKÓW	[m]	1.07	1.07	1.07
WŁĄCZY REWIZYJNE	[m]	400/700	400/700	400/700
DOZOWANIE ŁADUNKU		TAK	TAK	TAK
RECYKULACJA		TAK	TAK	TAK

INWESTOR	GIMNA SOMANKA ul. Somanka 15B 07-203 Somanka	Właściciel Posiad.	[...]	Adres Inwestycji	Woj. Mazowieckie, pow. Żyrardów, ul. Somanka 15B, 07-203 Somanka
PROJEKT	BUDOWA PRZYDOMOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMNY SOMANKA				PROJEKT BUDOWLANY
Nazwa Rysunku	OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW DLA RÓWNOWAŻNYCH LICZB MIESZKAŃCÓW				3/8
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 vpr. B.2/183/90 nr cz. PD.16/71198/02				
Weryfikator	mgr inż. Jerzy Zagórecki nr vpr. B.2/71/64 nr cz. PD.16/0026/04				
Weryfikator	mgr inż. Adrian Stolarz				

PRZEPOMPOWNIA ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH (CZYSTYCH)

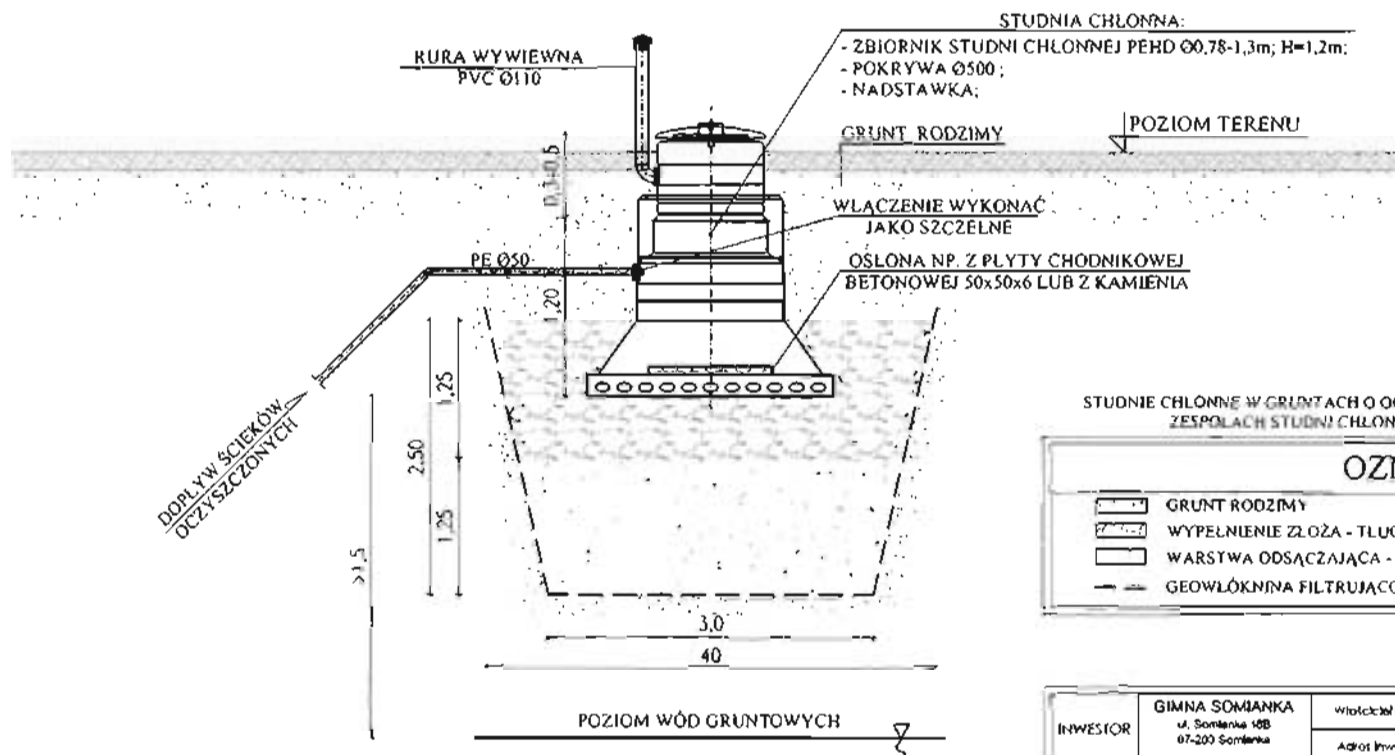
STAROSTWO RYSA 4/8
W WYLSZKOWIE
Aleja Róż 2
07-200 Wyszków



INWESTOR	GIMNA SOMIANKA ul. Somińska 10B 07-200 Somińska	Właściciel Posiadłości Wola Wyszowska 102, IV etw. Adres Inwestycji 064-1921	data	04.2015
PROJEKT	BUDOWA PRZEDMOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMNY SOMIANKA			PROJEKT BUDOWLANY
Nazwa Rysunku	PRZEPOMPOWNIA ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH (CZYSTYCH)			Numer Rysunku 4/8 Skala Rysunku
PRACOWNIA PROJEKTOWA mgr inż. Jacek Zagóreci ul. Piłsudskiego 10/19; 15-445 Białystok tel. 694 469 480 email: jzagoreci@gmail.com		projektant mgr inż. Jacek Zagóreci nr upr. 81/183/90 nr CN. PDL/15/219A/02		
		sponsor mgr inż. Jerzy Zagóreci nr upr. 81/71/34 nr CN. PDL/15/0024/04		
		współautor mgr inż. Adrian Stolarz		

STUDNIA CHŁONNA ZLOKALIZOWANA NA POZIOMIE TERENU


RYS. 5/8



STUDNIE CHŁONNE W GRUNTACH O OGRANICZONEJ PRZEPUSZCZALNOŚCI STOSOWAĆ W ZESPOLACH STUDNI CHŁONNYCH W ROZSTAWIE MIN. 4m W OSIACH.


OZNACZONO

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

INWESTOR	GIMNA SOMANKA ul. Somanka 10B 07-200 Somanka	Właściciel Posiad.	[REDACTED]	Data
		Adres Inwestycji	Wola Mystkowska 961f, 1923	04.20.16
PROJEKT	BUDOWA PRZYDOMOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMNY SOMANKA			PROJEKT BUDOWLANY
Nazwa Rysunku	STUDNIA CHŁONNA ZLOKALIZOWANA NA POZIOMIE TERENU			5/8
<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. 812/183/90 nr cz. POL/5/2198/02	
		autor	mgr inż. Jacek Zagórecki nr upr. 812/183/90 nr cz. POL/5/2198/02	
		wykonawca	mgr inż. Adrian Stolarz	

STAROSTWO RYS 6/8
W WYSZKOWIE
Aleja Róż 2
07-200 Wyszów

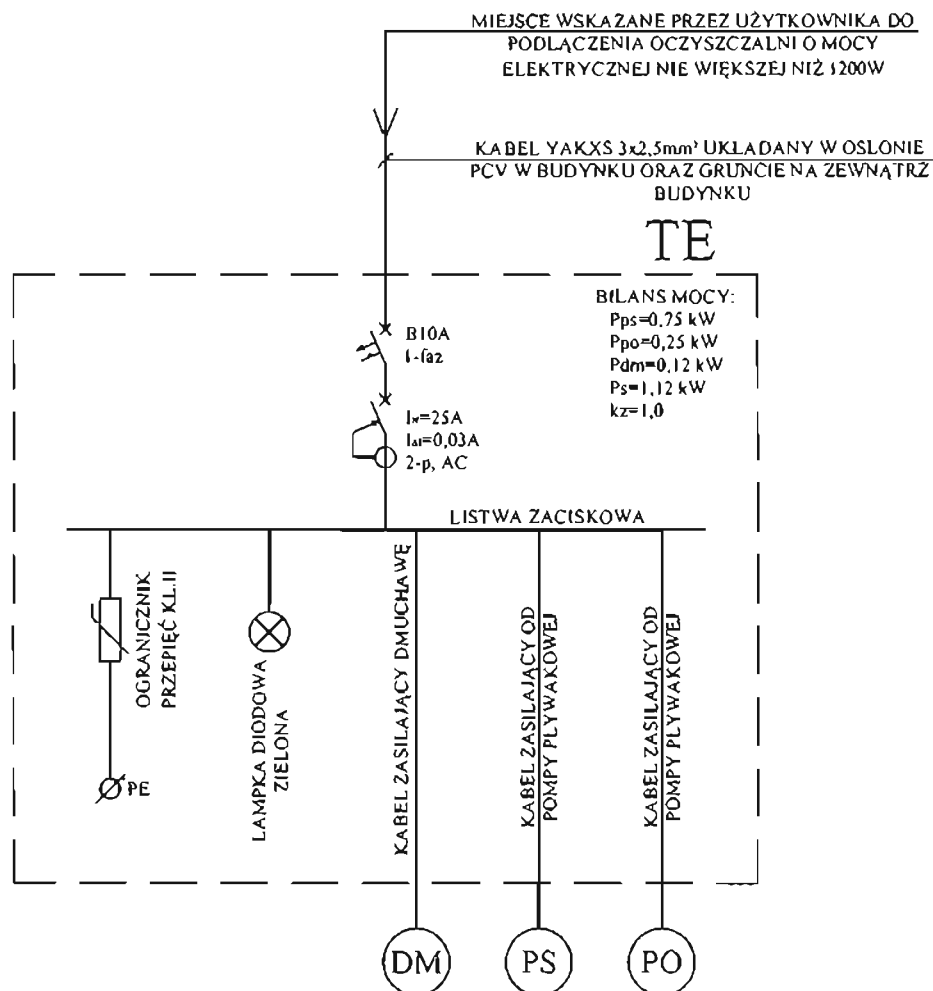


INWESTOR	GIMNAZJUM ul. Sienkiewicza 10B 57-200 Świdawa	miasto/powiat	Świdawa	data	04.2015				
		adres inwestycji	Wiosna 2015 r. ul. 77 Śm. 19671, 19602						
PROJEKT	BUDOWA PRZYDOMOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMNAZJUM				PROJEKT BUDOWLANY				
NOTA Wzrostu	STUJONA KANALIZACYJNA INSPEKCYJNA				<table><tr><td>numer projektu</td><td>60</td></tr><tr><td>data projektu</td><td>-</td></tr></table>	numer projektu	60	data projektu	-
numer projektu	60								
data projektu	-								
<u>PRACOWNIA PROJEKTOWA</u> mgr inż. Jacek Zagórecki ul. Piłsudskiego 15/17; 15-445 Suwałki tel. 894 405 480 email: jzagorecki@gmail.com		opracował	mgr inż. Jacek Zagórecki tel. 894 405 480	data					
		opracował	mgr inż. Jerzy Zagórecki tel. 894 405 480	data					
		opracował	mgr inż. Adrian Stolarski	data					

SCHEMAT ZASILANIA OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW

UKŁAD POŁĄCZENIA DLA SYSTEMU TN-S

STAROSTWO POWIATOWE
W WYSZKOWIE
RYS. 7/8
Miej. Roz. 2
07-200 Wyszki



OCHRONA PRZECIWPORAŻENIOWA
SAMOCZYNNNE WYŁĄCZENIE ZASILANIA W UKŁADZIE TN-S
ORAZ WYŁĄCZNIK RÓŻNICOOWOPRĄDOWY B10A 1-faz

UWAGA:

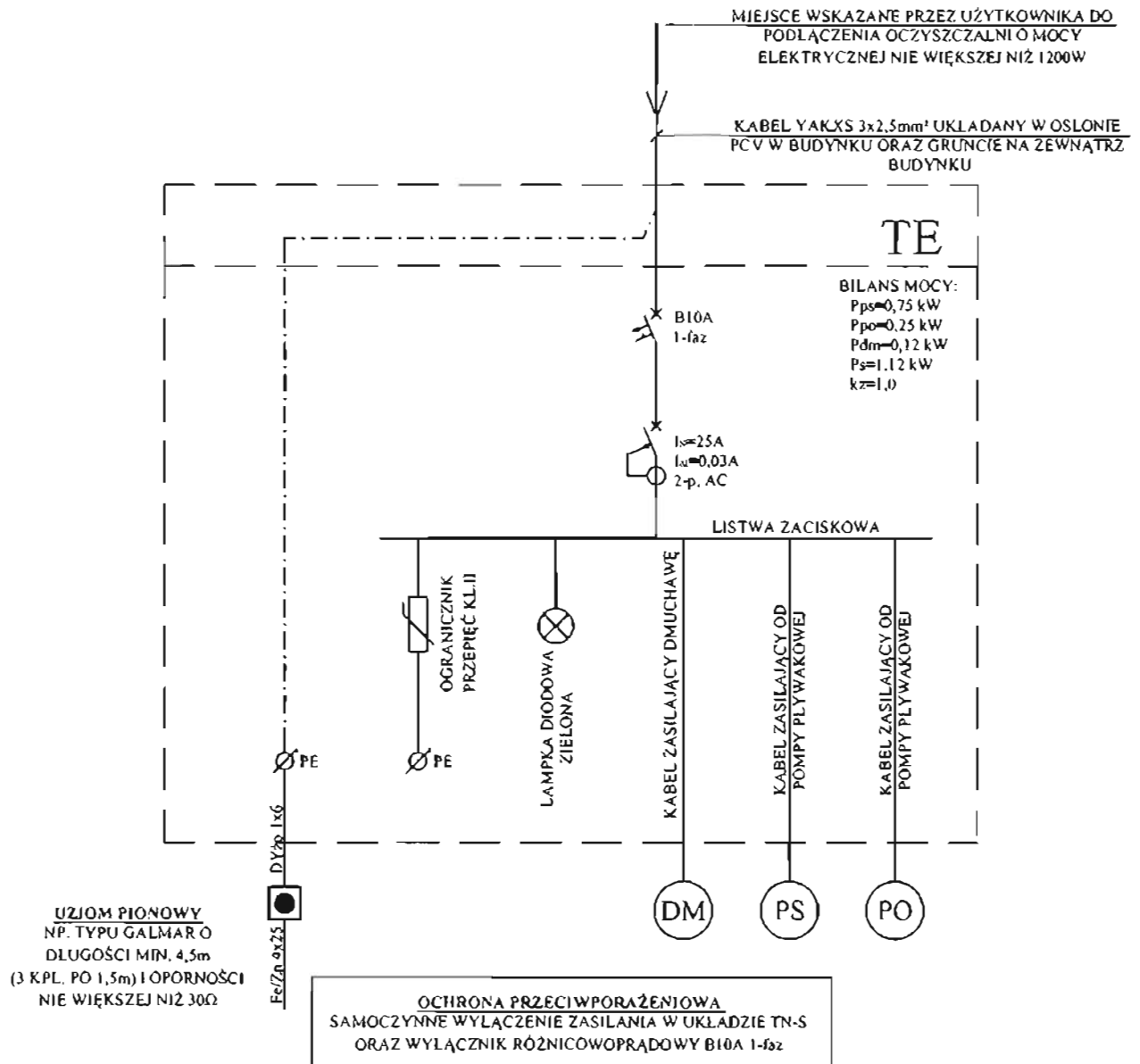
- TABLICE ELEKTRYCZNE TE WYKONAĆ JAKO METALOWA LUB PLASTIKOWA, NAŚCIENNA Z DRZWIAMI TRANSPARENTNYMI, STOPIEŃ SZCZELNOŚCI IP65
- W TABLICY TE POZOSTAWIĆ REZERWĘ W ILOŚCI MIN. 1 MODUŁU.
- IMPEDANCJA PĘTLI ZWARCIA NA OBWODACH ODBIORCZYCH NIE MOŻE PRZEKROCYĆ 3,8Ω.
- TABLICA TE POWINNA BYĆ ZWRÓCONA W KIERUNKU 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 - PRZEPOMPOWNIA ŚCIEKÓW SUROWYCH
PO POMPA PŁYWKOWA - PRZEPOMPOWNIA ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH

INWESTOR	GIMNA SOMIANKA ul. Somianka 16B 07-203 Somianka	Właściciel Posesi Adres inwestycji	Wola Wyszki 19607, 1927	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 7/8
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 dop. BU/183/90	nr czt. PD/L5/2198/02	
		opracował	mgr inż. Jerzy Zagórecki nr dop. BU/71/14	nr czt. PD/L5/0021/04	
		współopracował	mgr inż. Adrian Stolarz		

SCHEMAT ZASILANIA OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW UKŁAD POŁĄCZENIA DLA SYSTEMU TN-C-S



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 PRZEKRÓCZYĆ 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 JEDYNIJE, 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 PLYWAKOWA Z ROZDRABNIACZEM - PRZEPOMPOWNIA ŚCIEKÓW SUROWYCH
PO	POMPA PLYWAKOWA - PRZEPOMPOWNIA ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH

INWESTOR	GIMNAZJUM ul. Sombianka 10B 07-203 Sombianka	Właściciel Posiadłości	Właściciel Posiadłości	data	04.2015
PROJEKT	BUDOWA PRZYDOMOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMNAZJUM				PROJEKT BUDOWLANY
Nazwa Rysunku	SCHEMAT ZASILANIA OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW; UKŁAD POŁĄCZENIA DLA SYSTEMU TN-C-S				Numery Rysunku Skala Rysunku
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 mgr inż. Jerzy Zagórecki mgr inż. Adrian Stolarz