

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. 20997

FAZA: **PROJEKT BUDOWLANY**

PROJEKT: Budowa przydomowych oczyszczalni ścieków (branża sanitarna)

OBIEKT: Przydomowe oczyszczalnie ścieków; Gmina Somianka;

Miejscowości: Ułasek ; nr ew. działki 272

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. sieci i instalacje sanitarne  
Nr upr. bud BW/103/SO

## Zawartość opracowania

2

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;  
Miejsce.: Ułasek ; 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;  
 $RLM \leq 6$ ;  $6 < RLM \leq 9$ ;  $9 < RLM \leq 12$ ..... - 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 8.2016

### 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 ULASEK: nr ew. dz. 272 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  
projektowanie, doradztwo  
budowlane  
Instalacje inżynierskie  
Spec. sieci i instalacje sanitarne  
Nr upr. bud BW183/90

Sprawdzający:

mgr inż. JERZY ZAGÓRECKI  
uprawnienia budowlane do projektowania  
i kierowania robotami w branży instalacji  
urządzeń i inżynierii sanitarnej  
Nr uprawnień 71/54 i 179/69/BL

## OŚWIADCZENIE

- 272 stanowiącej własność: Kamiecka Ewelina w miejscowości Ulaszk

Projektant

Spoločnosť, ktorá poskytuje služby  
Na upr. bud B/183/90

Białystok 30.11.2016

### OŚWIADCZENIE

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

Projektant:

~~mgr inż. JACEK ZAGÓRECKI  
projektowanie, kierownictwo  
..... wykonanie robót .....~~  
Instalacje inżynierskie  
Spec. sieci i instalacje sanitarne  
Nr upr. bud B/183/90

Sprawdzający:

~~mgr inż. JERZY ZAGÓRECKI  
Uprawnienia budowlane do projektowania  
i kierowania robotami w branży instalacji  
urządzeń inżynierskich  
Nr uprawnień 71/64 i 17/64~~

Białystok 30.11.2016

### OŚWIADCZENIE

Zaprojektowane przydomowe oczyszczalnie ścieków dla terenu Gminy Somianka podlegające przy pracach projektowych n/w przepisom:

- Ustawa z dnia 7 lipca 1994r. Prawo budowlane (Dz. U. 2013 poz. 1409, z późniejszymi zmianami),
- Ustawa z dnia 18 lipca 2001r. Prawo wodne (Dz. U. 2015 poz. 469),
- Ustawa z 18 lipca 2001 r Prawo wodne (Dz.Ustaw nr 115 poz 1229 z późn zmianami),
- 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),

Są zgodne z wydaną decyzją o warunkach zabudowy przez Wójta Gminy Somianka Znak:

6730.65.2016 z 20.10.2016

Projektant:

  
Jerzy Zagórecki  
Inżynier

Sprawdzający:

mgr inż. Jerzy Zagórecki  
uprawnienia budowlane do projektowania  
niemal wszystkich robót w branży instalacji  
urządzeń i szynami sanitarnej  
178/06/BL

## UPRAWNIENIA PROJEKTANTÓW

URZĄD WOJEWÓDZKI  
w Białymstoku  
Wydział Urbanistyki  
Architektury  
i Nadzoru Budowlanego  
Nr 84/183/90

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

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

DUPLIKAT

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-inżynierskiej w zakresie sieci i instalacji sanitarnych.

Ob. Jacek Zagórcki jest upoważniony / na / do:

1/ do sporządzania projektów:

- a/ sieci sanitarnych obejmujących sieć 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 sieć 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 Cicho.

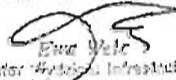
Pieczęć okrągła z Godłem Państwa i napisem w otoku: URZĄD WOJEWÓDZKI W BIAŁYMSTOKU.

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

Wnieśliśmy opłatę skarbową od niniejszego duplikatu zeznaczenia w wysokości 24,00 zł. (dwadzieścia cztery 00/100).

Białystok, 2011.01. 31

Z up. Wójt Gminy Somianka

  
Jacek Zagórcki  
Dyrektor Wydziału Infrastruktury



## ODPIS

PREZYDIUM  
WOJEWÓDZKIEJ RADY NARODOWEJ

Data 3 grudnia

1969

w Białymstoku

Wydział Gospodarki Wodnej i O.P.

nr nadb. uprawnień 178/69/B2

### UPRAWNIENIE BUDOWLANE

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

Ob mgr inż. Jerzy ZAGÓRNY

urodzony dnia 29 kwietnia 1935 r.

roku 1935

w Białymstoku

o r z y m u j o

uprawnienia budowlane w specjalności inżynierii sanitarniej

określonej w § 5 pkt. 1 i 2

do sporządzania projektów i kierowania robotami

(pieczęć)

(podpis)

Reperytoryum "A" ..... 1303 ..... 20 Wr.

Notariusz mgr Danuta ..... w Bielsku Podlaskim  
w Bielsku Podlaskim ..... zgodnie z niniejszym odpisem - odpisem  
z okazaniem dokumentu

at wygenerowania notariusza z 12 tys. notarialnej

(U) U. Nr 16 poz 15011

dotyczy VAT w g. stawki 23%

Notariusz podpisany



Zagórny

NOTARIUSZ  
mgr Danuta Łaska

## ZAŚWIADCZENIA OIB PROJEKTANTÓW



### Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym

PDL-GSN-QPX-HGK \*

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 2016-05-01 do 2017-04-30.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2016-08-23 roku przez:

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

(Zgodnie art. 3 ust. 2 ustawy z dnia 18 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 170 poz. 1450) dane w postaci elektronicznej opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu są równoważne pod względem skutków prawnych dokumentom opatrzonym podpisami własnoręcznymi.)

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

✓



### Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

POL-BEP-185-UXW \*

Pan Jerzy Zagarecki 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 2016-02-01 do 2017-01-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym  
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2016-03-10 roku przez:

Andrzej Falcowski, Zastępca Przewodniczącego Rady Podlaskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

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

\* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa [www.pib.org.pl](http://www.pib.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 Ulasek , nr ew. działki 272; 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, 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 omejej 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. Sedymetujące zanieczyszczenia tworzą osad, który poddany jest działaniu bakterii

fakultatywnych i beztlenowych. Fermentacja beztlenowa prowadzi do częściowego rozkładu osadu i pozwala na znaczne jego uwodnienie. Zanieczyszczenia lekkie w tym tłuszcze, floatują 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 BZT<sub>5</sub> 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 wynieszenia i napowietrzania ścieków oraz uzyskania odpowiedniego obciążenia hydraulicznego złoża, zastosowano powietrzny podnośnik cieczy pracujący jako wewnętrzny cyrkulator reaktora. Pojemność pierwszej komory pozwala na przetrzymanie ścieków na poziomie ok. 20 godzin. Pozwala to na skuteczne wywołanie procesów biologicznego oczyszczania. Po oczyszczeniu ścieków przepływają do drugiej komory reaktora dzięki dolnej szczelinie w przegrodzie oddzielającej. W drugiej komorze, ładunek zostaje poddany ostatecznemu napowietrzeniu realizowanemu poprzez membranowy dyfuzor dyskowy. Komora ta pełni także rolę osadnika wtórnego dla błony biologicznej. I osadu nadmiernego. Pojemność drugiej komory także pozwala na ponad 20 godzinne przetrzymanie ścieków, gwarantujące bardzo dokładne natlenienie ładunku dzięki czemu przebiega w pełni proces nitrifikacji. Ostatnim elementem reaktora jest filtr końcowy zabezpieczający przed przedostaniem się unoszonej przez pracujący dyfuzor zawiesziny. Filtr ten pełni jednocześnie funkcję komory atoksycznej, pozwalający na częściową denitryfikację 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 rodmuchem. 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 złożo 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 rodmuchem.

Urządzenie wyposażone jest w:

- Owie 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,
- Dimuchawę membranową,
- Obudowę dimuchawy z zaworami powietrza DN 16mm oraz przyłączem elektrycznym,
- Zrasczac podający ścieki,
- Wysoko powierzchniowe wypełnienie PP (I komora),
- Cyrkułator 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.

Wyposażona 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 złożeń wykorzystując do tego istniejący króciec DN 110mm znajdujący się przy wlocie ścieków. Zakończenie wentylacji wysokiej złożeń 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 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 fluczni 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 złożo biologiczne należy posadowić na podsypce cementowo-piaskowej 200x80x15cm w jak najmniejszych wykopach w proporcji minimum 100kg na 1m<sup>3</sup> 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,
- Usuwania raz na rok osadu z osadnika gnilnego przy pomocy taboru asenizacyjnego,
- Usuwania raz na rok osadu z II komory reaktora przy pomocy taboru asenizacyjnego,
- Oczyszczania raz na 5 lat wypełnienia złoża biologicznego poprzez podanie wstecznego strumienia wody przez rurę cyrkulatora,
- Sprawdzenia co 6 miesięcy stanu sprężarki, filtra powietrza, klap przeciwcofkowej, pomp oraz nastaw regulacyjnych.

**Uwaga:**

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

**1.11 Wytyczne branżowe**

**1.11.1 Branża budowlana**

Po wykonaniu robót przeprowadzić próby szczelności zbiornika i przewodów. Odbiór 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
  - o przepompownia ścieków oczyszczonych  $N=0,25\text{kW}$
  - o dmuchawa  $N=0,10\text{kW}$
- Wytyczne projektowe
  - o Dmuchawa sterowana za pomocą sterownika czasowego,
  - o Pompa do recyrkulacji osadu sterowana ręcznie lub automatycznie,

### 1.11.3 Brzoza instalacyjna

Przewody tłoczne łączyć za pompą zatapialną za pomocą opasek zaciskowych lub szybkozłączek. Przewody sprężonego powietrza łączące dyfuzor z rozdzielaczem powietrza wykonane za pomocą przewodów elastycznych oraz szybkozłączek 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, kierownictwo  
budów i robót  
instalacyjno-inżynierskich  
Spec.-sieci i instalacje sanitarne  
Nr upr. bud BI/183/90

## 2. OBLICZENIA

### 2.1 Obliczenia dla $6 < RML \leq 9$

#### 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 = 9;
- 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 l/d·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

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

gdzie:  $M = 9$  osób

$$Q_{dsr} = 0,15 \times 9 = 1,35 \text{ m}^3/\text{d}$$

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

➤ Średnie godzinowe zużycie wody w gospodarstwie

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

gdzie:  $Q_{dsr} = 1,35 \text{ m}^3/\text{d}$

$$Q_{hcr} = \frac{1,35}{24} = 0,0563 \text{ m}^3/\text{h}$$

➤ Maksymalne dobowe zużycie wody w gospodarstwie

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

gdzie:  $Q_{dsr} = 1,35 \text{ m}^3/\text{d}$

$$Q_{dmax} = 1,35 \times 1,2 = 1,62 \text{ m}^3/\text{d}$$

$$N_d = 1,2$$

➤ Maksymalne godzinowe zużycie wody w gospodarstwie

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

gdzie:  $Q_{dsr} = 1,35 \text{ m}^3/\text{d}$

$$N_d = 1,2$$

$$Q_{hmax} = \frac{1,35}{24} \times 1,2 \times 1,8 = 0,1215 \text{ m}^3/\text{d}$$

$$N_h = 1,8$$

### 2.1.2 Dobór osadnika gnilnego

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

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

$$V_{os} = 0,15 \times 1,1 \times 9 \times 1,5$$

$$V_{os} = 2,2275 m^3$$

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

$$n = 1,1$$

$$M = 9 \text{ osób}$$

$$t = 1,5 d$$

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

### 2.1.3 Bilans ładunków zanieczyszczeń

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

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

- Całkowity ładunek BZT<sub>5</sub>:

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

$$L_{cuk} = 9 \times 60 = 540 g/d$$

$$gdzie: RLM = 9 \text{ osób}$$

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

- Całkowity ładunek ChZT:

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

$$L_{cuk} = 9 \times 120 = 1080 g/d$$

$$gdzie: RLM = 9 \text{ osób}$$

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

- Całkowity ładunek Zawiesiny Ogólnej:

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

$$L_{cuk} = 9 \times 70 = 630 g/d$$

$$gdzie: RLM = 9 \text{ osób}$$

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

Tabela. Ładunki podstawowych zanieczyszczeń w ściekach surowych.

Wskaźnik zanieczyszczenia	Ładunek jednostkowy $L_j$	Ładunek całkowity $L_{cuk}$
BZT <sub>5</sub>	60 gO <sub>2</sub> /Md	540 gO <sub>2</sub> /d = 0,540 kgO <sub>2</sub> /d
ChZT	120 gO <sub>2</sub> /Md	1080 gO <sub>2</sub> /d = 1,080 kgO <sub>2</sub> /d
Zawiesiny ogólne	70 g/Md	630 g O <sub>2</sub> /d = 0,630 kg/d

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

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

- Stężenie BZT<sub>5</sub> w ściekach surowych:

$$C_{BZT5} = \frac{L_{col}}{Q_{dtr}} = \frac{540}{1,35} = 400 \text{ g/m}^3$$

$$\text{gdzie: } L_{col BZT5} = 540 \text{ g/d} \\ Q_{dtr} = 1,35 \text{ m}^3/\text{d}$$

- Stężenie ChZT w ściekach surowych:

$$C_{ChZT} = \frac{L_{col}}{Q_{dtr}} = \frac{1080}{1,35} = 800 \text{ g/m}^3$$

$$\text{gdzie: } L_{col ChZT} = 1080 \text{ g/d} \\ Q_{dtr} = 1,35 \text{ m}^3/\text{d}$$

- Stężenie Zawiesiny Ogólnej w ściekach surowych:

$$C_{ZO} = \frac{L_{col}}{Q_{dtr}} = \frac{630}{1,35} = 467 \text{ g/m}^3$$

$$\text{gdzie: } L_{col ZO} = 630 \text{ g/d} \\ Q_{dtr} = 1,35 \text{ m}^3/\text{d}$$

Tabela. Stężenia zanieczyszczeń w ściekach surowych.

Wskaźnik zanieczyszczenia	Ładunek całkowity $L_{col}$	Stężenie zanieczyszczenia $C$
BZT <sub>5</sub>	540 gO <sub>2</sub> /d = 0,540 kgO <sub>2</sub> /d	400 gO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup> = 0,400 kgO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup>
ChZT	1080 gO <sub>2</sub> /d = 1,080 kgO <sub>2</sub> /d	800 gO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup> = 0,800 kgO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup>
Zawiesiny ogólne	630 g O <sub>2</sub> /d = 0,630 kg/d	467 g/m <sup>3</sup> = 0,467 kg/m <sup>3</sup>

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:

$$L_{BZT5} = 0,540 [\text{kgO}_2/\text{d}] \times 0,85 = 0,459 [\text{kgO}_2/\text{d}]$$

$$L_{ChZT} = 1,080 [\text{kgO}_2/\text{d}] \times 0,85 = 0,918 [\text{kgO}_2/\text{d}]$$

$$L_{ZO} = 0,630 [\text{kg/d}] \times 0,85 = 0,536 [\text{kg/d}]$$

#### 2.1.4 Skład ścieków surowych

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

$$C_{BZT5} = \frac{L_{BZT5}}{Q_{nom}} = \frac{0,459 [\text{kgO}_2/\text{d}]}{1,35 [\text{m}^3/\text{d}]} = 0,34 [\text{kgO}_2/\text{m}^3] = 340 [\text{gO}_2/\text{m}^3]$$

$$C_{ChZT} = \frac{L_{ChZT}}{Q_{nom}} = \frac{0,918 [\text{kgO}_2/\text{d}]}{1,35 [\text{m}^3/\text{d}]} = 0,68 [\text{kgO}_2/\text{m}^3] = 680 [\text{gO}_2/\text{m}^3]$$

$$C_{ZO} = \frac{L_{ZO}}{Q_{nom}} = \frac{0,536 [\text{kg/d}]}{1,35 [\text{m}^3/\text{d}]} = 0,397 [\text{kg/m}^3] = 397 [\text{g/m}^3]$$

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 <math>L_{\text{całk}}</math></i>	<i>Stężenie zanieczyszczenia <math>C_n</math></i>
<i>BZT<sub>5</sub></i>	459 gO <sub>2</sub> /d = 0,459 kgO <sub>2</sub> /d	340 gO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup> = 0,340 kgO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup>
<i>ChZT</i>	918 gO <sub>2</sub> /d = 0,918 kgO <sub>2</sub> /d	680 gO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup> = 0,680 kgO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup>
<i>Zawiesiny ogólne</i>	536 g/d = 0,536 kgO <sub>2</sub> /d	397 g/m <sup>3</sup> = 0,397 kg/m <sup>3</sup>

#### 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<sub>5</sub>)</i>	mg O <sub>2</sub> /l	40
<i>Chemiczne zapotrzebowanie tlenu (ChZT)</i>	mg O <sub>2</sub> /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>BZT<sub>5</sub></i>	97%
<i>ChZT</i>	91%
<i>Zawiesiny ogólne</i>	95%

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



- Dla BZT<sub>5</sub>:

- Wymagany procent redukcji

$$L_R = L_{\text{vst}} \times R$$

gdzie:  $R = 97 \%$

$$L_{R,BZT5} = 0,459 \times 0,97$$

$$L_{BZT5} = 0,459 \text{ kgO}_2/\text{d}$$

$$L_{R,BZT5} = 0,445 \text{ kg/d} = 445 \text{ g/d}$$

- Ładunek zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych

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

gdzie:  $L_{BZT5} = 0,459 \text{ kg/d}$

$$L_{O,BZT5} = 0,459 - 0,445$$

$$L_{R,BZT5} = 0,445 \text{ kgO}_2/\text{d}$$

$$L_{O,BZT5} = 0,014 \text{ kg/d} = 14 \text{ g/d}$$

- Dla ChZT:

- Wymagany procent redukcji

$$L_R = L_{\text{vst}} \times R$$

gdzie:  $R = 91 \%$

$$L_{R,ChZT} = 0,918 \times 0,91$$

$$L_{ChZT} = 0,918 \text{ kgO}_2/\text{d}$$

$$L_{R,ChZT} = 0,835 \text{ kg/d} = 835 \text{ g/d}$$

- Ładunek zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych

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

gdzie:  $L_{ChZT} = 0,918 \text{ kg/d}$

$$L_{O,ChZT} = 0,918 - 0,835$$

$$L_{R,ChZT} = 0,835 \text{ kgO}_2/\text{d}$$

$$L_{O,ChZT} = 0,083 \text{ kg/d} = 83 \text{ g/d}$$

- Dla Zawiesiny Ogólnej:

- Wymagany procent redukcji

$$L_R = L_{\text{vst}} \times R$$

gdzie:  $R = 95 \%$

$$L_{R,ZO} = 0,536 \times 0,95$$

$$L_{ZO} = 0,536 \text{ kgO}_2/\text{d}$$

$$L_{R,ZO} = 0,509 \text{ kg/d} = 509 \text{ g/d}$$

- Ładunek zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych

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

gdzie:  $L_{ZO} = 0,536 \text{ kg/d}$

$$L_{O,ZO} = 0,536 - 0,509$$

$$L_{R,ZO} = 0,3509 \text{ kgO}_2/\text{d}$$

$$L_{O,ZO} = 0,027 \text{ kg/d} = 27 \text{ g/d}$$

Tabela. Ładunki zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych.

Wskaźnik zanieczyszczeń	Ładunek zanieczyszczeń w ściekach surowych	Ładunek zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych	Ładunek zanieczyszczeń zredukowany
BZT <sub>5</sub>	459 gO <sub>2</sub> /d	14,0 gO <sub>2</sub> /d	445 gO <sub>2</sub> /d
ChZT	918 gO <sub>2</sub> /d	83,0 gO <sub>2</sub> /d	835 gO <sub>2</sub> /d

Zawiesiny ogólne	536 g/d	27,0 g/d	509 g/d
------------------	---------	----------	---------

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

- Stężenie BZTS w ściekach oczyszczonych:

$$S_{O,BZTS} = \frac{L_{O,BZTS}}{Q_{nom}}$$

$$\text{gdzie: } L_{O,BZTS} = 14 \text{ g/d}$$

$$S_{O,BZTS} = \frac{14}{1,35} = 10,4 \text{ g/m}^3$$

$$Q_{nom} = 1,35 \text{ m}^3/\text{d}$$

- Stężenie ChZT w ściekach oczyszczonych:

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

$$\text{gdzie: } L_{O,ChZT} = 83 \text{ g/d}$$

$$S_{O,ChZT} = \frac{83}{1,35} = 61,5 \text{ g/m}^3$$

$$Q_{nom} = 1,35 \text{ m}^3/\text{d}$$

- Stężenie Zawiesiny Ogólnej w ściekach oczyszczonych:

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

$$\text{gdzie: } L_{O,BZTS} = 27 \text{ g/d}$$

$$S_{O,ZO} = \frac{27}{1,35} = 20,0 \text{ g/m}^3$$

$$Q_{nom} = 1,35 \text{ m}^3/\text{d}$$

Tabela. Stężenia zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych.

Wskaźnik zanieczyszczenia	Ładunek zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych	Stężenie zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych	Wymagane stężenia ścieków oczyszczonych
BZTS	14,0 gO <sub>2</sub> /d	10,4 gO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup>	40 gO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup>
ChZT	83,0 gO <sub>2</sub> /d	61,5 gO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup>	150 gO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup>
Zawiesiny ogólne	27,0 g/d	20,0 g/m <sup>3</sup>	50 g/m <sup>3</sup>

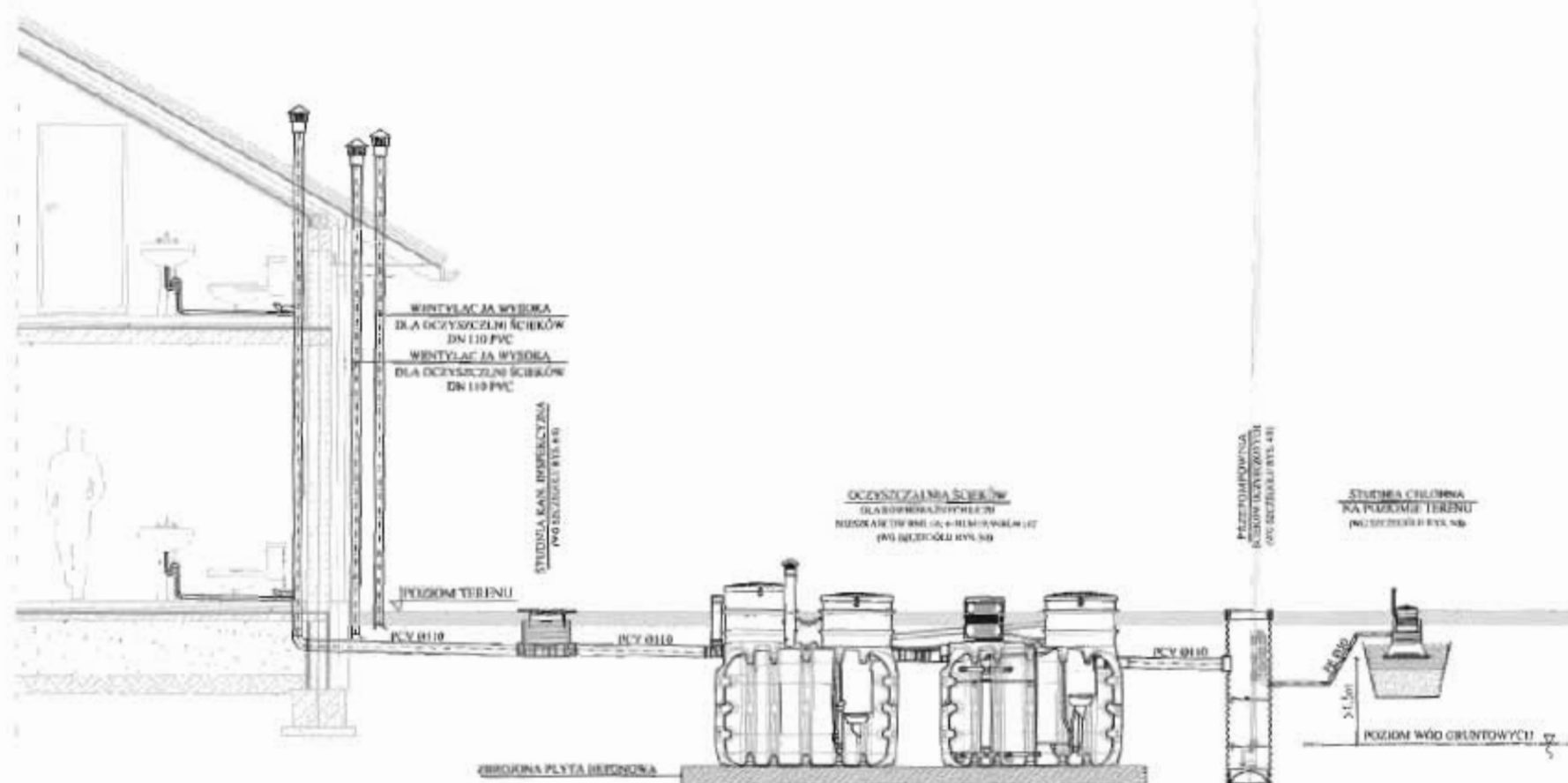
Jak wynika z powyższej tabeli, wartości podstawowych wskaźników zanieczyszczeń nie przekraczają dopuszczalnych stężeń w ściekach wprowadzanych do wód określonych w załączniku nr 2 do Rozporządzenia Ministra Środowiska z dnia 18 listopada 2014r. w sprawie warunków, jakie należy spełnić przy wprowadzaniu 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 ZAGORECKI  
 projektowanie, kierownictwo  
 budowy i robót  
 instalacyjnych i elektrycznych  
 Spec. s. 14 Instalacje sanitarne  
 Nr upr. Bud 12/183/90

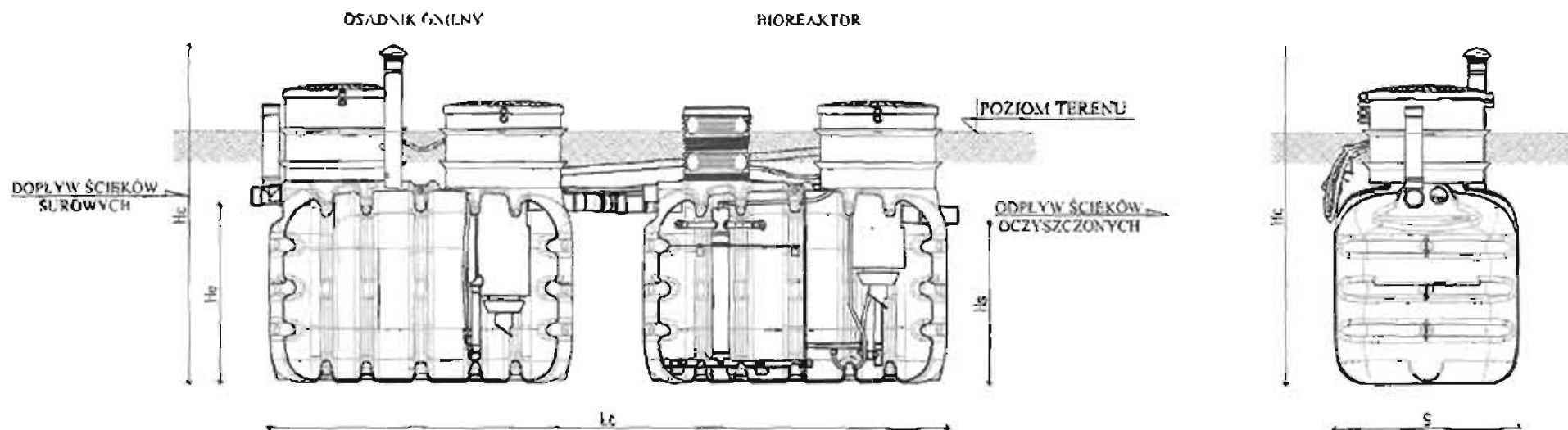


# ROZWIĘCIE INSTALACJI OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW Z PRZEPOMPOWNIĄ ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH (CZYSTYCH)



INWESTOR	GARNA SOWARNA ul. Słowackiego 10B 60-003 Słomniki	WYKONAWCA (Firma)	WYKONAWCA (Osoba)	WYKONAWCA (Adres)	WYKONAWCA (Telefon)
PROJEKT	OŚCIEŻNIA PRZYPOMPOWNI OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GARNI SOWARNA				PROJEKT BUDOWLANI
Stan:	ROZWIĘCIE INSTALACJI OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW Z PRZEPOMPOWNIĄ ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH (CZYSTYCH)				2/8
Pracownia Projektowa	mgr inż. Jacek Zagłada ul. Półwiejska 12/15, 15-143 Rybnik tel. 034 441 000 e-mail: projekt@zaglada.pl	mgr inż. Jacek Zagłada mgr inż. Jacek Zagłada mgr inż. Jacek Zagłada	mgr inż. Jacek Zagłada mgr inż. Jacek Zagłada mgr inż. Jacek Zagłada	mgr inż. Jacek Zagłada mgr inż. Jacek Zagłada mgr inż. Jacek Zagłada	mgr inż. Jacek Zagłada mgr inż. Jacek Zagłada mgr inż. Jacek Zagłada
		mgr inż. Adrian Stokarz			

# OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW DLA RÓWNOWAŻNYCH LICZB MIESZKAŃCÓW



OZNACZENIE WG CZ. GRANICZNEJ	[ ]	B1	B2	B3
LICZBA UŻYTKOWNIKÓW	[Kl.M]	20	25	30
IŁOŚĆ ZBIORNIKÓW	[szt]	2	2	2
OBJĘTOŚĆ SYSTEMU	[m³]	5,0	5,0	6,0
OBJĘTOŚĆ CZ. OSADNIKOWEJ	[m³]	2,3	2,5	3,5
OBJĘTOŚĆ CZ. BIOLOGICZNEJ	[m³]	2,5	2,5	2,6
OBJĘTOŚĆ CZ. FILTRACYJNEJ	[m³]	0,1	0,1	0,14
WŁASNA RETENCJA BUFOROWA	[m³]	0,2	1,1	1,5
IŁOŚĆ TYFUZORÓW	[szt]	2	2	3
RODZAJ DYPFUZORÓW		63/125+HD270	63/125+HD340	2x63/125+HD340
ŚREDNICA PRZYŁĄCZA ŚCIEKÓW	[mm]	Ø110	Ø110	Ø110
ŚREDNICA PRZYŁĄCZY WENT.	[mm]	Ø110	Ø110	Ø110
ŚR. PRZYŁĄCZY NAPOWIETRZANIA	[mm]	19/10	19/10	19/10
SZEROKOŚĆ	[m]	1,19	1,19	1,19
DŁUGOŚĆ CAŁKOWIT.	[m]	4,45	4,45	5,34
WYSOKOŚĆ CAŁKOWIT.	[m]	2,25	2,22	2,25
WYS. WLOTU ŚCIEKÓW	[m]	1,19	1,19	1,19
WYS. WYLOTU ŚCIEKÓW	[m]	1,07	1,07	1,07
WŁĄCZY KREWIZYNE	[mm]	400/700	400/700	400/700
DOZOWANIE ŁADUNKU		TAK	TAK	TAK
RECYKULACJA		TAK	TAK	TAK

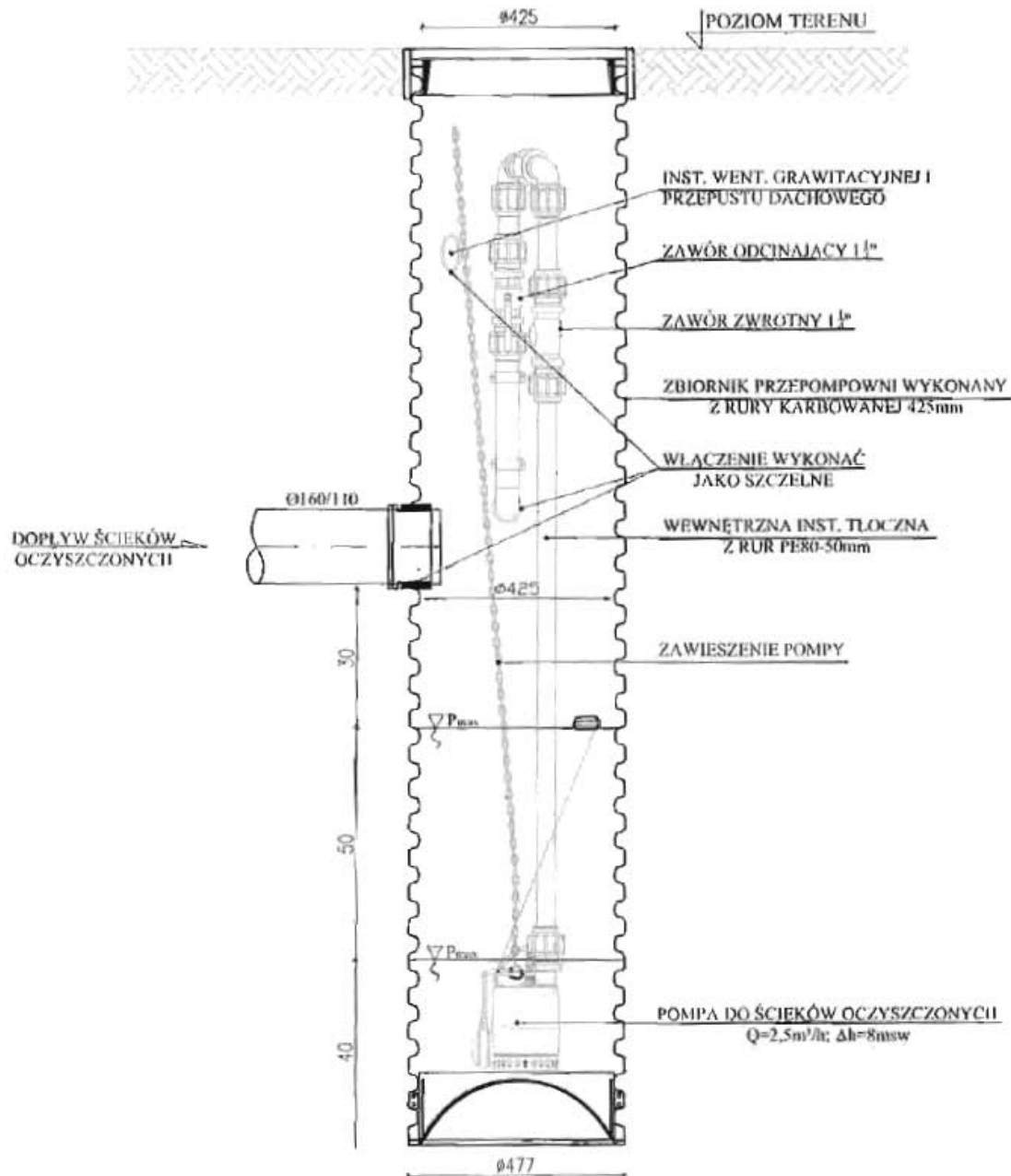
INWESTOR	GIMNA SOMIANKA ul. Somianka 100 07-200 Somianka	Właściciel Polec.	[Redacted]	data	08.2016
PROJEKT	BUDOWA PRZYDOMOWYCH OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW NA TERENIE GIMNY SOMIANKA			Adres inwestycji	Ułasek ; 62. nr ew. 272;
Nazwa Rysunku	OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW DLA RÓWNOWAŻNYCH LICZB MIESZKAŃCÓW			Projekt Budowlany	3/8
PRACOWNIA PROJEKTOWA mgr inż. Jacek Zagórecki ul. Piłsudskiego 10/19; 15-445 Białystok tel. 694 462 480 email: jzagorecki@gmail.com		projektant	mgr inż. Jacek Zagórecki nr upraw. 50/183/90	mgr inż. Jacek Zagórecki nr upraw. 50/183/90	
		opracowanie	mgr inż. Jerzy Zagórecki nr upraw. 50/71/84	mgr inż. Jerzy Zagórecki nr upraw. 50/71/84	
		wykonanie	mgr inż. Adrian Stolarz	mgr inż. Adrian Stolarz	

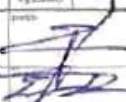


# PRZEPOMPOWNIA ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH (CZYSTYCH)

STABO RYS. 4/8

Aleja - b2 2  
07-200 Wyższków



INWESTOR	GIMNA SOMIANKA ul. Somianka 10B 07-203 Somianka	Wzrostkiel Perera		data
		Adres inwestycji	Ułasek : dz. nr ew. 272;	08.2016
PROJEKT	BUDOWA PRZYDOMOWYCH 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 Zagórecki ul. Piłsudskiego 10/19; 15-445 Białystok tel. 691 469 480 email: jzagorecki@gmail.com		projektant	mgr inż. Jacek Zagórecki nr upr. B/183/90 nr cz. FDU/6/2198/02	
		opracował	mgr inż. Jerzy Zagórecki nr upr. 01/21/84 nr cz. FDU/6/322/04	
		wyodrębnił	mgr inż. Adrian Stolarz	