

STATYSTYKA  
W WIEŚ  
ALC  
KÓW

Budowa przydomowych oczyszczalni na terenie Gminy Somianka  
Popowo Parcele ul. Świerkówka [REDACTED], nr ew. działki 645/1; Gmina Somianka; właściciel posesji [REDACTED]

---

PROJEKT: Budowa przydomowych oczyszczalni ścieków (branża sanitarna)

OBIEKT: Przydomowe oczyszczalnie ścieków; Gmina Somianka;  
**Miejscowości: Popowo Parcele**  
**ul. Świerkówka [REDACTED] nr ew. działki 645/1**  
**Właściciel posesji: [REDACTED]**

INWESTOR: Gmina Somianka  
Somianka Parcele 16B  
07-203 Somianka

Niniejsze stanowi załącznik  
do zgłoszenia  
z dnia 2017-03-14  
Nr rej. 5567

Somianka, luty 2017r.

  
**WÓJT**  
Andrzej Żołyński



3

## 1. OPIS TECHNICZNY

### 1.1 Podstawa opracowania

- 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 Popowo Parcele ul. Świerkówka ■ nr ew. działki 645/1; Gmina Somianka, właściciel posesji ■

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

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

Jako założenia wyjściowe w niniejszym opracowaniu przyjęto:

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

- Skład ścieków jak dla ścieków socjalno-bytowych.

### **1.3 Warunki gruntowo wodne**

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

Na podstawie pomiaru poziomu wód gruntowych przeprowadzonego w okolicznych studniach kopanych stwierdzono, iż poziom tych wód znajduje się na głębokości ok. 3,5m. z kolei test perkolacyjny wykonany na głębokości 60cm wykazał czas wsiąkania na poziomie ok. 230min. Pozwala to sklasyfikować badane grunty do kategorii nisko przepuszczalnych. Grunt ten posiada strukturę składającą się z wierzchniej warstwy ziemi omej 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

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 wentylacje 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.

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 złożo 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 zawiesiny. Filtr ten pełni jednocześnie funkcję komory atoksycznej, pozwalający na częściową denityfikację ładunku zanieczyszczeń. Czas przepływu ścieków przez filtr wynosi ok. 1 godziny.

Rozsączenie oczyszczonych ścieków w gruncie poprzez drenaż na tym terenie jest

STANOWISKO  
W  
WYKONANIE  
02.10.2012  
KROW

Budowa przydomowych oczyszczalni na terenie Gminy Somianka  
Popowo Parcele ul. Świerkówka ■, nr ew. działki 645/1; Gmina Somianka; właściciel posesji ■  
nieopłacalne i trudne do realizacji. Z tego też względu przewidziano budowę studni  
chłonnych w celu odprowadzenia ścieków podczyszczonych do gruntu.

## ***1.6 Opis elementów oczyszczalni***

### ***1.6.1 Osadnik gnilny***

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

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,
- Zraszacz 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.

Wypożyczona jest w:

- Szczelną pokrywę,
- Otwory wlotowe DN 110 mm
- Otwory wylotowe DN 110mm,

Studzienka pozwala na okresową kontrolę potwierdzającą drożność przewodów kanalizacyjnych

#### 1.6.4 Komory filtracyjne

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

#### 1.6.5 Urządzenie do utylizacji osadów ściekowych

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

#### 1.6.6 Wentylacja wysoka

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

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



#### 1.6.7 Wentylacja niska

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

#### 1.6.8 Przepompownie ścieków

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

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

#### 1.6.9 Studnie chłonne

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

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

Warstwę filtracyjną należy zabezpieczyć poprzez przykrycie geowłókniną.

### **1.7 Zapotrzebowanie terenu**

W proponowanym rozwiązaniu urządzenia techniczne są lokalizowane na gruntach właściciela.

### **1.8 Połączenia wewnątrz obiektowe**

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

Przed osadnikiem w ciągu przykanalika przewidziano zamontowanie rewizji DN 110mm. Poszczególne stopnie oczyszczalni za osadnikiem gnilnym: złożo biologiczne, studnie chłonne należy połączyć przewodami kanalizacji ziemnej PVC DN 110mm ułożonymi ze spadkiem 0,5÷1,5% zgodnie z kierunkiem przepływu ścieków. Wszystkie przewody kanalizacji ziemnej należy układać na podsypce piaskowej. Montaż należy przeprowadzić zgodnie z warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych, tom II – instalacje sanitarne i przemysłowe.

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

Ze względu na nieprzepuszczalność gruntu i wysoki poziom wód gruntowych osadnik gnilny i złoże biologiczne należy posadowić na podsypce cementowo-piaskowej 200x80x15cm w jak najmniejszych wykopach w proporcji minimum 100kg na 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 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),

- 

- 

-

### *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”.

## 2. OBLICZENIA

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

#### 2.1.1 Bilans ilości ścieków

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

Zgodnie z powyższym przyjęto następujące dane i założenia:

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

- Średnie dobowe zużycie wody w gospodarstwie

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

- Średnie godzinowe zużycie wody w gospodarstwie

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

- Maksymalne dobowe zużycie wody w gospodarstwie

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

- Maksymalne godzinowe zużycie wody w gospodarstwie

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

### 2.1.2 Dobór osadnika gnilnego

- Czas retencji ścieków w osadniku –  $t=1,5d$
- 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:  $q_{dsr} = 0,15 \text{ m}^3/\text{d} \times M$

$$n = 1,1$$

$$M = 6 \text{ osób}$$

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

**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.

$$\dot{L}_{cak} = RLM \times \dot{L}_j [\text{g/d}]$$

- Całkowity ładunek BZT<sub>5</sub>:

$$\dot{L}_{cak} = RLM \times \dot{L}_{BZT5}$$

$$\dot{L}_{cak} = 6 \times 60 = 360 \text{ g/d}$$

gdzie:  $RLM = 6 \text{ osób}$

$$\dot{L}_{BZT5} = 60 \text{ gO}_2/\text{Md}$$

- Całkowity ładunek ChZT:

$$\dot{L}_{cak} = RLM \times \dot{L}_{ChZT}$$

$$\dot{L}_{cak} = 6 \times 120 = 720 \text{ g/d}$$

gdzie:  $RLM = 6 \text{ osób}$

$$\dot{L}_{ChZT} = 120 \text{ gO}_2/\text{Md}$$

- Całkowity ładunek Zawiesiny Ogólnej:

$$\dot{L}_{cak} = RLM \times \dot{L}_{ZO}$$

$$\dot{L}_{cak} = 6 \times 70 = 420 \text{ g/d}$$

gdzie:  $RLM = 6 \text{ osób}$

$$\dot{L}_{ZO} = 70 \text{ gO}_2/\text{Md}$$

Tabela. Ładunki podstawowych zanieczyszczeń w ściekach surowych.

Wskaźnik zanieczyszczenia	Ładunek jednostkowy $\dot{L}_j$	Ładunek całkowity $\dot{L}_{calc}$
BZT <sub>5</sub>	60 gO <sub>2</sub> /Md	360 gO <sub>2</sub> /d = 0,360 kgO <sub>2</sub> /d
ChZT	120 gO <sub>2</sub> /Md	720 gO <sub>2</sub> /d = 0,720 kgO <sub>2</sub> /d
Zawiesiny ogólne	70 g/Md	420 g O <sub>2</sub> /d = 0,420 kg/d

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

$$C = \frac{\dot{L}_{calc}}{Q_{dsr}} [\text{g/m}^3]$$

- Stężenie BZT5 w ściekach surowych:

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

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

- Stężenie ChZT w ściekach surowych:

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

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

- Stężenie Zawiesiny Ogólnej w ściekach surowych:

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

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

Tabela. Stężenia zanieczyszczeń w ściekach surowych.

Wskaźnik zanieczyszczenia	Ładunek całkowity $L_{calc}$	Stężenie zanieczyszczenia $C$
BZT <sub>5</sub>	360 gO <sub>2</sub> /d = 0,360 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	720 gO <sub>2</sub> /d = 0,720 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	420 g O <sub>2</sub> /d = 0,420 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:

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

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

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

#### 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 <math>L_{całk}</math></i>	<i>Stężenie zanieczyszczenia <math>C_o</math></i>
<i>BZT<sub>5</sub></i>	306 gO <sub>2</sub> /d = 0,306 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>	612 gO <sub>2</sub> /d = 0,6128 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>	357 g/d = 0,357 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:



- Wymagany procent redukcji

gdzie :  $R = 97\%$

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

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

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

$$\dot{L}_{R,BZT5} = 0,297 \text{ kgO}_2/\text{d}$$

$$\dot{L}_{R,BZT5} = 0,297 \text{ kgO}_2/\text{d}$$

- Wymagany procent redukcji

gdzie :  $R = 91\%$

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

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

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

$$L_{B, Cl, 2T} = 0,557 \text{ kgO}_2/\text{d}$$

$$L_{B, Cl, 2T} = 0,557 \text{ kgO}_2/\text{d}$$

- Wymagany procent redukcji

gdzie :  $R = 95\%$

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

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

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

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

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

[illegible][illegible]

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

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

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

$$S_{O.BZT5} = \frac{L_{O.BZT5}}{Q_{nom}} \quad \text{gdzie: } L_{O.BZT5} = 9 \text{ g/d}$$

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

- Stężenie ChZT w ściekach oczyszczonych:

$$S_{O.ChZT} = \frac{L_{O.ChZT}}{Q_{nom}} \quad \text{gdzie: } L_{O.ChZT} = 55 \text{ g/d}$$

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

- Stężenie Zawiesiny Ogólnej w ściekach oczyszczonych:

$$S_{O.ZO} = \frac{L_{O.ChZT}}{Q_{nom}} \quad \text{gdzie: } L_{O.BZT5} = 18 \text{ g/d}$$

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

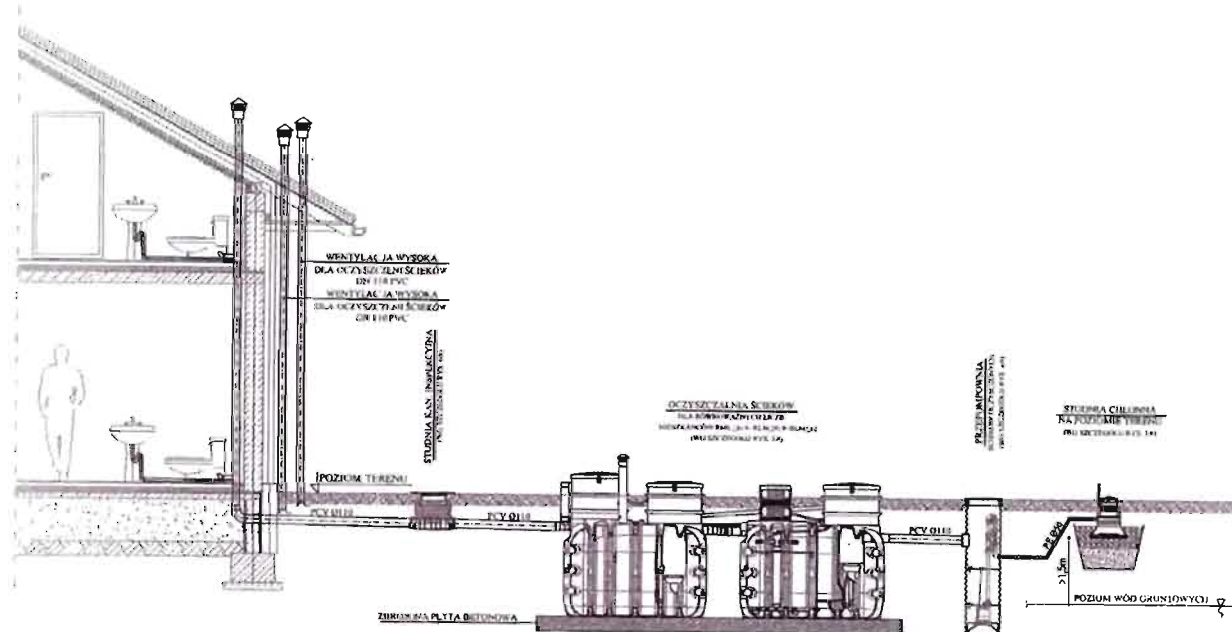
Tabela. Stężenia zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych.

Wskaźnik zanieczyszczenia	Ładunek zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych	Stężenie zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych	Wymagane stężenia ścieków oczyszczonych
BZT <sub>5</sub>	9,0 gO <sub>2</sub> /d	10,0 gO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup>	40 gO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup>
ChZT	55,0 gO <sub>2</sub> /d	61,1 gO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup>	150 gO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup>
Zawiesiny ogólne	18,0 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.

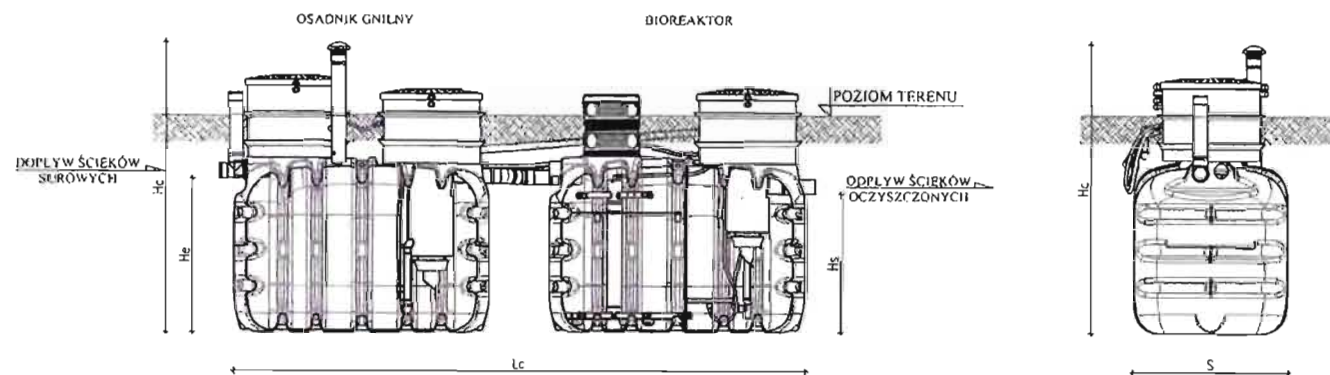


ROZWIĘCIĘ INSTALACJI OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW Z  
PRZEPOMPOWNIĄ ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH (CZYSTYCH)



Inwestor	Gmina Samianka Samianka Parcele 16 B 07-203 Samianka	Właściciel posesy		Data	
		Adres inwestycji			
		Poprawa Parcele ul. Sobieskiego 16 07-203/1			27.02.2017
Projekt	Budowa przydomowych oczyszczalni ścieków na terenie gminy Samianka				
Nazwa rys.	Rozwinięcie instalacji oczyszczalni ścieków z przepompownią ścieków oczyszczonych (czystych)			Numer rys. 2  Skala rys.	

# OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW DLA RÓWNOWAŻNYCH LICZB MIESZKAŃCÓW

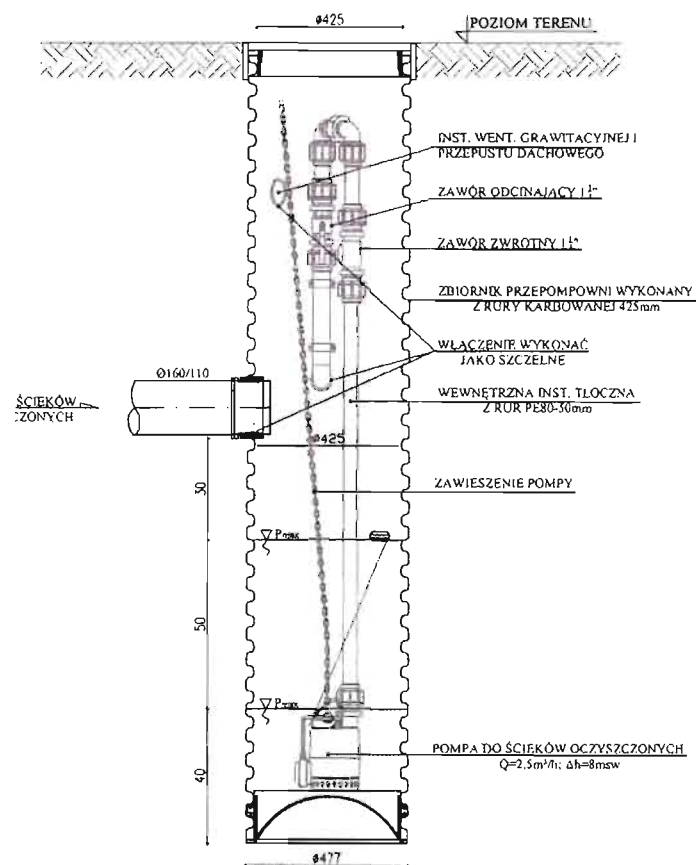


DZIEŁO WŁ. CZ. GRAFICZNEJ	[ ]	B1	B2	B3
LICZBA UZYTEKOWNIKÓW	[RLM]	56	64	9-12
WŁ. ZBIORNIKÓW	[m]	2	2	2
WŁ. TOSK. SYSTEMU	[m]	5,0	5,0	6,0
WŁ. TOSK. CZ. OSADNIKOWEJ	[m]	2,5	2,5	3,5
WŁ. TOSK. CZ. BIOLOGICZNEJ	[m]	2,5	2,5	2,6
WŁ. TOSK. CZ. FILTRACYJNEJ	[m]	0,1	0,1	0,1-1
WŁ. ASNA BEZCENNA DOPŁOWA	[m]	0,7	1,1	1,5
WŁ. TOSK. DOPŁOWYCH	[m]	2	2	3
WŁ. ASNA DOPŁOWYCH	[m]	63/125-HD270	63/125-HD340	250/325-HD340
WŁ. ASNA DOPŁOWYCH	[m]	0110	0110	0110
WŁ. ASNA DOPŁOWYCH	[m]	0110	0110	0110
WŁ. ASNA DOPŁOWYCH	[m]	19/10	19/10	19/10
WŁ. ASNA DOPŁOWYCH	[m]	1,19	1,19	1,19
WŁ. ASNA DOPŁOWYCH	[m]	4,45	4,45	5,24
WŁ. ASNA DOPŁOWYCH	[m]	2,22	2,22	2,22
WŁ. ASNA DOPŁOWYCH	[m]	1,19	1,19	1,19
WŁ. ASNA DOPŁOWYCH	[m]	1,07	1,07	1,07
WŁ. ASNA DOPŁOWYCH	[m]	400/700	400/700	400/700
WŁ. ASNA DOPŁOWYCH	[m]	TAK	TAK	TAK
WŁ. ASNA DOPŁOWYCH	[m]	TAK	TAK	TAK

Investor	Gmina Somienka Somienka, Parcele 18 II 07-203 Somienka	Właściciel posesji	[Redacted]	Data	27.02.2017
Projekt	Budowa przydomowych oczyszczalni ścieków na terenie gminy Somienka				
Nazwa rys.	Oczyszczalnia ścieków dla równoważnej liczby mieszkańców				Numer rys. 3 Skala rys.

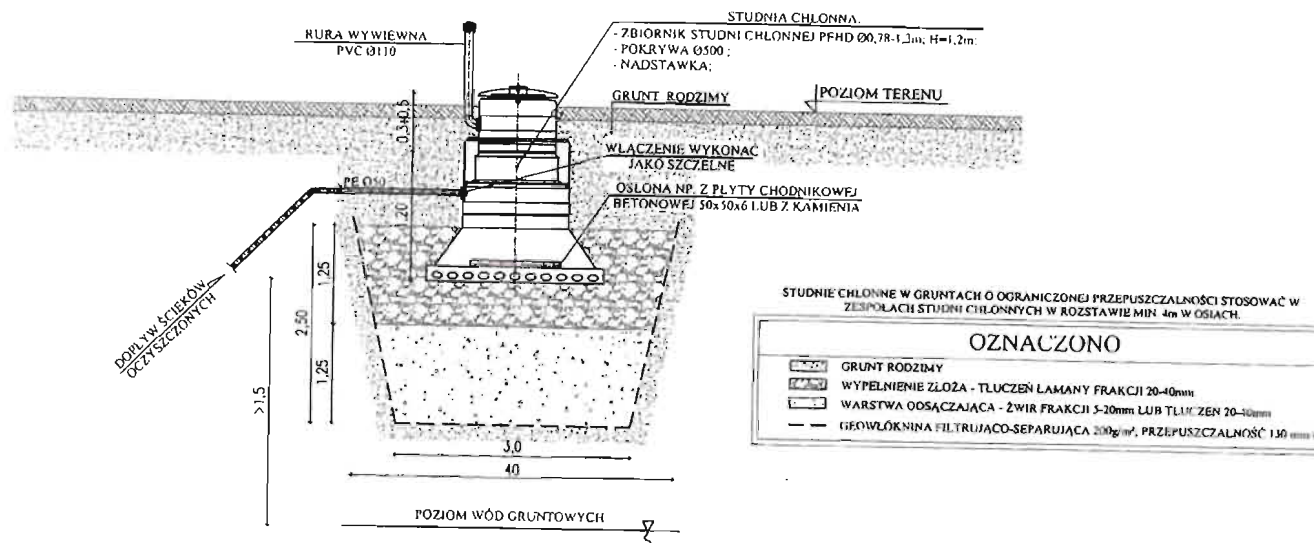




# PRZEPOMPOWNIA ŚCIEKÓW OCZYSZCZONYCH (CZYSTYCH)



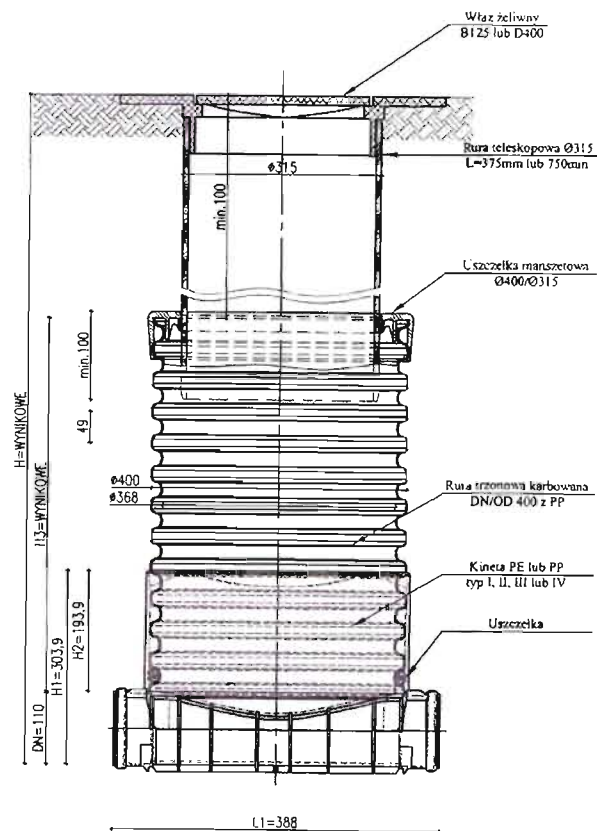
Inwestor	Gmina Somianka Somianka Parcele 18 B 07-203 Somianka	Właściciel posesji		Data
		Adres inwestycji	Przebieg Parcele st. Somianka   07-203/1	
Projekt	Budowa przydomowych oczyszczalni ścieków na terenie gminy Somianka			
Nazwa rys.	Przepompownia ścieków oczyszczonych			Numer rys. 4
				Skala rys.

# STUDNIA CHŁONNA ZLOKALIZOWANA NA POZIOMIE TERENU



Inwestor	Gmina Samianka Samianka Parada 18 B 07-203 Samianka	Właściciel posesji		Data 27.02.2019
		Adres inwestycji	Podpis Projektu i k. Inwestora 	
Projekt	Budowa przydomowych oczyszczalni ścieków na terenie gminy Samianka			
Nazwa rys.	Studnia szkana zlokalizowana na poziomie terenu			Numer rys. Skala rys.

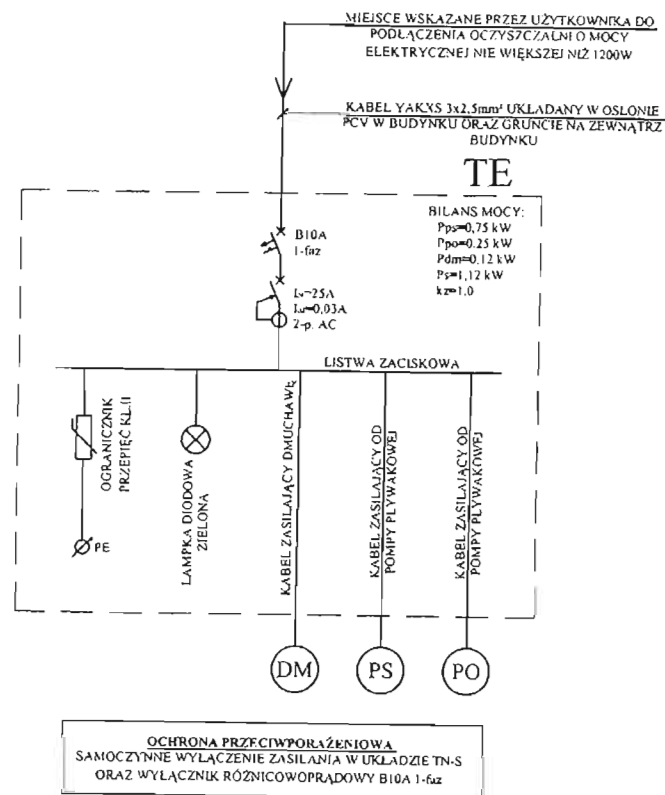
# STUDNIA KANALIZACYJNA INSPEKCYJNA



Inwestor	Gmina Somianka Somianka Parcele 16 B 07-203 Somianka	Właściciel posesji		Data	
		Adres inwestycji	Pogoda Parcele ul. Kucharska 100-101-102-103/1		
Projekt	Budowa przydomowych oczyszczalni ścieków na terenie gminy Somianka			27.02.2017	
Nazwa rys.	Studnia kanalizacyjna inspekcyjna			Numer rys.	6
				Skala rys.	



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



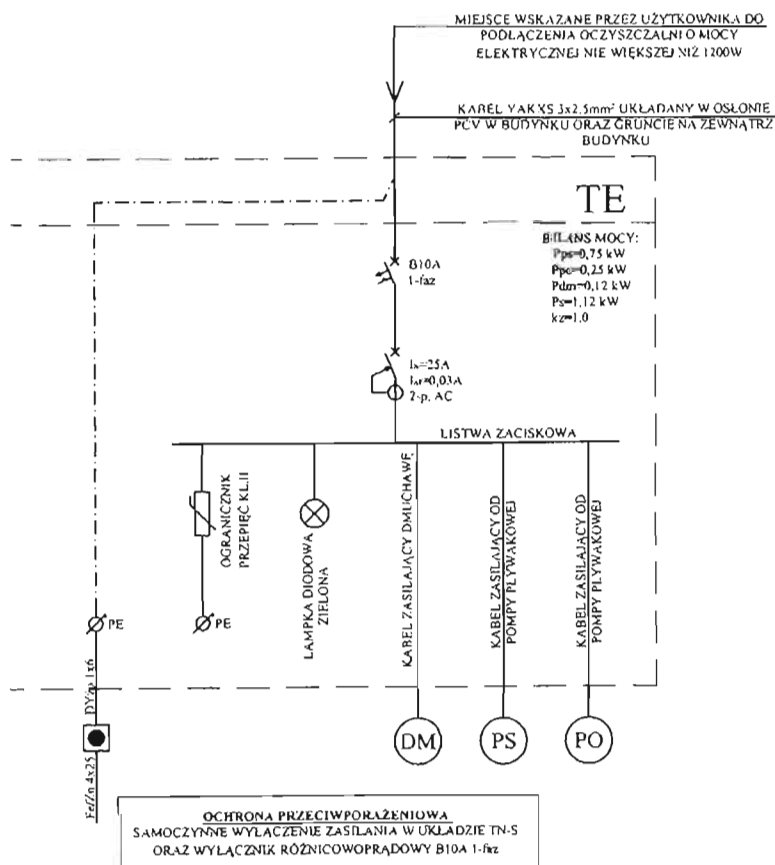
## UWAGA

1. Tablicę elektryczną wykonać jako metalową lub plastikową, naścienna z drzwiami transparentnymi stopień szczelności IP 65.
2. W tablicy pozostawić rezerwę w ilości min. jednego modułu.
3. Impedancja pętli zwarcia na obwodach odbiorczych nie może przekroczyć 3,8  $\Omega$ .
4. Tablica TE powinna być zwrócona w kierunku gdzie użytkownik bez trudu będzie widział lampkę sygnalizacyjną przez drzwi poprawną pracę.
5. Schemat ten należy stosować jedynie gdy w miejscu podłączenia jest istniejący system TN-S.
6. Tablicę TE należy umieścić na wysokości nie mniejszej 0,5 m od poziomu gruntu do dolnej części tablicy TE.

inwestor	Gmina Somonika (Somonika Parafia 16 II 17-203 Somonika)	Właściciel posesji		Data	
		Adres inwestycji	Parcela 16 II, Somonika 16 II, 17-203 Somonika		27.02.2017
Projekt	Budowa przydomowej oczyszczalni ścieków na terenie gminy Somonika				
Nazwa rys.	Schemat zasilania oczyszczalni ścieków (układ połączeń do systemu TN-S)				Numer rys. 7
					Skala rys.

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

RYS. 8/8



UWAGA

1. Tablicę elektryczną wykonać jako metalową lub plastikową, naścienną z drzwiami transparentnymi stopień szczelności IP 65.
2. W tablicy pozostawić rezerwę w ilości min. jednego modułu.
3. Impedancja pętli zwarcia na obwodach odbiorczych nie może przekroczyć  $3,8 \Omega$ .
4. Tablica TE powinna być zwrócona w kierunku gdzie użytkownik bez trudu będzie widział lampkę sygnalizacyjną przez drzwi poprawną pracę.
5. Schemat ten należy stosować jedynie gdy w miejscu podłączenia jest istniejący system TN-C-S.
6. Tablicę TE należy umieścić na wysokości nie mniejszej  $0,5 \text{ m}$  od poziomu gruntu do dolnej części tablicy TE.

Investor	Gmina Samianka Samianka Parafia 16 B 07-203 Samianka	Właściciel posesji		Data	27.02.2017
Projekt	Budowa przydomowych oczyszczalni ścieków na terenie gminy Samianka				
Nazwa r/r	Schemat zasilania oczyszczalni ścieków Układ połączeń dla systemu TN-C-S				
Numer r/r					8
Skala r/r					