

**PROJEKT ZAGOSPODAROWANIA TERENU**

## Zawartość opracowania

<b>ZAWARTOŚĆ OPRACOWANIA.....</b>	<b>1</b>
A. DANE OGÓLNE:.....	2
C. STAN ISTNIEJĄCY.....	2
C.1. WARUNKI GRUNTOWO – WODNE.....	3
D. STAN PROJEKTOWANY.....	3
D.1. PODSTAWA I ZAKRES OPRACOWANIA .....	3
D.2. ROZWIĄZANIA PROJEKTOWE .....	4
D.2.1. CHARAKTERYSTYKA PROJEKTOWANEGO ROZWIĄZANIA.....	4
TECHNOLOGIA OCZYSZCZANIA ŚCIEKÓW .....	4
ODBIORNIK ŚCIEKÓW .....	5
D.2.2. MATERIAŁY, URZĄDZENIA .....	6
PRZEWODY .....	6
STUDZIENKA K.S. – $\phi$ 600 Z BET. PIERŚCIENIEM ODCIĄŻ. I WŁAZEM ŻELIWNYM B125 .....	6
WYLOT.....	6
BIOLOGICZNA OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW .....	6
D.2.3. BILANS IŁOŚCI ŚCIEKÓW I ZANIECZYSZCZEŃ .....	9
D.3. ROBOTY ZIEMNE, KOLIZJE Z ISTNIEJĄCYM UZBROJENIEM.....	13
D.4. ODWODNIENIE WYKOPÓW.....	13
D.5. WARUNKI WYKONANIA ROBÓT.....	13
D.6. OCHRONA KONSERWATORSKA .....	14
D.7. ZAKRES ODDZIAŁYWANIA INWESTYCJI.....	14
D.8. ODDZIAŁYWANIE NA ŚRODOWISKO .....	14
D.9. UWAGI KOŃCOWE .....	15

**OPIS TECHNICZNY PROJEKTU BUDOWLANO – WYKONAWCZEGO  
BUDOWA BIOLOGICZNEJ OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW Z SIECIĄ KANALIZACJI  
SANITARNEJ ODPROWADZAJĄCEJ ŚCIEKI OCZYSZCZONE DO ROWU  
MELIORACYJNEGO Z ZEWNĘTRZNĄ ZALICZNIKOWĄ INSTALACJĄ ENN  
ORAZ BUDOWA SIECI KANALIZACJI SANITARNEJ DOPROWADZAJĄCEJ  
ŚCIEKI SUROWE DO BIOLOGICZNEJ OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW  
WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI KANALIZACJI SANITARNEJ  
W MIEJSCOWOŚCI PRZEROŚL GOŁDAPSKA GM. DUBENINKI - ZADANIE NR 2**

**A. DANE OGÓLNE:**

1. ZLECENIODAWCA / INWESTOR:  
GMINA DUBENINKI  
ul. H. Mereckiego 27, 19-504 Dubeninki
2. INWESTYCJA: BUDOWA BIOLOGICZNEJ OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW  
Z SIECIĄ KANALIZACJI SANITARNEJ ODPROWADZAJĄCEJ  
ŚCIEKI OCZYSZCZONE DO ROWU MELIORACYJNEGO  
Z ZEWNĘTRZNĄ ZALICZNIKOWĄ INSTALACJĄ ENN  
ORAZ BUDOWA SIECI KANALIZACJI SANITARNEJ  
DOPROWADZAJĄCEJ ŚCIEKI SUROWE DO BIOLOGICZNEJ  
OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI  
KANALIZACJI SANITARNEJ W MIEJSCOWOŚCI PRZEROŚL  
GOŁDAPSKA GM. DUBENINKI - ZADANIE NR 2
3. ADRES BUDOWY: MIEJSCOWOŚĆ PRZEROŚL GOŁDAPSKA,  
OBRĘB PRZEROŚL GOŁDAPSKA, GM. DUBENINKI
4. AUTORZY PROJEKTU: mgr inż. Renata Kuczyńska - Szulcbacher nr upr. BŁ/87/02  
mgr inż. Anna Milewska

NR GEODEZYJNE DZIAŁEK:

**PRZEROŚL GOŁDAPSKA OBRĘB 15 PRZEROŚL GOŁDAPSKA GM. DUBENINKI:**  
22/17, 22/18

**B. PRZEDMIOT INWESTYCJI**

Tematem projektu budowlanego jest wykonanie biologicznej oczyszczalni ścieków o przepustowości średniej dobowej  $Q_{sr}=1,0m^3/d$  i 10RLM z siecią kanalizacji sanitarnej odprowadzającej ścieki oczyszczone do odbiornika – rowu melioracyjnego, z zewnętrzną zalicznikową instalacją ENN oraz budową sieci kanalizacji sanitarnej doprowadzającej ścieki surowe do biologicznej oczyszczalni ścieków obsługującej budynek mieszkalny w miejscowości Przerośl Gołdapska gmina Dubeninki.

**C. STAN ISTNIEJĄCY**

Obszar inwestycji objęty opracowaniem stanowią parcele własności właścicieli indywidualnych.

Teren po trasie proj. biologicznej oczyszczalni ścieków nie posiada drzew kolidujących z projektowanymi obiektami.

Na w/w terenie występują następujące media:

- przyłącze wodociągowe,
- indywidualne przykanaliki do szamb,
- sieć kanalizacji deszczowej,
- linie napowietrzne eNN,
- linie kablowe elektr.,
- linie kablowe telekomunikacyjne.

Teren inwestycji objęty projektem zagospodarowania terenu oscyluje w przedziale rzędnych 197,00 – 195,30m n.p.m. (maksymalna deniwelacja terenu dochodzi do 1,7m).

## **C.1. Warunki gruntowo – wodne**

Inwestor dysponuje badaniami gruntu terenu w sąsiedztwie inwestycji. Warunki gruntowo – wodne rozpoznano w trakcie badań geologicznych wykonanych w grudniu 2015r. przez firmę GEO-BART Bartosz Jacewicz Usługi Geologiczne i Geotechniczne Barany 27C 19-300 Ełk.

W oparciu o wyniki przeprowadzonych badań można stwierdzić, że na badanym terenie występują proste i złożone warunki gruntowe. Od powierzchni terenu zalegają kolejno:

- gliny pylaste szaro-brązowe, mało wilgotne, w stanie twardoplastycznym o średnim stopniu plastyczności  $I_L=0,20$ ,
- piasek średni brązowy, mokry w stanie średniozagęszczonym,
- żwir, szary, mokry w stanie średniozagęszczonym,
- piasek gliniasty, brązowy, w stanie twardoplastycznym,
- piasek średni z domieszką żwirów, mokry w stanie średniozagęszczonym

Strefa przemarzania gruntu dla badanego terenu wynosi  $h_z=1,4m$ .

Przedstawiona sytuacja warunków wodnych pochodzi z okresu wykonywania prac polowych (grudzień 2015r.). Poziom wód gruntowych może ulegać wahaniom w zależności od pór roku oraz opadów atmosferycznych. Podczas robót ziemnych może zaistnieć konieczność obniżenia zwierciadła wody gruntowej.

Kategoria geotechniczna gruntu II.

**W przypadku wystąpienia w wykopie gruntów nie odpowiednich do bezpośredniego posadowienia obiektów inżynierskich należy skontaktować się z inspektorem robót budowlanych lub z projektantem w celu skonsultowania sposobu prowadzenia robót ziemnych.**

## **D. STAN PROJEKTOWANY**

### **D.1. Podstawa i zakres opracowania**

Podstawę opracowania stanowi zlecenie i umowa zawarta pomiędzy Pracownią Projektową „PROJEKTOR” a Inwestorem.

- Wtórnik z map terenu – skala 1:500
- Wizja lokalna terenu
- Ustalenia z Inwestorem
- Aktualne ustawy i rozporządzenia
- PN, BN i wytyczne projektowania sieci sanitarnych
- Uzgodnienia branżowe
- Materiały do proj. firm produkujących armaturę, rurarz, studnie, biologicznych oczyszczalni ścieków

Opracowanie obejmuje sporządzenie projektu budowlano - wykonawczego na wykonanie biologicznej oczyszczalni ścieków o przepustowości średniej dobowej  $Q_{sr}=1,0m^3/d$  i 10RLM z siecią kanalizacji sanitarnej odprowadzającej ścieki oczyszczone do odbiornika – rowu melioracyjnego, z zewnętrzną zalicznikową instalacją ENN oraz budową sieci kanalizacji

sanitarnej doprowadzającej ścieki surowe do biologicznej oczyszczalni ścieków wraz z przyłączami kanalizacji sanitarnej obsługującej budynek mieszkalny w miejscowości Przerośl Gołdapska gmina Dubeninki.

## **D.2. Rozwiązania projektowe**

### **D.2.1. Charakterystyka projektowanego rozwiązania**

- długość przyłączy
  - PVC 160mm  $L_1=6m$
- długość sieci kanalizacji sanitarnej
  - doprowadzającej ścieki surowe do biologicznej oczyszczalni ścieków:
    - PVC 160mm  $L_2=1m$
    - PVC 200mm  $L_3=8m$
  - odprowadzającej ścieki oczyszczone do odbiornika:
    - PVC  $\phi$  315mm  $L_4=5,7m$
    - PVC 160mm  $L_5=1m$

**Suma  $L=21,7m$**

Obecnie ścieki z budynku mieszkalnego odprowadzane są do istniejących zbiorników będących w złym stanie technicznym.

Przedmiotem opracowywanej dokumentacji jest wykonanie biologicznej oczyszczalni ścieków wraz z odprowadzeniem ścieku oczyszczonego do odbiornika - rowu melioracyjnego w miejscowości Przerośl Gołdapska.

Istniejące przykanaliki i istniejące zbiorniki ścieków należy odciąć i zlikwidować poprzez demontaż elementów i zasypanie.

Do oczyszczania ścieków bytowych zaprojektowano biologiczną oczyszczalnię ścieków o przepustowości średniej dobowej  $1,0 m^3/d$  i 10RLM. Ciąg technologiczny oczyszczalni składa się z następujących urządzeń: przepływowego osadnika gnilnego o pojemności 2500 l, reaktora biologicznego o pojemności 2500 l, sieci kanałów i studzienek rewizyjnych oraz odbiornika ścieków oczyszczonych-rowu melioracyjnego.

Projektowany układ kanalizacji sanitarnej, lokalizację biologicznej oczyszczalni ścieków i wylotu do odbiornika przedstawiono na projekcie zagospodarowania terenu w skali 1:500.

## **Technologia oczyszczania ścieków**

### **Dopływ ścieków surowych**

Surowe ścieki bytowe dopływają do oczyszczalni przyłączem ks w sposób grawitacyjny.

### **Podczyszczanie beztlenowe w osadniku gnilnym**

W osadniku gnilnym zachodzą wstępne procesy oczyszczania ścieków głównie na drodze mechanicznej. Dzięki deflektorowi na wlocie, dopływające ścieki nie powodują poderwania osadów z dna zbiornika. Cząstki łatwo opadające sedymentują na dno zbiornika zaś tłuszcze i oleje floatują tworząc na powierzchni tzw. kożuch. Na odpływie bloku osadnika gnilnego wbudowany jest filtr szczelinowy, który dodatkowo filtruje ścieki z niesionej zawiesiny. Zatrzymane w osadniku gnilnym zanieczyszczenia organiczne rozkładane są wstępnie na drodze procesów fermentacji beztlenowej.

### **Oczyszczanie tlenowe na złożu biologicznym**

Ścieki podczyszczone w osadniku gnilnym podawane są do komory bioreaktora, odbywa się to dzięki zastosowanym pompom mamutowym, które podają sekwencyjnie, stałą, określoną liczbę podczyszczonych ścieków do komory bioreaktora, która pracuje jako napowietrzane złożo zanurzone. W celu równomiernego wymieszania i napowietrzania ścieków oraz uzyskania

odpowiedniego obciążenia hydraulicznego złoża, zastosowano powietrzne podnośniki cieczy pracujące jako wewnętrzne cyrkulatory bioreaktora. Pozwala to na skuteczne wywołanie procesów biologicznego oczyszczania.

#### **Doczyszczanie tlenowe w komorze osadu czynnego**

Ścieki przepływają do drugiej komory reaktora. W drugiej komorze, ładunek zostaje poddany ostatecznemu napowietrzeniu realizowanemu poprzez membranowe dyfuzory dyskowe. Komora ta pełni także rolę osadnika wtórnego dla obumarłej lub zerwanej błony biologicznej oraz osadu nadmiernego. Gwarantuje to bardzo dokładne natlenienie ładunku dzięki czemu w pełni przebiega proces nityfikacji.

#### **Recyrkulacja części ścieków i osadów do strefy beztlenowej (osadnik gnilny)**

W komorze z osadem czynnym zbiera się powstający osad nadmierny oraz zerwana, martwa błona biologiczna. Aby zapobiec kumulowaniu się powyższych osadów zastosowano pompę mamutową, która sekwencyjnie przepompowuje stałą, określoną ich ilość do osadnika gnilnego. Pozwala to na stabilizację ładunku zanieczyszczeń oraz umożliwia przeprowadzenie procesu pełnej denitryfikacji.

#### **Towarzyszące procesom tlenowym napowietrzanie ścieków**

System napowietrzania oczyszczalni zasilany jest powietrzem z otoczenia. Do wytworzenia sprężonego powietrza używa się zlokalizowanej w zintegrowanej skrzynce sterującej sprężarki membranowej o bardzo niskiej energochłonności. Proces napowietrzania odbywa się w sposób permanentny.

Napowietrzanie pozwala na jednoczesne uzyskanie trzech efektów:

- dostarczenie znajdującym się w bioreaktorze mikroorganizmom niezbędnego im do życia tlenu,
- intensywne mieszanie ścieków z mikroorganizmami,
- przeprowadzenie procesu nityfikacji.

#### **Odpływ ścieków oczyszczonych**

Ostatnim elementem bioreaktora jest końcowy osadnik filtracyjny z filtrem szczelinowym, zabezpieczający przed przedostaniem się unoszonej przez pracujący dyfuzor zawiesiny. Filtrowanie pełni jednocześnie funkcję komory anoksydacyjnej, wspomagającej proces denitryfikacji ładunku zanieczyszczeń.

#### **Sterowanie**

Całym procesem technologicznym steruje specjalna automatyka.

Sterownik uruchamia urządzenia oczyszczalni według ściśle określonego algorytmu pracy czasowej.

Program zapisany jest na stałe w pamięci sterownika, a jego zmiana nie jest możliwa z poziomu obsługi instalatorskiej oraz serwisowej.

Urządzenia oczyszczalni sterowane przez sterownik:

- Dmuchawa główna z bezpośrednim wyjściem na cyrkulator i dyfuzor
- Elektrozawór pompy dozującej ścieki,
- Elektrozawór pompy recyrkulacji wewnętrznej,
- Elektrozawór pompy dozowania koagulantu PK (opcjonalnie).
- Przełączanie układu pracy w okres pracy wakacyjnej

#### **Odbiornik ścieków**

Jako odbiornik ścieku oczyszczonego przewidziano istniejący rów melioracyjny.

Ścieki oczyszczone odprowadzane będą do rowu poprzez projektowany wylot. Końcówkę wylotu kanału dn. 300mm należy zabezpieczyć przed rozmywaniem skarpy umocnieniem z bruku na podsypce cementowo - piaskowej zgodnie z rys. szczegółu. Wylot kanału zaprojektowano jako typową rurę k.s. o średnicy 300mm z dostosowaniem skosu rury do pochylenia skarpy wg części graficznej. Na wylocie zaprojektowano kratę wylotową samoklinującą. Na odcinku od studni S3 do wylotu, rurę odprowadzającą ściek oczyszczony należy poprowadzić w rurze osłonowej dn. 400mm.

Koryto rowu na długości 100m należy pogłębić o 20cm, poszerzyć i umocnić zgodnie z częścią graficzną.

Rów podczyści w sposób naturalny ściek oczyszczony. Rów należy utrzymywać poprzez wykaszanie dna i skarpy 2 razy do roku. Należy odmulać dno w zależności od potrzeb jednak nie rzadziej niż 1 raz na 3 lata. Do czyszczenia rowu melioracyjnego należy przystąpić każdorazowo po stwierdzeniu znacznego zamulenia.

## **D.2.2. Materiały, urządzenia**

### **Przewody**

Sieć kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej wykonać z rur litych PVC Ø 160, 200, 315mm kl. S łączonych na kielichy, uszczelnionych uszczelkami gumowymi.

### **Studzienka k.s. –φ600 z bet. pierścieniem odciąż. i włazem żeliwnym B125**

- klasa obciążeń - B125 – powierzchnie przeznaczone wyłącznie dla pieszych i rowerzystów,
- studzienka niewłazowa o średnicy wew. φ600
- średnice podłączanych rur kanalizacyjnych φ160÷400,
- możliwość wykonywania dodatkowych podłączeń powyżej kinety,
- możliwość stosowania przy bardzo wysokim poziomie wody gruntowej,
- gwarantowana szczelność połączeń elementów studzienki: 0,5bar,
- połączenie studzienek z rurociągiem jest wykonywane na uszczelki gumowe,
- gwarantowana odporność chemiczna uszczelki i elementów składowych (PP) studni.

Przyjęto studnie o konstrukcji składającej się z 3 podstawowych elementów:

- kinety (podstawa studzienki z wyprofilowaną kinetą),
- rur karbowanych stanowiących komin studzienki,
- zwieńczeń (betonowe pierścienie odciążające).

Kinety są wykonane z polipropylenu jako elementy monolityczne z dodatkową dennicą po stronie zewnętrznej oraz dodatkowymi nastawnymi kielichami do podłączenia rur kanalizacyjnych.

Rura karbowana produkowana z polipropylenu w rozmiarze φ600/670. W przypadku konieczności przedłużania długości rury należy zastosować rurę karbowaną z kielichem oraz dodatkowo uszczelkę do rury karbowanej φ600.

Jako zwieńczenia należy zastosować właz żeliwny klasy B125 wsparty na betonowym pierścieniu odciążającym.

### **Wylot**

Typowa rura PVC315mm ułożona w rurze osłonowej dn. 400mm na podsypce cementowo – piaskowej. Wylot zabezpieczony kratą samoklinującą, skos rury dostosować do pochylenia skarpy i umocnić brukiem.

### **Biologiczna oczyszczalnia ścieków**

Zaprojektowana biologiczna oczyszczalnia ścieków jest kompletnym urządzeniem realizującym mechaniczne i tlenowe procesy oczyszczania ścieków bytowo-gospodarczych pochodzących z gospodarstw domowych. Zbiorniki oczyszczalni wykonane są z polietylenu wysokiej gęstości PEHD formowanego metodą wytłaczania z rozdmuchem.

Oczyszczalnia składa się z następujących elementów:

- Osadnika gnilnego o pojemności 2500 l wyposażonego we włazy rewizyjne o średnicy 700mm ze zintegrowanymi nadbudowami,
- Kosza doczyszczającego z filtrem szczelinowym na wylocie z osadnika gnilnego,

- Pomp mamutowych, podających sekwencyjnie stałą, określoną ilość ścieków podczyszczonych z osadników gnilnych do bioreaktorów,
  - Zintegrowanej skrzynki sterującej zawierającej sprężarkę membranową, gniazdo bryzgoszczelne 230V, elektrozawory,
  - Sterownika - uruchamia urządzenia oczyszczalni według ściśle określonego algorytmu pracy czasowej.
  - Bioreaktora o pojemności łącznej 2500 l złoża biologiczne i osad czynny, każda z części bioreaktora wyposażona jest w zintegrowane włazy rewizyjne o średnicy 400 i 700mm
- A - Stref złoża biologicznego, które wypełnione jest kształtkami PP, oraz trzech dyfuzorów rurowych komorze złoża biologicznego,
- B – Strefy osadu czynnego zawierające 2 szt. dyfuzorów talerzowych
- Kosza filtracyjnego z filtrem szczelinowym na wylocie bioreaktora,
  - Pomp mamutowych, recyrkulujących sekwencyjnie stałą, określoną ilość osadu nadmiernego i błony biologicznej do osadników gnilnych.
  - Wentylacja wysoka-Niezależnie od odpowietrzenia pionów wewnętrznej kanalizacji sanitarnej należy wykonać odpowietrzenie elementów systemu oczyszczania ścieków.
  - Wentylacja niska- w celu zapewnienia prawidłowej cyrkulacji powietrza w złożu biologicznym należy zastosować kominiek napowietrzający połączony z króćcem wentylacyjnym przy wylocie ścieków z reaktora oczyszczalni zgodnie z DTR urządzenia.

### **Zasady montażu oczyszczalni**

- Oczyszczalnia powinna być dostępna na potrzeby prac konserwacyjnych i ewentualnego opróżniania.

- Zdjąć ostrożnie warstwę gleby (humus), będzie ona potrzebna do zakończenia prac.

- Wykonać wykop odpowiednich wymiarów, zabezpieczając jego boki przed osuwaniem się (np. przez odpowiednie skarpowanie) zgodnie z przepisami norm. Wymiary wykopu powinny umożliwić umieszczenie w nim oczyszczalni, uniemożliwiając jednocześnie kontakt oczyszczalni ze ścianą wykopu do czasu jego zasypania. Po wykonaniu wykopów i usunięciu nadkładu, dno wykopu należy wyrównać co najmniej do poziomu 0,10 m poniżej przewidywanej rzędnej posadowienia oczyszczalni. Warstwę tę (0,10 m) należy uzupełnić zagęszczonym piaskiem stabilizowanym (piasek stabilizowany = 1 m<sup>3</sup> piasku wymieszanego na sucho z 200 kg cementu).

- **Dla zaprojektowanej biologicznej oczyszczalni ścieków wymagana jest bezwzględnie płyta betonowa. Należy bezwzględnie zainstalować kotwienia zgodnie z instrukcją montażu. Płyta betonowa oraz kotwienia w dalszej części opracowania.**

- Umieścić na płycie betonowej zbiorniki, tak aby były prawidłowo wypoziomowane, uwzględniając kierunek przepływu przez urządzenia (wejście/wyjście).

**Generalną zasadą jest zapewnienie zbiornikom pełnej stabilności statycznej odpornej na ruchy gruntu i działanie wód.**

W przypadku trwałego występowania wód gruntowych lub okresowego podnoszenia się zwierciadła wód gruntowych, należy bezwzględnie zainstalować kotwienia zgodnie z instrukcją montażu producenta.

- Połączenia przewodów doprowadzających ścieki, łączących zbiorniki, połączenia powietrzne ze skrzynką sterującą oraz jakiegokolwiek inne wchodzące w skład instalacji, włącznie z nadbudowami i pokrywami zbiorników **bezwzględnie muszą być wykonane w sposób szczelny.** Brak szczelnego połączenia umożliwi niekontrolowany dopływ do instalacji wód gruntowych lub opadowych, które będą powodem znacznego pogorszenia parametrów ścieków na odpływie z awarią całego systemu włącznie. Podłączenie kanałów oczyszczalni łączących zbiorniki należy wykonać przy użyciu kolanek, rur, węży i opasek wykonanych z materiałów dopuszczonych do instalacji ziemnych.

- Wykonać obsypkę boczną oczyszczalni poprzez symetryczne usypywanie kolejnych warstw przy użyciu stabilizowanego cementem piasku (piasek stabilizowany = 1 m<sup>3</sup> piasku

wymieszanego na sucho z 200 kg cementu) o szerokości minimum 0,20 m wokół zbiornika lub zbiorników.

**Uwaga:** Obsypywanie zbiornika lub zbiorników musi się odbywać równomiernie z napełnianiem oczyszczalni wodą tak, aby wyrównać ciśnienia naporu gruntu i ciśnienia wody, które działają na ściany zbiornika.

- Połączenia przewodów pomiędzy:

- domem a oczyszczalnią (wejście IN, wyjście OUT i wentylacja wysoka VH) należy wykonać z zachowaniem spadku. Podłączenie to wykonuje się dopiero po bocznym obsypaniu instalacji.
- oczyszczalnią a zintegrowaną skrzynką sterowniczą należy wykonać przy użyciu elastycznych rurek powietrznych. Przewody te muszą być układane swobodnie, bez ostrych załamań i w ochronnym peszlu w celu: mechanicznego zabezpieczenia przewodów oraz zabezpieczenia przewodów przed zjawiskiem kondensacji (wykraplania wody).

Każda instalacja oczyszczalni musi być wyposażona w system wentylacji składający się z trzech elementów:

- wentylacji wysokiej podłączonej do zbiornika gnilnego (przy wlocie ścieków surowych),
- wentylacji wysokiej podłączonej do bioreaktora (przy wlocie ścieków podczyszczonych),
- wentylacji niskiej (czerpni powietrza) podłączonej do bioreaktora (przy wylocie ścieków oczyszczonych).

Przewody wentylacyjne powinny być prowadzone osobno dla osadnika gnilnego i bioreaktora rurami o średnicy minimum 110 mm, bez zbędnych załamań (unikać zmian kierunku pod kątem 90°). Koniec pionowego odcinka wentylacji wysokiej musi być wyprowadzony ponad dach budynku i zakończony odpowiednią końcówką wywiewną. Wentylacja niska powinna być wyprowadzona około 50 cm (nie więcej niż 100 cm) ponad grunt i zakończona odpowiednią końcówką wentylacyjną czerpalną. Połączenia przewodów bezwzględnie muszą być wykonane szczelnie na całej ich długości. Nie dopuszcza się zwężania przewodów poniżej 110 mm, ani stosowania zaworów napowietrzających.

- Przykryć zbiorniki gruntem tak, aby włązy kontrolne pozostały dostępne i widoczne.

Należy zwrócić szczególną uwagę na pokrywę zamykającą urządzenia sterujące i dmuchawy, aby jej wyniesienie ponad grunt nie było mniejsze niż 10 cm. W przeciwnym wypadku istnieje zagrożenie zalania urządzeń elektrycznych. Niedopuszczalne jest posadowienie pokryw poniżej poziomu gruntu.

- Końcowym etapem jest wyrównanie terenu budowy oraz ułożenie uprzednio zdjętej i zabezpieczonej warstwy humusowej.

- Urządzenie jest przystosowane do zasilania energią elektryczną AC 230V. Do zasilania należy zastosować odpowiedni kabel energetyczny. **Obowiązkowe jest zastosowanie oddzielnego zabezpieczenia nadprądowego i różnicowo-prądowego, a podłączenie elektryczne musi być wykonane przez osobę uprawnioną.**

- Po podłączeniu wszystkich przewodów hydraulicznych, powietrznych i elektrycznych należy wykonać próby szczelności i poprawności podłączeń elektrycznych zgodnie z obowiązującymi przepisami.

- W urządzeniu nie wolno dokonywać żadnych zmian konstrukcyjnych i technologicznych.

- Zabrania się zasadzania nad zbiornikami roślin z rozbudowanym systemem korzeniowym.

- Zabroniony jest jakikolwiek zrzut wody deszczowej do oczyszczalni.

#### **Procedura uruchomienia oczyszczalni:**

1. Uruchomienie oczyszczalni należy wykonać przez Autoryzowany Serwis zgodnie ze wskazówkami producenta, tylko po napełnieniu oczyszczalni wodą.
2. Prawidłowa praca oczyszczalni rozpoczyna się dopiero po upływie około 1 miesiąca od chwili uruchomienia (pod warunkiem utrzymania prawidłowej temperatury ścieków).

3. Można przyspieszyć pracę oczyszczalni zaszczipiając ją próbką ścieków z innej, istniejącej oczyszczalni. Nie oznacza to jednak, że osad się przyjmie, ze względu na możliwość występowania innego składu ścieków.

Przyspieszyć pracę oczyszczalni można też za pomocą biopreparatów, dodając jedno opakowanie na jeden reaktor w stosunku 2/3 do złoża biologicznego i 1/3 do osadu czynnego. Należy powtórzyć tę czynność po 2 tygodniach.

4. Pobór próbek do badań należy wykonać dopiero po około 4-6 tygodniach w zależności od pory roku. W wyższej temperaturze są to 4 tygodnie, w niższej, nie mniej niż 6 tygodni.

### **Zasady eksploatacji przydomowej oczyszczalni ścieków**

Eksploatacja projektowanej oczyszczalni ścieków nie jest 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 jeden do dwóch lat osadu z osadnika gnilnego przy pomocy taboru asenizacyjnego.
- usuwania raz na rok osadu z II komory reaktora przy pomocy taboru asenizacyjnego
- oczyszczania raz na pięć lat wypełnienia złoża biologicznego poprzez podanie wstecznego strumienia wody przez rurę cyrkulatora;
- sprawdzania co 6 miesięcy stanu sprężarki, filtra powietrza, kłapy przeciw cofkowej, pomp oraz nastaw regulacyjnych;

Uwaga:

W przypadku wykorzystywania osadu ściekowego przyrodniczo należy go uprzednio odwodnić i poddać kompostowaniu i higienizacji. Niezbędne jest także wykonanie odpowiednich badań laboratoryjnych na obecność patogenów. W przeciwnym razie osad musi być wywożony na składowisko odpadów.

Przy ewentualnym używaniu bioaktywatorów należy dokładnie przestrzegać zaleceń producenta takich preparatów.

## **D.2.3. Bilans ilości ścieków i zanieczyszczeń**

### **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 budynku mieszkalnego;
- do obliczenia wydajności oczyszczalni przyjęto średnią równoważną liczbę mieszkańców  $RLM = 10$ ;
- 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  $100 \text{ l/dxM}$ ;

- 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;

Średnio dobową ilość ścieków -  $Q_{d\bar{s}r} = q_{d\bar{s}r} \cdot M = 0,1 \cdot 10 = 1,0 \text{ m}^3/\text{d}$

Średnia godzinowa ilość ścieków -  $Q_{h\bar{s}r} = Q_{d\bar{s}r} / 24 = 1,0 / 24 = 0,04 \text{ m}^3/\text{h}$

Maksymalna dobową ilość ścieków -  $Q_{d\max} = Q_{d\bar{s}r} \cdot N_d = 1,0 \cdot 1,2 = 1,2 \text{ m}^3/\text{d}$

Maksymalną godzinową ilość ścieków -  $Q_{h\max} = Q_{d\bar{s}r} \cdot N_d \cdot N_h / 24 = 1,0 \cdot 1,2 \cdot 1,8 / 24 = 0,09 \text{ m}^3/\text{h}$

### **Bilans ładunków zanieczyszczeń**

Ładunki podstawowych zanieczyszczeń ścieków na dopływie do oczyszczalni przyjęto na podstawie jednostkowych ładunków zanieczyszczeń dla gospodarstw domowych. Wynoszą one:

$$L_{\text{calc}} = RLM \cdot L_j \text{ [g/d]}$$

Tabela. Ładunki podstawowych zanieczyszczeń w ściekach surowych.

<i>Wskaźnik zanieczyszczenia</i>	<i>Ładunek jednostkowy <math>L_j</math></i>	<i>Ładunek całkowity <math>L_{\text{calc}}</math></i>
<i>BZT<sub>5</sub></i>	60 gO <sub>2</sub> /Md	600 gO <sub>2</sub> /d = 0,60 kgO <sub>2</sub> /d
<i>ChZT</i>	120 gO <sub>2</sub> /Md	1200 gO <sub>2</sub> /d = 1,20 kgO <sub>2</sub> /d
<i>Zawiesiny ogólne</i>	70 g/Md	700 g O <sub>2</sub> /d = 0,70 kg/d

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

$$C = \frac{L_{\text{calc}}}{Q_{\text{srd}}} \text{ [g/m}^3\text{]}, \text{ gdzie } Q_{\text{srd}} = Q_{\text{ob}} = 1,0 \text{ m}^3/\text{d}$$

Tabela. Stężenia zanieczyszczeń w ściekach surowych.

<i>Wskaźnik zanieczyszczenia</i>	<i>Ładunek całkowity <math>L_{\text{calc}}</math></i>	<i>Stężenie zanieczyszczenia <math>C</math></i>
<i>BZT<sub>5</sub></i>	600 gO <sub>2</sub> /d = 0,60 kgO <sub>2</sub> /d	60 gO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup> = 0,06 kgO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup>
<i>ChZT</i>	1200 gO <sub>2</sub> /d = 1,20 kgO <sub>2</sub> /d	120 gO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup> = 0,12 kgO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup>
<i>Zawiesiny ogólne</i>	700 g O <sub>2</sub> /d = 0,70 kg/d	70 g/m <sup>3</sup> = 0,07 kg/m <sup>3</sup>

Ze względu na to, że nie wszyscy użytkownicy będą jednocześnie korzystać przez 24h z urządzeń wodnych, przyjmuje się zmniejszenie ładunku o 15%, stąd ładunki zanieczyszczeń będą wynosić:

$$L_{\text{BZT5}} = 0,6 \text{ kgO}_2/\text{d} \times 0,85 = 0,51 \text{ kgO}_2/\text{d}$$

$$L_{\text{ChZT}} = 1,2 \text{ kgO}_2/\text{d} \times 0,85 = 1,02 \text{ kgO}_2/\text{d}$$

$$L_{ZO} = 0,7 \text{ kg/d} \times 0,85 = 0,595 \text{ kg/d}$$

### **Skład ścieków surowych**

Skład ścieków został ustalony na podstawie przepływu nominalnego  $Q_{srd} = Q_{NOM}$  oraz dobowych ładunków zanieczyszczeń:

$$C_{BZT_5} = \frac{L_{BZT_5}}{Q_{NOM}} = \frac{0,51 \text{ kgO}_2/\text{d}}{1,0 \text{ m}^3/\text{d}} = 0,510 \text{ kgO}_2/\text{m}^3 = 510 \text{ gO}_2/\text{m}^3$$

$$C_{ChZT} = \frac{L_{ChZT}}{Q_{NOM}} = \frac{1,02 \text{ kgO}_2/\text{d}}{1,0 \text{ m}^3/\text{d}} = 1,020 \text{ kgO}_2/\text{m}^3 = 1020 \text{ gO}_2/\text{m}^3$$

$$C_{ZO} = \frac{L_{ZO}}{Q_{NOM}} = \frac{0,595 \text{ kg/d}}{1,0 \text{ m}^3/\text{d}} = 0,595 \text{ kg./m}^3 = 595 \text{ g/m}^3$$

Stężenia zanieczyszczeń w ściekach surowych przyjęte 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>	$510 \text{ gO}_2/\text{d} = 0,51 \text{ kgO}_2/\text{d}$	$510 \text{ gO}_2/\text{m}^3 = 0,510 \text{ kgO}_2/\text{m}^3$
<i>ChZT</i>	$1020 \text{ gO}_2/\text{d} = 1,02 \text{ kgO}_2/\text{d}$	$1020 \text{ gO}_2/\text{m}^3 = 1,020 \text{ kgO}_2/\text{m}^3$
<i>Zawiesiny ogólne</i>	$595 \text{ g/d} = 0,595 \text{ kgO}_2/\text{d}$	$595 \text{ g/m}^3 = 0,595 \text{ kg/m}^3$

### **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 16 grudnia 2014 r. 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 1 do niniejszego rozporządzenia dla oczyszczalni o RLM poniżej 2.000 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>	$\text{mg O}_2/\text{l}$	40
<i>Chemiczne zapotrzebowanie tlenu (ChZT)</i>	$\text{mg O}_2/\text{l}$	150
<i>Zawiesiny ogólne</i>	$\text{mg/l}$	50

W poniższej tabeli przedstawiono osiągnięty procent redukcji zanieczyszczeń z eksploatowanych oczyszczalni ścieków systemu dobranego.

Tabela. Osiągany procent redukcji zanieczyszczeń w oczyszczalniach ścieków systemu dobranego.

<i>Wskaźnik zanieczyszczeń</i>	<i>Osiągany procent redukcji zanieczyszczeń w oczyszczalniach ścieków systemu dobranego</i>
<i>BZT<sub>5</sub></i>	97%
<i>ChZT</i>	91%
<i>Zawiesiny ogólne</i>	95%

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

Tabela. Ładunki zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych.

<i>Wskaźnik zanieczyszczeń</i>	<i>Ładunek zanieczyszczeń w ściekach surowych</i>	<i>Ładunek zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych</i>	<i>Ładunek zanieczyszczeń zredukowany</i>
<i>BZT<sub>5</sub></i>	510gO <sub>2</sub> /d	15,3 gO <sub>2</sub> /d	494,7 gO <sub>2</sub> /d
<i>ChZT</i>	1020gO <sub>2</sub> /d	91,8 gO <sub>2</sub> /d	928,2 gO <sub>2</sub> /d
<i>Zawiesiny ogólne</i>	595 g O <sub>2</sub> /d	29,75 g/d	565,25 g/d

Skład odpływających ścieków z oczyszczalni charakteryzował będzie się następującymi stężeniami zanieczyszczeń:

Tabela. Stężenia zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych.

<i>Wskaźnik zanieczyszczenia</i>	<i>Ładunek zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych</i>	<i>Stężenie zanieczyszczeń w ściekach oczyszczonych</i>	<i>Wymagane stężenia ścieków oczyszczonych</i>
<i>BZT<sub>5</sub></i>	15,3 gO <sub>2</sub> /d	15,3 gO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup>	40 gO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup>
<i>ChZT</i>	91,8 gO <sub>2</sub> /d	91,8 gO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup>	150 gO <sub>2</sub> /m <sup>3</sup>
<i>Zawiesiny ogólne</i>	29,75 g/d	29,75 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 1 do Rozporządzenia Ministra Środowiska z dnia 16 grudnia 2014 r. 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 2.000.

### **D.3. Roboty ziemne, kolizje z istniejącym uzbrojeniem**

Dla potrzeb budowy przewodów stosowane są wykopy ciągłe, wąskoprzestrzenne o ścianach pionowych odeskowanych i rozpartych lub ścianach skarpowych bez obudowy

Roboty ziemne należy rozpocząć od głębenia wykopów w najniższym położonym punkcie rurociągu

W przypadku wystąpienia wody gruntowej należy wykop odwodnić. Sposób odwodnienia, ilość prac oraz efekt winien być odnotowany przez kierownika budowy w dzienniku budowy i dzienniku pompowania wody.

1. Dno wykopu powinno być równe, pozbawione kamieni i grud oraz wykonane ze spadkiem podanym w Projekcie
2. Spód wykopu wykonanego ręcznie należy pozostawić na poziomie wyższym od rzędnej projektowanej o ok. 5cm, a w gruntach nawodnionych ok. 20cm. Przy wykopie wykonywanym mechanicznie spód wykopu ustala się na poziomie ok. 20cm wyższym od rodzaju gruntu, a następnie pogłębić ręcznie do właściwej głębokości.

**WYKONUJĄC WYKOPY PRZY POMOCY SPRZETU ZMECHANIZOWANEGO NIE WOLNO DOPUŚCIĆ DO PRZEKROCZENIA PROJEKTOWANEJ GŁĘBOKOŚCI**

3. W trakcie wykonywania robót ziemnych nie wolno dopuścić do rozluźnienia podłoża rodzimego w dnie wykopu. Tolerancja dla rzędnych dna wykopu nie powinna przekraczać +3cm dla gruntów zwięzłych, +5cm dla gruntów wymagających wzmocnienia. Wykop powinien być zabezpieczony barierką o wysokości 1,1 metra oraz oznakowany, w nocy oświetlony i zabezpieczony w taki sposób, aby nie dopuścić do wypadku
4. Głębokość ułożenia sieci ks wg cz. graficznej-profilu podłużnego

Prace wykonywane w pasie ochronnym uzbrojenia podziemnego należy wykonać ręcznie, pod nadzorem właściciela uzbrojenia.

Przed rozpoczęciem realizacji kolektora należy wykonać odkrywkę uzbrojenia przecinającego trasę kolektora.

Skrzyżowania realizowanej sieci ks z uzbrojeniem podziemnym należy wykonać zgodnie z dokumentacją projektową i warunkami podanymi przez właściciela uzbrojenia w pismach uzgadniających, załączonych do dokumentacji projektowej.

### **D.4. Odwodnienie wykopów**

W przypadku występowania wysokiego poziomu wody gruntowej, przewidziano obniżenie poziomu zwierciadła wody gruntowej na czas budowy wodociągu. Odwodnienie wykopów należy wykonać przy pomocy pomp do odwodnień powierzchniowych z dna wykopu lub igłofiltrów.

Zasilenie agregatów pompowych w energię elektryczną odbywać się może z przewoźnego agregatu prądotwórczego. Sposób rozwiązania będzie zależał min. od sprzętu, jakim będzie dysponował wykonawca robót oraz od istniejących w danym momencie warunków technicznych, gruntowych, pogodowych.

Inspektor Nadzoru winien prowadzić dziennik ewentualnych pompowań w trakcie wykonywanych robót.

### **D.5. Warunki wykonania robót**

Roboty budowlano – montażowe należy wykonać zgodnie z dokumentacją, warunkami uzgodnień, wymogami norm i przepisów, w tym:

- PN-B-10736:1999 - Roboty ziemne. Wykopy otwarte dla przewodów wodociągowych i kanalizacyjnych. Warunki techniczne wykonania.
- BN-76/0648-76 - Bitumiczne powłoki na rurach stalowych układanych w ziemi.

- PN-81/B-10700/02 - Instalacje wewnętrzne wodociągowe i kanalizacyjne. Przewody wody zimnej i ciepłej z rur stalowych ocynkowanych.
- Warunki techniczne wykonania i odbioru robót budowlano – montażowych. Tom II. Instalacje sanitarne i przemysłowe.

Wszystkie roboty budowlane winny być prowadzone zgodnie z przepisami techniczno-budowlanymi, obowiązującymi Polskimi Normami oraz zasadami wiedzy technicznej i przepisami BHP i pod nadzorem osoby do tego uprawnionej, przy użyciu wyrobów budowlanych dopuszczonych do obrotu i powszechnego stosowania w budownictwie.

Zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dn. 23.06.2003 r. w sprawie informacji dotyczącej bezpieczeństwa i ochrony zdrowia oraz planu bezpieczeństwa i ochrony zdrowia (DZ.U Nr 120 z 2003 r. poz. 1126)

Przed przystąpieniem do robót ziemnych należy u poszczególnych właścicieli posesji uzyskać informacje o przebiegu uzbrojenia podziemnego (kable, instalacje wod – kan), które mogły być wykonane i nie wniesione na mapach sytuacyjno – wysokościowych.

Roboty ziemne w pobliżu istniejącego uzbrojenia podziemnego należy bezwzględnie wykonać ręcznie, w pobliżu linii energetycznych kablowych bezwzględnie po ich wyłączeniu. Praca koparką w rejonie czynnych linii energetycznych jest zabroniona.

## **D.6.Ochrona konserwatorska**

Na terenie planowanej inwestycji nie występują obiekty budowlane podlegające prawnej ochronie konserwatorskiej wg art. 7ust. 1 ustawy z dnia 23 lipca 2003r. o ochronie zabytków i opiece nad zabytkami (Dz. U. z 2014r. poz. 1446, z późn. zm.).

Zgodnie z w/w ustawą w trakcie prowadzenia robót budowlanych lub ziemnych w przypadku natrafienia na przedmiot, co do którego istnieje przypuszczenie, iż jest on zabytkiem, jest obowiązany: wstrzymać wszelkie roboty mogące uszkodzić lub zniszczyć odkryte przedmioty, zabezpieczyć, przy użyciu dostępnych środków, ten przedmiot i miejsce jego odkrycia, niezwłocznie zawiadomić o tym właściwego WKZ, a jeśli nie jest to możliwe, Wójta Gminy Dubeninki.

Inwestycja nie naruszy wartości kulturowo-zabytkowych i nie wpłynie ujemnie na walory kulturowo-zabytkowe.

## **D.7.Zakres oddziaływania inwestycji**

Obszar oddziaływania zgodnie z art. 20 ust. 1 pkt. 1c i art. 34 ust. 3 pkt. 5 ustawy Prawo Budowlane mieści się w miejscowości Przerośl Gołdapska obręb 15 Przerośl Gołdapska gmina Dubeninki na dz. nr 22/17, 22/18.

## **D.8. Oddziaływanie na środowisko**

Planowane przedsięwzięcie położone jest w m. Kociołki obr. Pluszkiejmy w gminie Dubeninki na ww. wymienionych działkach. Przewidziana do realizacji inwestycja nie należy do rodzaju przedsięwzięć mogących potencjalnie znacząco lub znacząco oddziaływać na środowisko w rozumieniu przepisów Rozporządzenia Rady Ministrów z dnia 9 listopada 2010 r. w sprawie przedsięwzięć mogących znacząco oddziaływać na środowisko (Dz. U. 2016, poz. 71) a tym samym nie wymaga uzyskania decyzji o środowiskowych uwarunkowaniach w oparciu o ustawę z dnia 3 października 2008 r. o udostępnianiu informacji o środowisku i jego ochronie, udziale społeczeństwa w ochronie środowiska oraz o ocenach oddziaływania na środowisko (Dz.U. 2008 nr 199 poz. 1227 z późn. zm.).

Na terenie inwestycji występują obszary chronione:

- Park Krajobrazowy Puszczy Romnickiej -Otulina,
- Obszar Chronionego Krajobrazu Puszczy Romnickiej

Inwestycja nie jest położona na terenach podlegających obszarowej Europejskiej Sieci Ekologicznej Natura 2000.

Inwestycja nie wpłynie ujemnie na środowisko i nie będzie ograniczać funkcji sąsiednich działek oraz nie znajduje się w granicach terenu górniczego.

## **D.9. Uwagi końcowe**

Wszystkie materiały powinny posiadać stosowne aprobaty i certyfikaty zgodności, być zgodne z PN. Przy budowie należy zastosować materiały i urządzenia o parametrach technicznych nie gorszych niż podane w projekcie.

Realizacja oczyszczalni winna odbywać się pod nadzorem autoryzowanego instalatora i być prowadzona według wytycznych technicznych producenta urządzeń. Montaż urządzenia należy powierzyć wykwalifikowanej firmie instalacyjnej posiadającej odpowiednie branżowe uprawnienia budowlane.

W czasie robót będą występować roboty stwarzające zagrożenie bezpieczeństwa i zdrowia ludzi. Przed rozpoczęciem budowy kierownik robót budowlanych jest zobowiązany wykonać lub zapewnić sporządzenie planu bezpieczeństwa i ochrony zdrowia, uwzględniającego specyfikę obiektu budowlanego, warunki prowadzenia robót budowlanych i przepisy BHP.

Roboty budowlane powinny być prowadzone zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dnia 06.02.2003 (dz U. nr 47 poz.401) w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy podczas wykonywania robót budowlanych.

Montaż kanalizacji oraz próby wykonać zgodnie z PN-81/B -10725 i PN-74/B-10733 i „Warunkami technicznymi wykonania i odbioru sieci kanalizacyjnych” oprac. Corti INSTAL

☒ wykonywać zgodnie warunkami j.w. i z normą PN-92/B -10735 Kanalizacja. Przewody kanalizacyjne. Wymagania i badania przy odbiorze. Przed robotami ziemnymi o terminie ich rozpoczęcia należy powiadomić wszystkich użytkowników sieci usytuowanych w pobliżu miejsca realizacji inwestycji. Sieci sanitarne podlegają przed zasypaniem odbiorowi technicznemu i inwentaryzacji geodezyjnej przez odpowiednie służby.

Po zrealizowaniu inwestycji należy wykonać geodezyjną dokumentację powykonawczą.

☐ wszystkie roboty ziemne i montażowe w wykopach prowadzić z zachowaniem przepisów BHP

W trakcie realizacji robót wykonawcę oraz inwestora obowiązują ustalenia i warunki szczegółowe, zawarte w uzgodnieniach.

Całość prac prowadzić zgodnie z „Warunkami wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych. cz. II .Instalacje sanitarne” oraz z wytycznymi montażu producenta.

Opracował:  
mgr inż. Renata Kuczyńska - Szulcbacher

BE/87/02



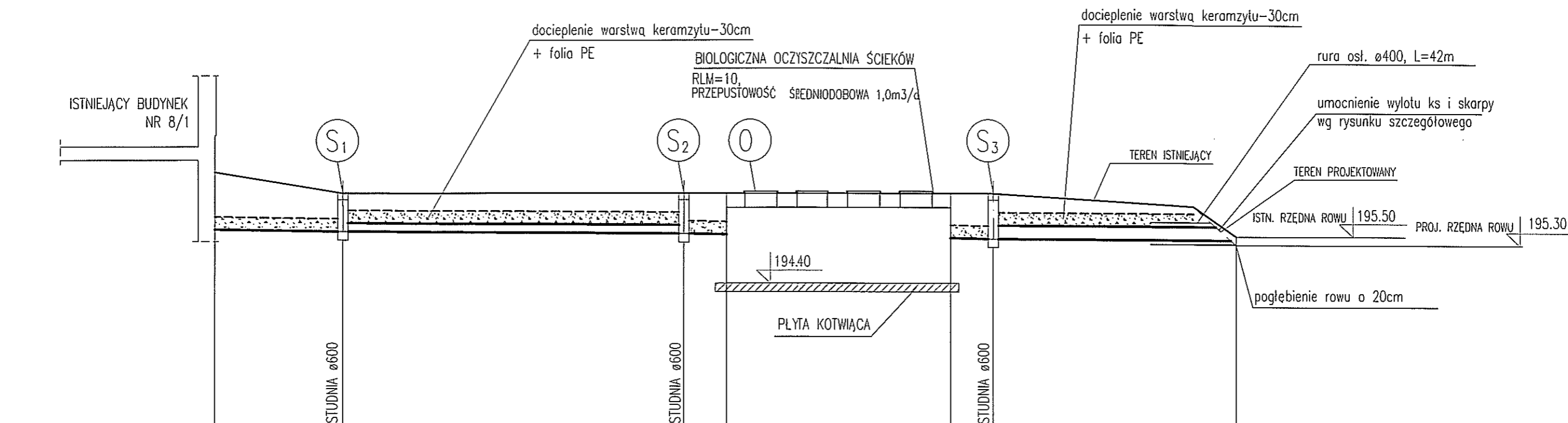
**WYKAZ WŁAŚCICIELI DZIAŁEK  
TERENU INWESTYCJI**

**MIEJSCOWOŚĆ- PRZEROŚL GOŁDAPSKA**

**OBREB- PRZEROŚL GOŁDAPSKA**

Lp.	numery działek	nazwisko i imię właściciela / właścicielki / właścicieli	adres zamieszkania / korespondencyjny
1	2	3	4
1	22/17	(małżeństwo) Jan Józef Bordzio Krystyna Bordzio	Ul. Dworna 23a/28; Przerośl/ Przerośl Gołdapska 8/1, Gmina Dubeninki Ul. Dworna 23a/28; Przerośl/ Przerośl Gołdapska 8/1, Gmina Dubeninki
2	22/18	(małżeństwo) Jerzy Kalinowski Teresa Kalinowska	Przerośl Gołdapska 8/1, Gmina Dubeninki/Osiedle Młodych4/24, 19-500 Gołdap Przerośl Gołdapska 8/1, Gmina Dubeninki/Osiedle Młodych4/24, 19-500 Gołdap

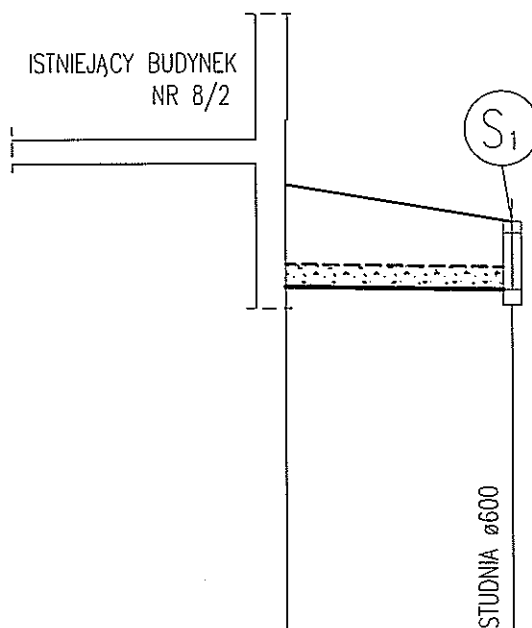




p.p. 190.00m n. p. m.

Rzędna	Terenu proj. [m n.p.m.]	197.00	196.50	196.50	196.50	196.50	196.50	195.30
	Terenu istn. [m n.p.m.]	197.00	196.50	196.50	196.50	196.50	196.50	195.50
	Dna [m n.p.m.]	195.64	195.60	195.56	195.54	195.46	195.44	195.42
Średnice/Spadki [m / %]	i=1,5% PVCø160 SN8		i=0,5% PVCø200 SN8		i=1,5% PVCø160 SN8		i=1,5% PVCø160 SN8    PVCø315 SN8	
Zagłębienie [m]	1.36	0.90	0.94	0.96	1.04	1.06		
Długość / Odległość [m]	3.00	8.00	1.00	5.30	1.00	5.70		

<p>www.pracownia-projektor.pl</p> <p>STANOWISKO INŻYNIERSKIE</p> <p>PRACOWNIA PROJEKTOWA</p> <p>PROJEKTOR</p>	TYTUŁ RYSUNKU	SIĘĆ KANALIZACJI SANIATRNEJ. PROFIL PODŁUŻNY.		SKALA
	NAZWA PRZEDSIĘWZIĘCIA	BIOLOGICZNA OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW		1:100
	ADRES INWESTYCJI NR GEODEZYJNY	W M. PRZEROŚL GOŁDAPSKA GM. DUBENINKI – ZADANIE NR 2		1
	PROJEKT	PROJEKTANT	OPRACOWAŁ	Z
	PROJEKTANT nr uprawnień podpis	mgr inż. REWATA KUCZYŃSKA-SZULCZACHER nr upr. BC/87/02	mgr inż. ANNA MILEWSKA	DATA WRZESIEŃ 2018 r.



p.p. 190.00m n. p. m.

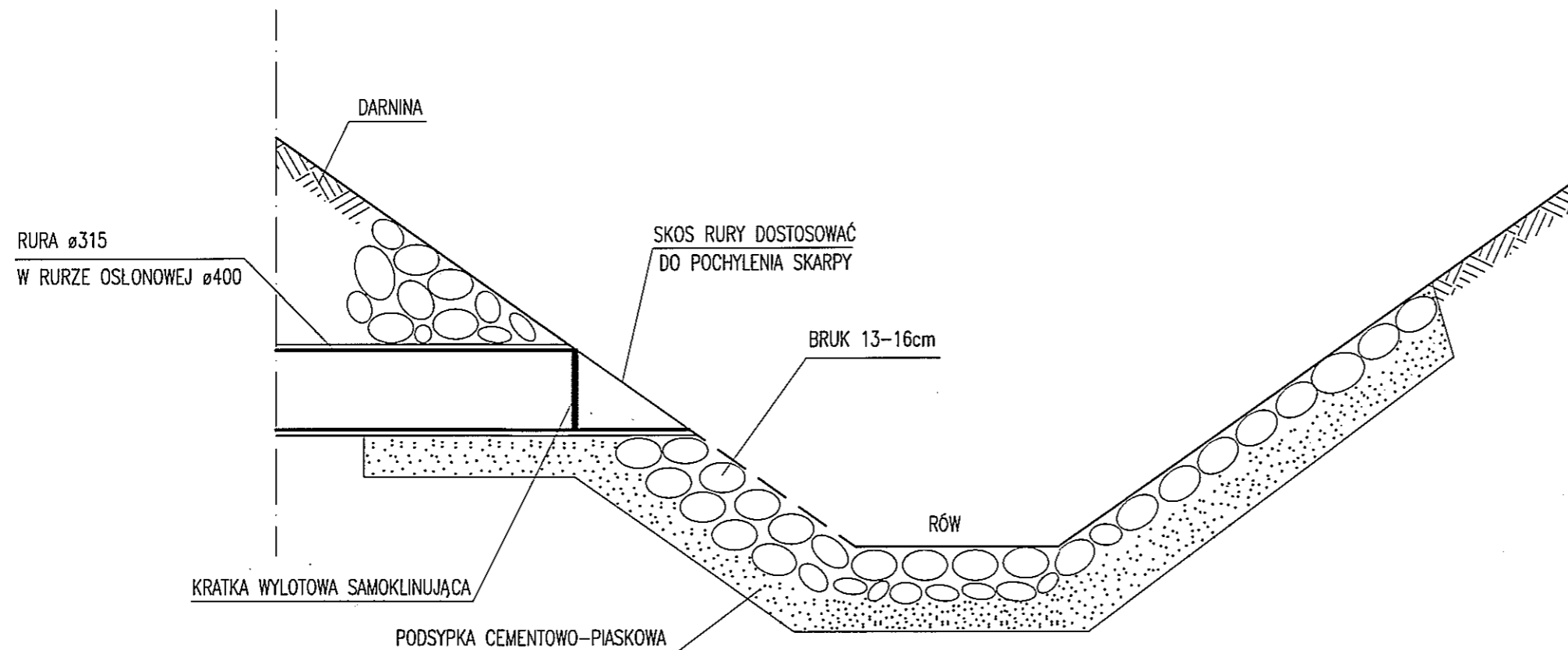
Rzędna	Terenu proj.	[m n.p.m.]	197.00	196.50	
	Terenu istn.	[m n.p.m.]	197.00	196.50	
	Dna	[m n.p.m.]	195.64	195.60	
Średnice/Spadki			<div><div>i=1,5%</div><div>PVCØ160 SN8</div></div>		
Zagłębienie			[m]	1.36	0.90
Długość / Odległość			[m]	3.00	

0.00

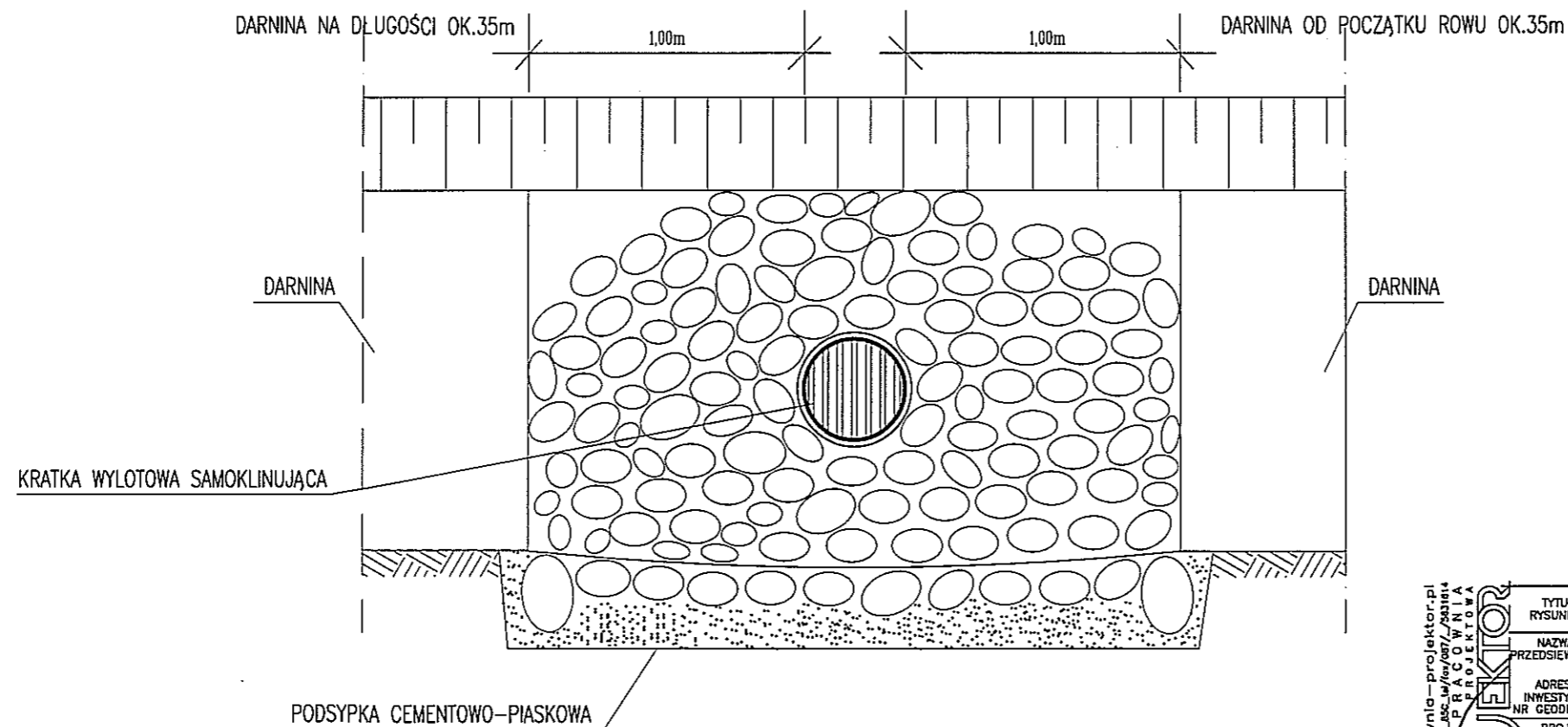
3.00

www.pracownia-projektor.pl SZALOWNICZA 15-114/07/243184 PRACOWNIA PROJEKTOWA <b>PROJEKTOR</b>	TYTUŁ RYSUNKU	SIEĆ KANALIZACJI SANIATRNEJ S1-S12. PROFIL PODŁUŻNY.		SKALA	1:100
	NAZWA PRZEDSIĘWZIĘCIA	BIOLOGICZNA OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW		NR RYSUNKU	2
	ADRES INWESTYCJI NR GEODEZYJNY	W M. PRZEROŚL GOŁDAPSKA GM. DUBENINKI – ZADANIE NR 2			
	PROJEKT	PROJEKTANT	OPRACOWAŁ	DATA	WRZESIEŃ 2016 r.
	PROJEKTANT nr uprawnień podpis	mgr inż. RENATA KUZYŃSKA-STAŁCZAK nr upr. BZ/8/14	mgr inż. ANNA MILEWSKA		
PROJEKT CHRONIONY USTAWĄ O PRAWIE AUTORSKIM					

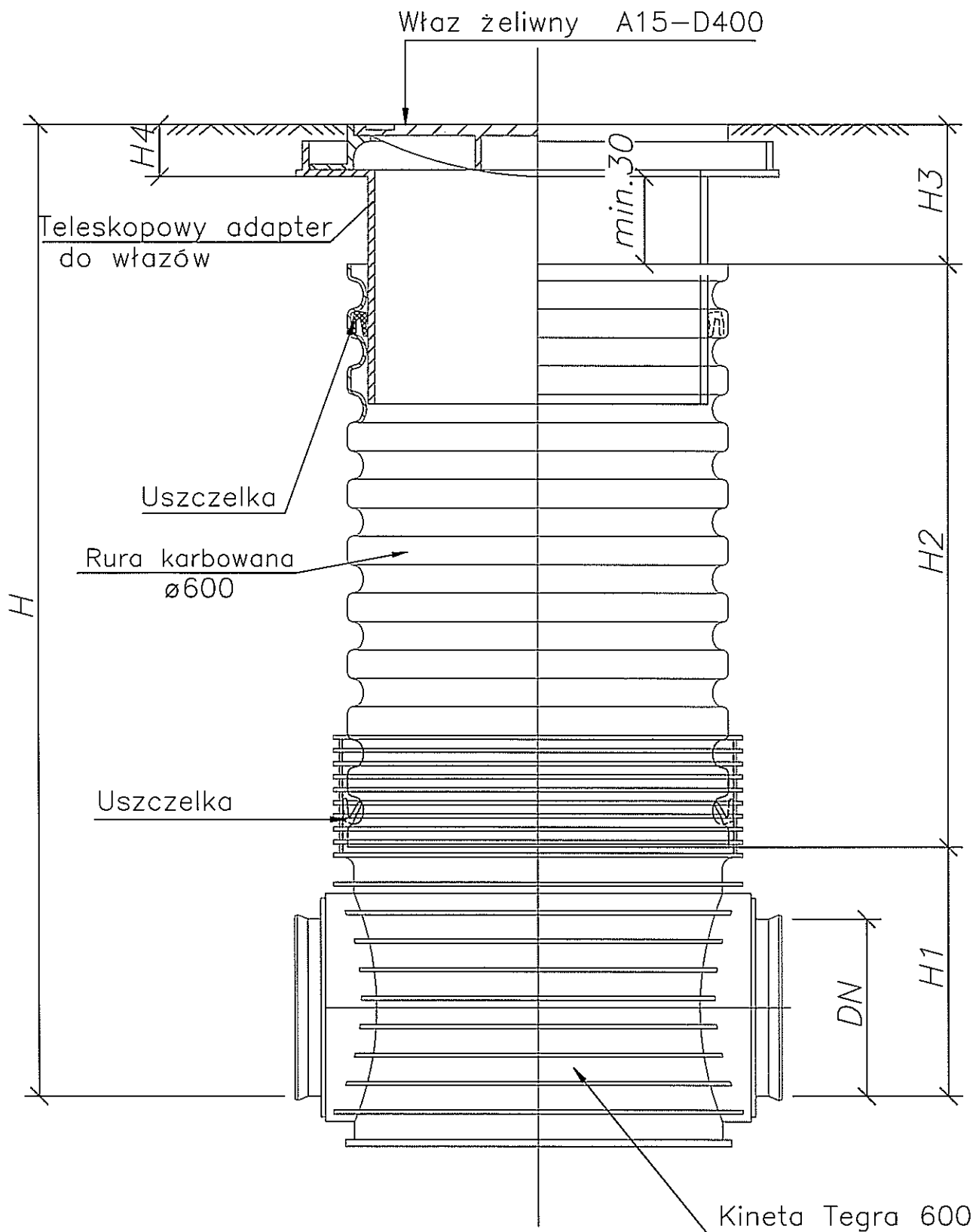
# PRZEKRÓJ POPRZECZNY UMOCNIENIA WYLOTU




## WIDOK OD CZOŁA

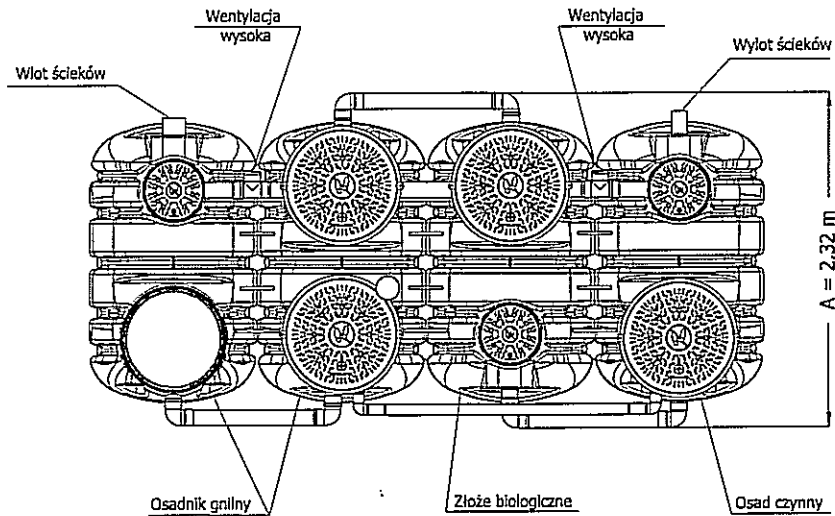


www.pracownia-projektor.pl SMAŁCZEWICZ & WILCZAK PROJEKTOWA	TYTUŁ RYSUNKU	UMOCNIENIE BRUKOWE WYLOTU -SCHEMAT		SKALA
	NAZWA PRZEDSIĘWZIĘCIA	BIOLOGICZNA OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW W M. PRZEROŚL GOŁDAPSKA GM. DUBENINKI - ZADANIE NR 2		B/S
	ADRES INWESTYCJI NR GEODEZYJNY	OBR. PRZEROŚL GOŁDAPSKA DZ. NR 22/17, 22/18		3
	PROJEKTANT mgr inż. RENATA KUCZYŃSKA-SZULCBACHER nr upr. BL/87/02	OPRACOWAŁ mgr inż. ANNA MILEWSKA		Z
	DATA	2016 r.		

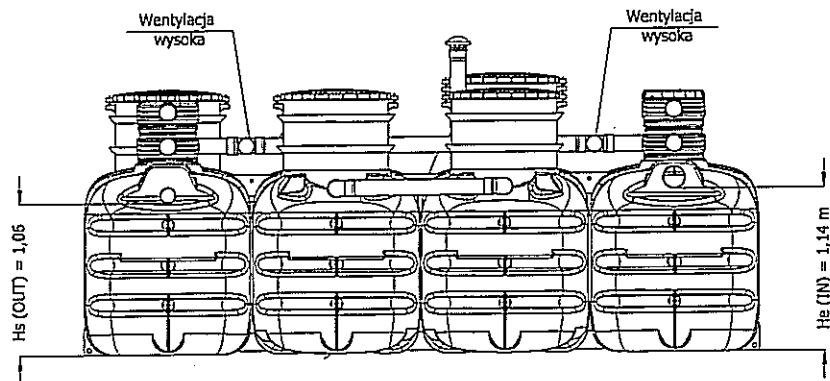


<b>PRACOWNIA PROJEKTOWA</b> 	TYTUŁ RYSUNKU	SZCZEGÓŁ STUDNI K.S. ø600		SKALA
	NAZWA PRZEDSIĘWZIĘCIA	BIOLOGICZNA OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW W M. PRZEROŚL GÓLDAPSKA GM. DUBENINKI – ZADANIE NR 2 OBR. PRZEROŚL GÓLDAPSKA DZ. NR 22/17, 22/18		1:20
	ADRES INWESTYCJI NR GEDEZYJNY	PROJEKTANT	OPRACOWAŁ	NR RYSUNKU 4
	PROJEKT PROJEKTANT nr uprawnień podpis	mgr inż. RENATA KUCZYŃSKA – SZULCZACHER nr upr. BL/87/02	mgr inż. ANNA MILEWSKA	Z DATA WRZESIEŃ 2016 r.

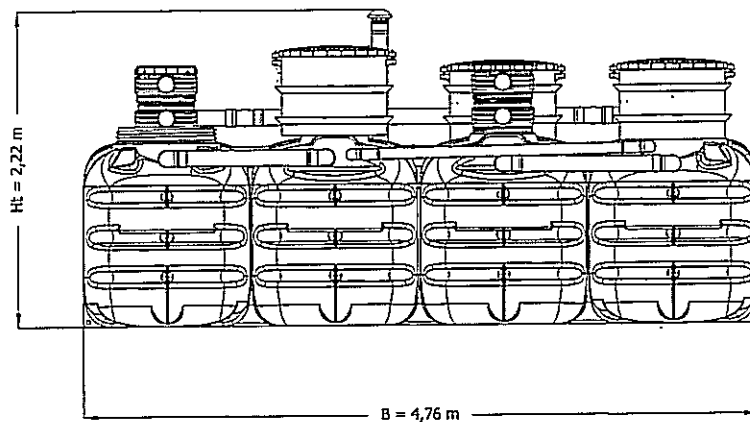
## Widok z góry



## Widok z przodu



## Widok z tyłu



PRACOWNIA  
PROJEKTOWA  
**PROTEKTOR**

TYTUŁ RYSUNKU	SZCZEGÓŁ BIOLOGICZNEJ OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW		SKALA
NAZWA PRZEDSIĘWZIĘCIA	BIOLOGICZNA OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW		b/s
ADRES INWESTYCJI NR GEDEZYJNY	W M. PRZEROŚL GOŁDAPSKA GM. DUBENINKI – ZADANIE NR 2 OBR. PRZEROŚL GOŁDAPSKA DZ. NR 22/17, 22/18		NR RYSUNKU <b>5</b>
PROJEKT	PROJEKTANT	OPRACOWAŁ	<b>Z</b>
PROJEKTANT nr uprawnień podpis	mgr inż. RENATA KŁOZYŃSKA – SZULCBAHER nr upr. BL/87/02	mgr inż. ANNA MILEWSKA	DATA WRZESIEŃ 2016 r.

PROJEKT CHRONIONY USTAWĄ O PRAWIE AUTORSKIM