

PROJEKT BUDOWLANY
PRZYDOMOWA OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW
DLA BUDYNKU MIESZKALNEGO

| | |
|--------------------|---|
| INWESTOR: | Gmina Łęczyca, ul. M. Konopnickiej 14, 99-100 Łęczyca |
| UŻYTKOWNIK: | Wiesław Kondras |
| ADRES INWESTYCJI: | Dąbie 37, 99-100 Łęczyca, dz. nr 103 |
| OBIEKT: | Budynek mieszkalny |
| TEMAT OPRACOWANIA: | Przydomowa biologiczna oczyszczalnia ścieków z odprowadzeniem pompowym ścieków do drenażu rozsączającego w gruncie |
| BRANŻA | sanitarna |
| AUTOR PROJEKTU: | Marek Durma, upr. bud. 38/88, LOD/IS/2226/02 |
| DATA WYKONANIA | kwiecień 2016 r. |

~~PROJEKTOWANIE I NADZÓR
SIECI I INST. WOD. I KAN. I C.O.
Marek Durma
Kutno, ul. Łąkowa 34
upr. bud. nr 38/88~~

Spis Treści

1. Dane ogólne
2. Podstawa opracowania
3. Zakres opracowania
4. Warunki gruntowo-wodne. Charakterystyka gruntu.
5. Opis rozwiązania
6. Opis techniczny przydomowej oczyszczalni ścieków
 - 6.1 Obliczenia
 - 6.2 Charakterystyka ścieków surowych
 - 6.3 Wymagane parametry ścieków oczyszczonych
 - 6.4 Projektowany schemat technologiczny indywidualnej oczyszczalni ścieków
 - 6.5 Zasada działania oczyszczalni ścieków
7. Wskazówki montażowe
 - 7.1 Posadowienie zbiornika w gruntach piaszczystych bez występowania wód gruntowych
 - 7.2 Posadowienie zbiornika w terenach o wysokim poziomie wód gruntowych
 - 7.3 Posadowienie pakietów drenażowych
8. Wnioski i zalecenia
9. Opis planu zagospodarowania terenu
 - 9.1 Przedmiot inwestycji
 - 9.2 Istniejący stan zagospodarowania działki
 - 9.3 Projektowane zagospodarowanie terenu
 - 9.4 Zestawienie powierzchni
 - 9.5 Dane o wpisie do rejestru zabytków
 - 9.6 Wpływ eksploatacji górniczej
 - 9.7 Przewidywane zagrożenie dla środowiska

Spis rysunków

- | | |
|-------------------------------------|-----------------|
| 1. Mapa sytuacyjno – wysokościowa | skala 1:1000 |
| 2. Zagospodarowanie terenu | skala 1:1000 |
| 3. Reaktor biologiczny oczyszczalni | skala 1:25 |
| 4. Przekrój reaktora biologicznego | skala 1:10 |
| 5. Profil przepływu ścieków | skala 1:100/500 |
| 6. Komory rozsączania ścieków | schemat |
| 7. Schemat układu kanalizacji | schemat |
| 8. Posadowienie komory filtracyjnej | schemat |
| 9. Przekrój drenażu rozsączającego | schemat |
| 10. Schemat zasilania przepompowni | schemat |

OPIS TECHNICZNY **do projektu budowlanego biologicznej oczyszczalni ścieków**

1. Dane ogólne

Inwestor: Gmina Łęczyca, ul. M. Konopnickiej 14, 99-100 Łęczyca

Użytkownik: Wiesław Kondras, zam. Dąbie 37, 99-100 Łęczyca

Oczyszczalnia biologiczna ścieków zlokalizowana przy budynku mieszkalnym, położonym w miejscowości : Dąbie 37, dz. nr 103

2. Podstawa opracowania

Podstawę niniejszego opracowania stanowią:

- zlecenie inwestora,
- projekt zagospodarowania terenu w skali 1:1000
- obowiązujące normy i przepisy (PN-92/B-01760, PN-83/B – 1070004, Rozporządzenia 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).
- ustalenia międzybranżowe na etapie prac projektowych.
- rozpoznanie terenu

Podstawę prawną stanowią:

- Ustawa z dnia 18 lipca 2001 r. Prawo Wodne (Dz. U. Nr 115, poz. 1229) wraz z późniejszymi zmianami,
- Rozporządzenie Ministra Środowiska z 18 listopada 2014 r. w sprawie warunków, jakie należy spełnić przy wprowadzaniu ścieków do wód lub ziemi oraz w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego. (Dz. U. Nr 2014, poz. 1800),
- Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 12 kwietnia 2002 r. w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie (Dz. U. Nr 75, poz. 690) wraz z późniejszymi zmianami,
- Ustawa z dnia 7 lipca 1994r. Prawo Budowlane (Dz. U. Nr 156, poz. 1118; Nr 17, poz. 1217) wraz z późniejszymi zmianami,
- Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 14 stycznia 2002 r. w sprawie określenia przeciętnych norm zużycia wody (Dz. U. Nr 8, poz. 70),
- Rozporządzenie Ministra Spraw Wewnętrznych i Administracji z 24 września 1998 r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadawiania obiektów budowlanych. (Dz. U. Nr 126, poz. 839).

3. Zakres opracowania

Przedmiotem niniejszego opracowania jest dobranie typu i wielkości i przepustowości przydomowej biologicznej oczyszczalni ścieków dla potrzeb domu mieszkalnego jednorodzinnego oraz wskazanie sposobu i miejsca odprowadzenia oczyszczonych ścieków do gruntu. Zaprojektowana oczyszczalnia ścieków spełniają wymogi normy PN-EN 12566-3+A2:2013, rozporządzenia Ministra Środowiska z 18 listopada 2014 r. w sprawie warunków, jakie należy spełnić przy wprowadzaniu ścieków do wód lub ziemi oraz w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego. (Dz. U. Nr 2014, poz. 1800).

4. Warunki gruntowo - wodne. Charakterystyka gruntu.

Podłoże : żwiry, pospółki, piaski grube, piaski średnie, gliny, gliny piaszczyste, itp*.
(* niepotrzebne skreślić)

Na podstawie wykonanej odkrywki na działce inwestora oraz przeprowadzonego testu perkolacyjnego w miejscu planowanej inwestycji, grunty klasyfikuje się jako **grunty gliniaste**.

Poziom wody gruntowej znajduje się na głębokości 1,5 m. p.p.t.

Rozpoznanie terenu wykazało, że w odległości 30,0 m (odległość wymagana do wprowadzenia do gruntu ścieków oczyszczanych biologicznie) od miejsca lokalizacji drenażu rozsączającego nie znajduje się żadna studnia czynna, stanowiąca źródło wody pitnej.

5. Opis rozwiązania

Ciąg technologiczny oczyszczalni składa się z następujących urządzeń:

- przykanalika DN 160
- reaktora oczyszczalni biologicznej, zintegrowanego z pompownią ścieków
- studzienki rozdzielczej
- tuneli filtracyjnych (odbiornik ścieków oczyszczonych - ilość uzależniona od rodzaju gruntu i ilości użytkowników oczyszczalni) lub alternatywnie rurociągów z naciętymi sączkami.

6. Opis techniczny przydomowej oczyszczalni ścieków

6.1 Obliczenia

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

Zgodnie z powyższym przyjęto :

- ścieki doptywające do oczyszczalni pochodzą z domu mieszkalnego
- do obliczenia wydajności przyjęto średnią równoważną liczbę mieszkańców **RLM=5**
- zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dnia 14 stycznia 2002r.(Dz.U.Nr 8, poz.70) przyjęto zużycie wody na jednego mieszkańca w ilości 150l/M-d.

a) Średnio-dobowa ilość ścieków – Q_d [m^3/d]

Zakładając całodobowe korzystanie z kanalizacji przez 5 osób oraz przyjmując normę jednostkową ilość ścieków $0,15 m^3/(M \cdot d)$ otrzymamy:

$$Q_d = 5 \cdot 0,15 = \mathbf{0,75 m^3/d}$$

b) Minimalna liczba tuneli filtracyjnych – N_p [szt.]

Ścieki będą rozprowadzane w gruncie pod tunelami rozsączającymi o wymiarach (wys. x szer. x dł.) 0,30 x 0,60 x (8 m x 5 (użytkowników))

Długość ciągu drenarskiego wynosi w zależności od rodzaju gruntu:

- dobrze przepuszczalnych, dopuszczalna minimalna długość ciągu drenarskiego w przeliczeniu na 1RLM ($0,15 \text{ m}^3/(\text{M}\cdot\text{d})$) wynosi 6,0 m.
- średnio przepuszczalnych, dopuszczalna minimalna długość ciągu drenarskiego w przeliczeniu na 1RLM ($0,15 \text{ m}^3/(\text{M}\cdot\text{d})$) wynosi 8,0 m.

Dla 6 osób całkowita długość ciągów rozsączających L_c wyniesie:

$$L_c = 5 \text{ RLM} \times 8,0\text{m} = \mathbf{40,0 \text{ m}}$$

Określoną powyżej liczbę drenażu należy traktować jako minimalną. W przypadku trudnych warunków gruntowych należy zwiększyć ilość drenażu na 1 RLM.

$$L_c = 5 \text{ RLM} \times 1 \text{ m} = 5 \text{ m}$$

Aby zapewnić gwarantowany skład oczyszczonych ścieków w ciągu technologicznym oczyszczalni dobrano reaktor biologiczny z osadnikiem wstępnym o pojemności $V_{os}=1,5 \text{ m}^3$ oraz przepustowości $0,75 \text{ m}^3/\text{d}$.

W celu doprowadzenia oczyszczonych ścieków do pakietów drenażowych umieszczonych w nasypie zastosowano pompę pływakową, umieszczoną w reaktorze biologicznym.

W przypadku dużej odległości tłoczenia ścieków do drenażu (tj. powyżej 50mb) należy zastosować pompy o większej wydajności.

6.2 Charakterystyka ścieków surowych

Ścieki odprowadzane z budynku to typowe ścieki komunalne, dla których przewidywane stężenia zanieczyszczeń zamieszczone są w poniższej tabeli.

| Parametry ścieków | Wartości | Wartości średnie |
|---|-----------|------------------|
| BZT ₅ [$\text{g}_{\text{O}_2}/\text{m}^3$] | 200 – 300 | 250 |
| ChZT _{Cr} [$\text{g}_{\text{O}_2}/\text{m}^3$] | 450 - 550 | 500 |
| Zawiesiny ogólne [g/m^3] | 300 – 400 | 350 |
| Azot ogólny [$\text{g}_\text{N}/\text{m}^3$] | 67 – 80 | 73,5 |
| Fosfor ogólny [$\text{g}_\text{P}/\text{m}^3$] | 13 – 20 | 16,5 |

6.3 Wymagane parametry ścieków oczyszczonych

Przy prawidłowo poprowadzonym rozruchu oczyszczalni oraz prawidłowej jej eksploatacji w oczyszczalni osiągnięta zostanie wymagana redukcja zanieczyszczeń i uzyskanie parametrów ścieków oczyszczonych zgodnych z Rozporządzeniem Ministra Środowiska z 18 listopada 2014 r. w sprawie warunków jakie należy spełnić przy wprowadzaniu ścieków do wód lub ziemi oraz w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego. (Dz. U. 2014, poz. 1800). Ścieki odprowadzane do gruntu powinny spełniać parametry z załącznika nr 2 do niniejszego rozporządzenia.

Załącznik nr 2

Najwyższe dopuszczalne wartości wskaźników zanieczyszczeń albo minimalny procent redukcji zanieczyszczeń dla ścieków bytowych lub komunalnych wprowadzanych do wód lub do ziemi

| Lp. | Nazwa wskaźnika | Jednostka | Najwyższe dopuszczalne wartości wskaźników zanieczyszczeń albo minimalny procent redukcji zanieczyszczeń dla ścieków bytowych lub komunalnych wprowadzanych do wód lub do ziemi : | | | | |
|-----|---|---|---|-----------------------|---|---------------------|---------------------|
| | | | dla RLM oczyszczalni ścieków | | | | |
| | | | poniżej 2000 | od 2000 do 9999 | od 10000 do 14999 | od 15000 do 99999 | 100000 i powyżej |
| 1 | Pięciodobowe biochemiczne zapotrzebowanie tlenu (BZT ₅ przy 20°C), oznaczanie z dodatkiem inhibitora nityfikacji | mgO ₂ /l min.% redukcji | 40 - | 25 albo 70-90 | 25 albo 70-90 | 15 albo 90 | 15 albo 90 |
| 2 | Chemiczne zapotrzebowanie tlenu (ChZT _{Cr}) oznaczane metodą dwuchromianową | mgO ₂ /l min.% redukcji | 150 - | 125 albo 75 | 125 albo 75 | 125 albo 75 | 125 albo 75 |
| 3 | Zawiesiny ogólne | mgO ₂ /l min.% redukcji | 50 - | 35 albo 90 | 35 albo 90 | 35 albo 90 | 35 albo 90 |
| 4 | Azot ogólny (suma azotu Kjeldahla (N _{Norg} +N _{NH4}), azotu azotynowego i azotu azotanowego | mgO ₂ /l min.% redukcji | 30 ⁴⁾ - | 15 ⁴⁾ - | 15 ^{4),6)} 15 ^{4),7)} albo 35 ^{5),6)} 70-80 ^{5),7)} | 15 albo 70-80 | 10 albo 70-80 |
| 5 | Fosfor ogólny | mgO ₂ /l min.% redukcji | 5 ⁴⁾ - | 2 ⁴⁾ - | 2 ^{4),6)} 2 ^{4),7)} albo 40 ^{5),6)} 80 ^{5),7)} | 2 albo 80 | 1 albo 80 |

6.4 Projektowany schemat technologiczny indywidualnej oczyszczalni ścieków

W celu biologicznego oczyszczania ścieków przewiduje się zastosowanie reaktora biologicznego działającego w technologii SBR z zintegrowaną pompownią ścieków w reaktorze. Technologia oczyszczania ścieków realizowana jest w oparciu o porcjową metodę osadu czynnego. Brak grawitacyjnego przepływu przez oczyszczalnię, dawkowanie ścieków do komory biologicznej oraz podział procesu na fazy jak i cykle, przyczynia się do zwiększenia stopnia efektywności układu. Umożliwia również uzyskanie znacznie lepszego poziomu retencji (np. w stosunku do przepływu grawitacyjnego). Zapewnia to lepsze buforowanie chwilowych zwiększeń dopływu ścieków surowych jak i jego nierównomierności w skali dobowej.

Reaktor biologiczna jest elementem zintegrowanym, w którego skład wchodzi następujące elementy:

a) Komora retencyjna, która stanowi główny element zbierający zanieczyszczenia i osady. Jest to pierwszy element oczyszczalni, do którego wpływają zanieczyszczenia płynące z budynku. Podłączona jest do niej również recyrkulacja osadu z komory biologicznej. W komorze został dodatkowo zamontowany deflektor chroniący dalszą część oczyszczalni przed zanieczyszczeniami sedymentującymi jak i flotującymi.

b) Komora biologiczna (w zależności od wariantu może być wyposażona w złożę biologiczne – stałe), która umożliwia zajście różnych procesów tj.: natleniania, sedymentacji, dekantacji, itp. Kolejno po sobie występujące cykle realizowane są w całości w ciągu jednej fazy. Ilość cykli przypadających na fazę oraz czas ich trwania zależy od wielkości systemu oraz charakterystyki dopływu ścieków surowych. Podczas cyklu następują kolejno po sobie fazy:

- podanie dawki
- napowietrzanie i nityfikacja
- klarowanie i denityfikacja
- dekantacja (podanie na odpływ).

Sterowanie pracą oczyszczalni odbywa się poprzez sterownik cyfrowy z wyświetlaczem LCD, umieszczony w pojemniku technicznym. Sterownik wyposażony jest w szereg funkcji, umożliwiających dostosowanie ich do potrzeb klienta, np. wybór trybu pracy (z poziomu podstawowego), trybu urlopowego, licznik MTG, autostart, podtrzymanie ustawień przy braku zasilania itp.

UWAGI DODATKOWE

Użytkownicy biologicznej oczyszczalni ścieków nie powinni stosować silnych środków chemicznych (przede wszystkim bakteriobójczych, np. do czyszczenia muszli klozetowych, wybielaczy, które zawierają w składzie chlor i innych środków bakteriobójczych). Stosowane zaś środki chemiczne powinny być biodegradowalne.

Proces wytworzenia się odpowiedniego osadu czynnego (w prawidłowo działającej i dobranej oczyszczalni) w zależności od charakterystyki dopływu może wynosić od 1 do 4 miesięcy.

Instalacja kanalizacyjna musi być odpowietrzona poprzez pion kanalizacyjny (wentylacja grawitacyjna wysoka) wyprowadzany ponad dach (min. 0,6 m powyżej górnej krawędzi okien i drzwi zewnętrznych). Nie należy redukować jej średnicy poniżej 110mm.

6.5 Zasada działania oczyszczalni ścieków

Ścieki dopływają do reaktora biologicznego, gdzie w pierwszej komorze - retencyjnej następuje ich rozdział na części stałe i płynne. Zanieczyszczenia stałe opadają na dno tworząc osad, który ulega powolnemu rozkładowi. Tłuszcze oraz gazy wynoszone na powierzchnię tworzą kożuch. Wstępnie oczyszczony ściek „szara woda” zostaje okresowo podawany dawkami (porcjami) do komory biologicznej. Wskutek intensywnego napowietrzania oraz następującym kolejno cyklu osadzania i klarowania możliwe jest odpompowanie ścieków oczyszczonych z komory pod koniec fazy.

Oczyszczone ścieki odprowadzane będą w sposób grawitacyjny do tuneli filtracyjnych, umieszczonych w gruncie.

7. Wskazówki montażowe

7.1 Posadowienie zbiornika w gruntach piaszczystych bez występowania wód gruntowych

Przed przystąpieniem do posadowienia należy sprawdzić, czy zbiornik nie jest uszkodzony. Wykonać wykop tak, aby pomiędzy zbiornikiem, a ścianami wykopu pozostała wolna 0,5 m. przestrzeń (w celu obsypania i zagęszczenia obsypką piaskowo-cementową).

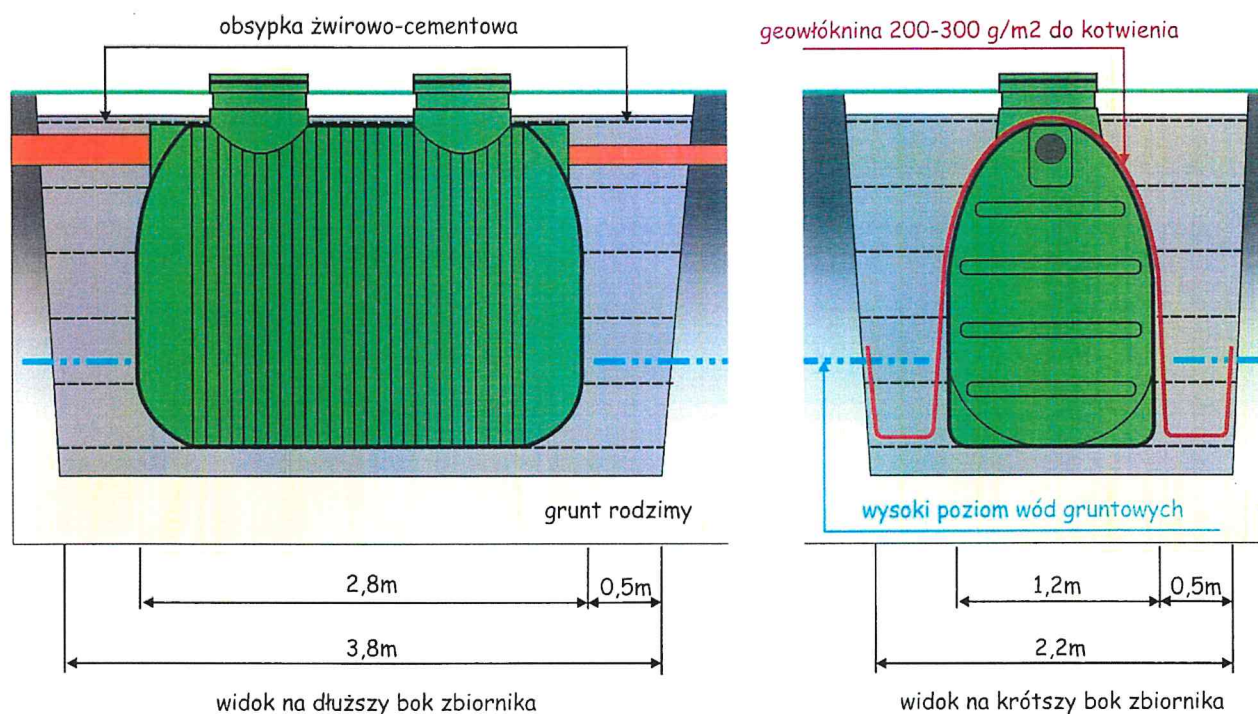
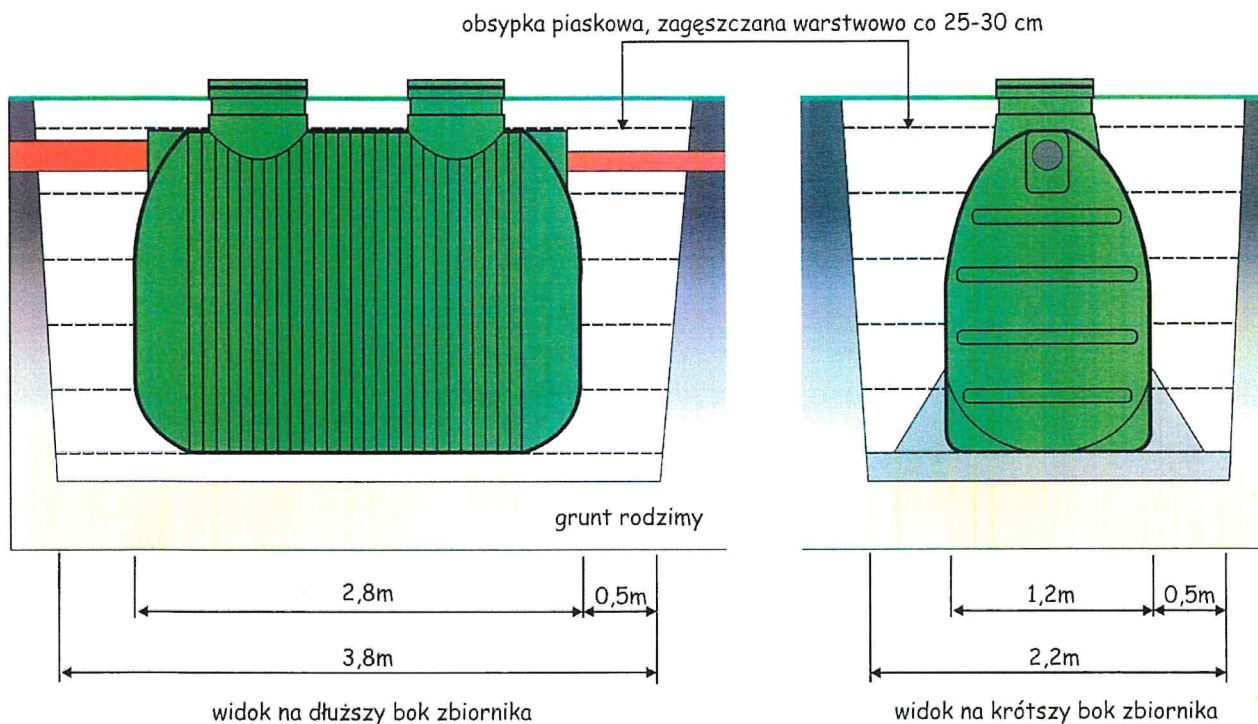
Zbiornik montować na 10 cm podsypce piaskowo - cementowej (zagęszczonej i wypoziomowanej). Następnie wypoziomować i lekko obsypać go piaskiem w celu ustabilizowania zbiornika. W trakcie montażu zbiornik zalewać wodą w taki sposób, aby poziom wody wlewanej do zbiornika był wyższy od poziomu obsypki.

Zbiornik należy obsypywać warstwami o grubości 30 cm. Warstwy należy zagęścić (polać wodą lub ubić). W przypadku posadowienia zbiornika w przejeździe należy wykonać odpowiednią płytę żelbetową – odciążającą oraz zastosować włązy żeliwne. W przypadku posadowienia dwóch lub więcej zbiorników należy pamiętać, że odległość między nimi nie może być mniejsza niż 1 m.

7.2 Posadowienie zbiornika w terenach o wysokim poziomie wód gruntowych (lub w przypadku okresowego ich występowania np. na wiosnę, po dużych opadach itp.) oraz w terenach gliniastych i ilastych

W przypadku występowania wód gruntowych, terenów ilastych lub gliniastych w miejscu posadowienia zbiornika, należy wykonać opaskę betonową w następujący sposób. Przygotować mieszankę cementu C350 ze żwirem o frakcji 1-3mm, w stosunku ilościowym 1:3. Przygotowaną mieszankę wysypać na dno wykopu i równo zagęścić oraz wypoziomować. Wstawić reaktor do wykopu i przyłączyć do wystających króćców rury wlotowej i wylotowej oraz rozpocząć wlewanie wody do zbiornika. Następnie dosypać mieszankę do 1/4 wysokości zbiornika i zastosować co najmniej dwa pasy geowłókniny po bokach wykopu przełożonych przez górną płaszczyznę zbiornika (tak jak na rysunku). Dosypywać mieszankę warstwami z zagęszczaniem, każdej z nich. Po przekroczeniu górnej płaszczyzny zbiornika, należy kontynuować obsypywanie warstwami obsypki cementowo-piaskowej do wysokości 10 cm ponad korpus zbiornika.

Jeżeli występuje wysoki poziom wód gruntowych należy na czas montażu obniżyć ich poziom przynajmniej o 40 cm poniżej dna wykopu. W trakcie montażu zbiornik zalewamy wodą w taki sposób, aby poziom wody wlewanej do zbiornika był wyższy od poziomu obsypki.



7.3 Posadowienie pakietów drenażowych

Oczyszczone ścieki będą grawitacyjnie przepływały do studzienki rozdzielczej, a następnie równomiernie zostaną rozprowadzone w ciągach rozsączających. W miejscu ułożenia pakietów należy wykonać:

- dla układu w postaci dwóch ciągów - dwa wykopy o maks. dł. 12,0m, szer. 0,5m i głębokości ok. 0,9-1,2m (zależnie od ukształtowania terenu) każdy.

- dla układu w postaci trzech ciągów - trzy wykopu o maks. dł. 8,0m, szer. 0,5m i głębokości ok. 0,9-1,2m (zależnie od ukształtowania terenu) każdy.

W tak przygotowaną odkrywkę należy ułożyć 50 cm podsypkę z kamieni oraz tunele rozsączające, w taki sposób, aby nachylenie podłoża przeznaczonego do ułożenia rur drenażowych wynosiło 1,0%. Spowoduje to równomierne wsiąkanie oczyszczonych ścieków w nieckach drenarskich. Na wierzchniej stronie tuneli, w wyciętych zagłębieniach, układamy centralnie rurę drenażową (nacięciami do dołu). Ciągi drenażowe łączymy w studziencie rozdzielczej. Na końcu drenażu umieścić należy kominek wentylacyjny. Przed zasypaniem wykopu całość od góry i po bokach pakietów przykryć geowłókniną. Od góry i po bokach pakietów wykonać obsypkę z piasku płukanego (grubość warstwy 10 cm). Następnie wyrównać teren gruntem rodzimym lub piaskiem.

8. Linia kablowa nn.

Zasilanie pompy przepompowni ścieków wykonać jako niezależny 1 fazowy obwód z tablicy głównej TG budynku do skrzynki sterowniczo-sygnalizacyjnej zlokalizowanej na ścianie budynku lub przy studziencie pompowej. Zasilanie należy wykonać z instalacji za licznikowej obiektu. Zasilanie wykonać przewodem YKY 3x2,5mm². Jeżeli obiekt nie posiada w tablicy głównej budynku TG punktu ochronnego PE należy go wykonać dla zasilania skrzynki z uwzględnieniem istniejącego układu sieci TN-C lub TT. Kabel należy ułożyć na głębokości 0,7 m, na warstwie piasku grubości 10 cm. Ułożony kabel należy zasypać warstwą piasku o grubości 10 cm, następnie warstwą rodzinnego gruntu o grubości 15 cm, przykrywając to folią z tworzywa sztucznego PCV o grubości co najmniej 0,5mm szerokości 0,4 m. Kabel układać linią falistą. Wejście do złącza pomiarowego oraz skrzynki sterowniczej ułożyć w rurach stalowych ϕ 50 mm. Przy złączu i rozdzielni zostawić zapasy kabla po 2 m.

Przy skrzyżowaniu z drogami i innymi mediami znajdującymi się na trasie projektowanego kabla, kabel należy ułożyć w rurach osłonowych. Jako zabezpieczenie główne przewidywany jest wyłącznik nadprądowy z modułem różnicowoprądowym typu P312.C16 dla pompy 1-fazowej. Zabezpieczenie należy zainstalować w obudowie przy tablicy głównej.

8.1. Szafka sterownicza przepompowni.

Szafka sterownicza przepompowni jest dostarczona z przepompownią ścieków. Szafkę ustawić na typowym fundamencie prefabrykowanym z tworzywa. Szafki winny być zamykane na klucz. Do szafki sterowniczej należy wprowadzić i podłączyć urządzenia wykonawcze: pompy i sprężarkę. Montaż mogą przeprowadzić wykwalifikowane osoby posiadające odpowiednie uprawnienia SEP na stanowisku eksploatacji.

8.2. Ochrona od porażień prądem elektrycznym i ochrona przepięciowa.

Jako system ochrony przed porażeniem prądem elektrycznym przyjęto szybkie wyłączenie w układzie sieci zasilającej nn TN-C i instalacji odbiorczej TN-S. W dobudowanej części tablicy TG budynku rozdzielić przewód PEN na N i PE. Uziemić przewód PEN do osiągnięcia wartości rezystancji $R \leq 10\Omega$. Realizację szybkiego wyłączenia zapewniają wyłączniki nadprądowe z modułem różnicowoprądowym o działaniu bezpośrednim i czułości $\Delta I = 30$ mA. W tablicy umieścić ochronniki przepięciowe klasy BC, które wraz z punktem PE należy uziemić.

8. Wnioski i zalecenia

- a) Komorę retencyjną i komorę biologiczną należy :
 - opróżniać z nagromadzonych osadów 2 razy w roku, w przeciwnym razie zmniejsza się jej retencja, co wpływa ujemnie na stopień ich oczyszczania,
 - po opróżnieniu zalać natychmiast komorę wodą, aż do zaobserwowania odpływania cieczy z odpływu oczyszczalni.
- b) Instalacja kanalizacyjna musi być odpowietrzona poprzez pion kanalizacyjny (wentylacja grawitacyjna wysoka) wyprowadzany ponad dach (min. 0,6 m powyżej okien). Nie należy redukować jej średnicy poniżej 110 mm.
- c) Odpływy ścieków z urządzeń sanitarnych w budynku powinny być zasyfonowane.
- d) Zaleca się stosować do prania i mycia detergenty ulegające biodegradacji.
- e) Zalecane jest stosowanie biopreparatów (wg. instrukcji producenta).
- f) W rejonie oczyszczalni nie należy sadzić drzew i krzewów o długich i głębokich systemach korzeniowych.
- g) W przypadku , gdy zapowiadane są mrozy poniżej -10°C należy docieplić pokrywy wszystkich elementów oczyszczalni (reaktora, przepompowni, studzienki drenażowej, studzienki kanalizacyjno-rewizyjnej) odpowiednią warstwą izolacyjną np. słomy bądź kory. Należy również częściej kontrolować pracę pompy w przepompowni (o ile taka jest w systemie).
- h) Jeżeli przyłącze kanalizacyjne z budynku jest na poziomie $\leq 0,5$ m p.p.t. należy zastosować odpowiednią warstwę obsypki izolacyjnej nad górną powierzchnią rury.
- i) W sytuacji planowania położenia kostki brukowej nad przykanalikiem, konieczne jest zastosowanie rewizji oraz zastosowanie mieszanki piaskowo-cementowej.
- j) Montaż oczyszczalni należy przeprowadzić zgodnie z instrukcją podaną przez producenta.

9. Opis planu zagospodarowania terenu oraz oddziaływania obiektu

9.1 Przedmiot inwestycji

Przedmiot inwestycji stanowi biologiczna przydomowa oczyszczalnia ścieków . Elementami składowymi instalacji są: reaktor biologiczny, studzienka rozdzielcza, tunele filtracyjne, przykanalik wykonany z rury PVC160.

9.2 Istniejący stan zagospodarowania działki

Obecnie na działce znajduje się : budynek mieszkalny - źródło ścieków sanitarnych

9.3 Projektowane zagospodarowanie działki

Projektuje się ciąg technologiczny złożony z przykanalika wykonanego z rury PVC160, oczyszczalni biologicznej składającej się z reaktora biologicznego, studzienki rozdzielczej (śred. min. 0,350 m, tuneli rozsączających, o łącznej długości **40,0** mb umieszczonych w gruncie.

9.4 Zestawienie powierzchni

Instalacja zajmuje około **46** m² terenu.

9.5 Dane o wpisie do rejestru zabytków

Działka, ani teren, na którym planowana jest inwestycja, nie jest wpisany do rejestru zabytków.

9.6 Wpływ eksploatacji górniczej

Teren planowanej inwestycji nie znajduje się w strefach wpływu eksploatacji górniczej.

9.7 Przewidywane zagrożenie dla środowiska

Nie przewiduje się zagrożenia dla środowiska dla planowanej inwestycji. Projektowany układ oczyszczania, pozwala uzyskać ścieki o jakości wymaganej do wprowadzania ich do gruntu, zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Środowiska z 18 listopada 2014 r. w sprawie warunków jakie należy spełnić przy wprowadzaniu ścieków do wód lub ziemi oraz w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego. (Dz. U. 2014, poz. 1800).

Opracował:

PROJEKTOWANIE I NADZÓR
SIECI I INST. WOD. S.A. S.C.
Marek Dębina
Kutno, ul. Łąkowa 34
upr. bud. nr 38/88

O Ś W I A D C Z E N I E

Oświadczam, iż niniejszy projekt przydomowej oczyszczalni ścieków dla budynku mieszkalnego w miejsc. Dąbie 37, na działce nr ewid. 103, gm. Łęczycza, został wykonany zgodnie z:

Ustawą z dnia 7 lipca 1994 roku – Prawo Budowlane (DZ.U. z 2003 r. Nr 207 poz. 2016 oraz DZ.U. z 2004 r. Nr 93 poz.888),
a w szczególności z:

Rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dnia 12 kwietnia 2002 r. w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać budynki techniczne i ich usytuowanie (DZ.U.Nr 75, poz. 690) ze zmianami w rozporządzeniu z dnia 7 kwietnia 2004 r.

Rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dnia 3 lipca 2003 roku w sprawie szczegółowego zakresu i formy projektu budowlanego (DZ.U.2003 r. Nr 120 poz.1133),

niezbędną wiedzą techniczną i znajomością sztuki budowlanej, oraz że został wydany w stanie kompletnym z punktu widzenia celu, któremu ma służyć.

Projektant

PROJEKTOWANIE I NADZÓR
SIECI I INST. WOD. KAN. I C.O.
Marek Dujma
Kutno, ul. Łąkowa 34
upr. bud. nr 38/88

Dąbie, 15.04.2016.

PROTOKÓŁ

Z PRZEPROWADZENIA TESTU PERKOLACYJNEGO

Dla zadania pod nazwą:

Budowa przydomowej oczyszczalni ścieków w miejscowości Dąbie 37, dz. nr 103

Lokalizacja testu : dz. nr ewid. 103 w miejscowości Dąbie 37, gm. Łęczyca

1. Obecni:

Wiesław Kondras - użytkownik oczyszczalni ścieków

Marek Durma - projektant oczyszczalni ścieków

2. Opis procedury przeprowadzenia testu:

Wykonano wykop do głębokości 0,7m to jest na jakiej będzie się znajdować projektowany drenaż. Następnie w dnie wykonano dołek o wymiarach 0,3 x 0,3 m i głębokości 0,15 m. Przed przystąpieniem do pomiaru dół wokół dołka nawilżano około 1 doby. Następnie do dołka wiano 12,5 l wody. Głębokość wody w dołku wyniesie wówczas około 139 mm.

Zmierzono czas t1 opadania zwierciadła wody w dołku o 10 mm.

Po wykonaniu testu wykonano wykop kontrolny głębokości ca 1,5 m poniżej dna dołka i stwierdzono jednorodność gruntu.

Wyniki pomiarów oraz określenie klasy przepuszczalności zamieszczono w tabeli poniżej.

| Klasa przepuszczalności | czas wsiąkania wody | | rodzaj gruntu |
|-------------------------|---------------------|-------------------|------------------------------|
| | t (min/139 mm) | t1 (min/10mm) | |
| A | do 2 | do 12 sek. | rumosze, żwiry, pospółki |
| B | 2 - 18 | 12 sek. - 1,5 min | piaski grube i średnie |
| C | 18 - 180 | 1,5 min - 13 min | piaski drobne i lessy |
| D | 180 - 780 | 13 min - 60 min | piaski pylaste i gliniaste |
| E | 780+ | 60+ min. | gliny, iły, skały niespękane |

PROJEKTOWANIE i NADZÓR
SIECI i INST. WODI, KAN. i C.O.
Marek Durma
Kutno, ul. Łąkowa 34
upr. bud. nr 38/88

Nr ewid. 38/88

STWIERDZENIE PRZYGOTOWANIA ZAWODOWEGO

Na podstawie § 5 ust. 2, § 6 ust. 4, § 7 i § 13 ust. 1 pkt. 4 lit. a, b 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)

Obywatel MAREK DURMA

technik budowlany

urodzony dnia 14 maja 1954 r. w Gostyninie

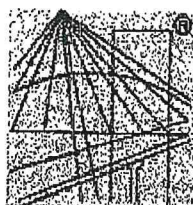
o t r z y m u j e

stwierdzenie przygotowania zawodowego do wykonywania samodzielnej funkcji kierownika budowy i robót w specjalności instalacyjno-inżynierskiej w zakresie sieci wodociagowych i kanalizacyjnych i instalacji sanitarnych upoważniające do:

- 1/ kierowania, nadzorowania i kontrolowania budowy i robót, kierowania i kontrolowania wytwarzania konstrukcyjnych elementów sieci wodociagowych i kanalizacyjnych oraz instalacji sanitarnych, oraz oceniania i badania stanu technicznego w zakresie sieci wodociagowych, kanalizacyjnych i instalacji sanitarnych - o powszechnie znanych rozwiązaniach konstrukcyjnych,
- 2/ sporządzenia w budownictwie osób fizycznych projektów instalacji sanitarnych - o powszechnie znanych rozwiązaniach konstrukcyjnych i schematach technicznych.-



GŁÓWNY ARCHITEKT
WOJEWÓDZKI
mgr inż. arch. Stanisław Żurawski



P O L S K A
I Z B A
I N Ż Y N I E R Ó W
B U D O W N I C T W A

Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

ŁOD-RYA-NSB-9N4 *

Pan Marek DURMA o numerze ewidencyjnym ŁOD/IS/2226/02
adres zamieszkania ul. Łąkowa 34, 99-300 Kutno
jest członkiem Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2016-01-01 do 2016-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2015-12-15 roku przez:





Barbara Małec, Przewodniczący Rady Łódzkiej 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.)

MAPA ZASADNICZA DO CELÓW OPINIODAWCZYCH

Skala 1:1000

LEGENDA:

-  - budynek mieszkalny
-  - reaktor biologiczny
-  - tunele filtracyjne
-  - kabel energ. zasilanie oczyszczalni

| | | | |
|---|----------------------------|---|---|
| Przydomowa oczyszczalnia ścieków sanitarnych | | Inwestor: Gmina Łęczycza, ul. M. Konopnickiej 14 99-100 Łęczycza | |
| Lokalizacja: Działka nr 103 Dąbie 37, 99-100 Łęczycza | | Użytkownik: Wiesław Kondras, Dąbie 37, 99-100 Łęczycza | |
| Projektant: Marek Durma upr. 38/88 w spec. sanitarnej | | Tytuł rysunku: Zagospodarowanie terenu | |
| Podpis: | Data: 04.2016 | Skala: 1:1000 | |
| | Faza: Projekt budowlany | Nr rys.: | 2 |

PROJEKTOWANIE I NADZÓR
SIECI I INST. WOD. KAN. I C.O.
Marek Durma
Kutno, ul. Łąkowa 34
upr. bud. nr 38/88

Posiadaacz niniejszego kopii z treścią standardu parafowany przez geodetyzacja, który jest...

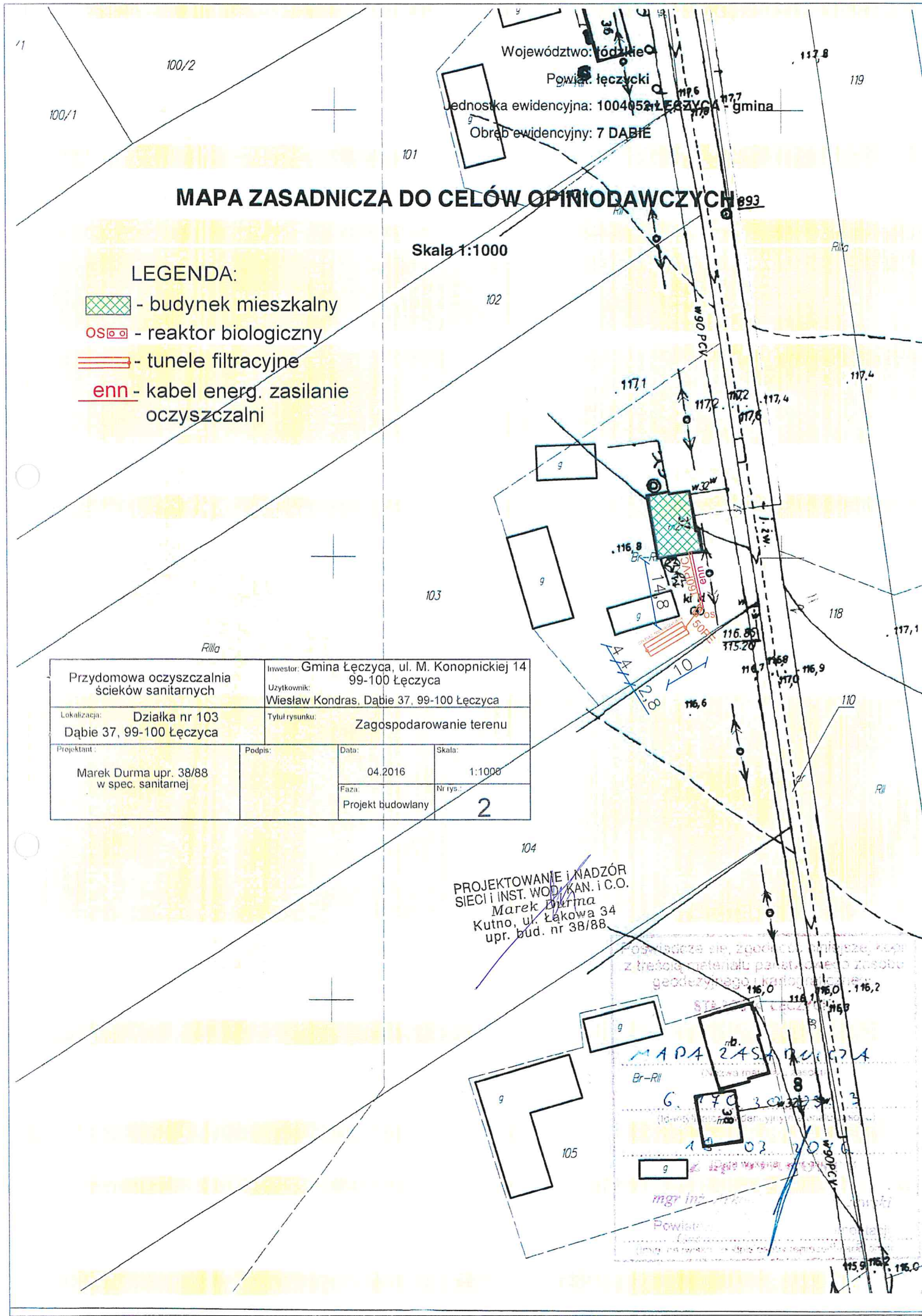
MAPA ZASADNICZA

Br-Ril

6.170.30.323





mgr inż.

Powiat



102

LEGENDA:

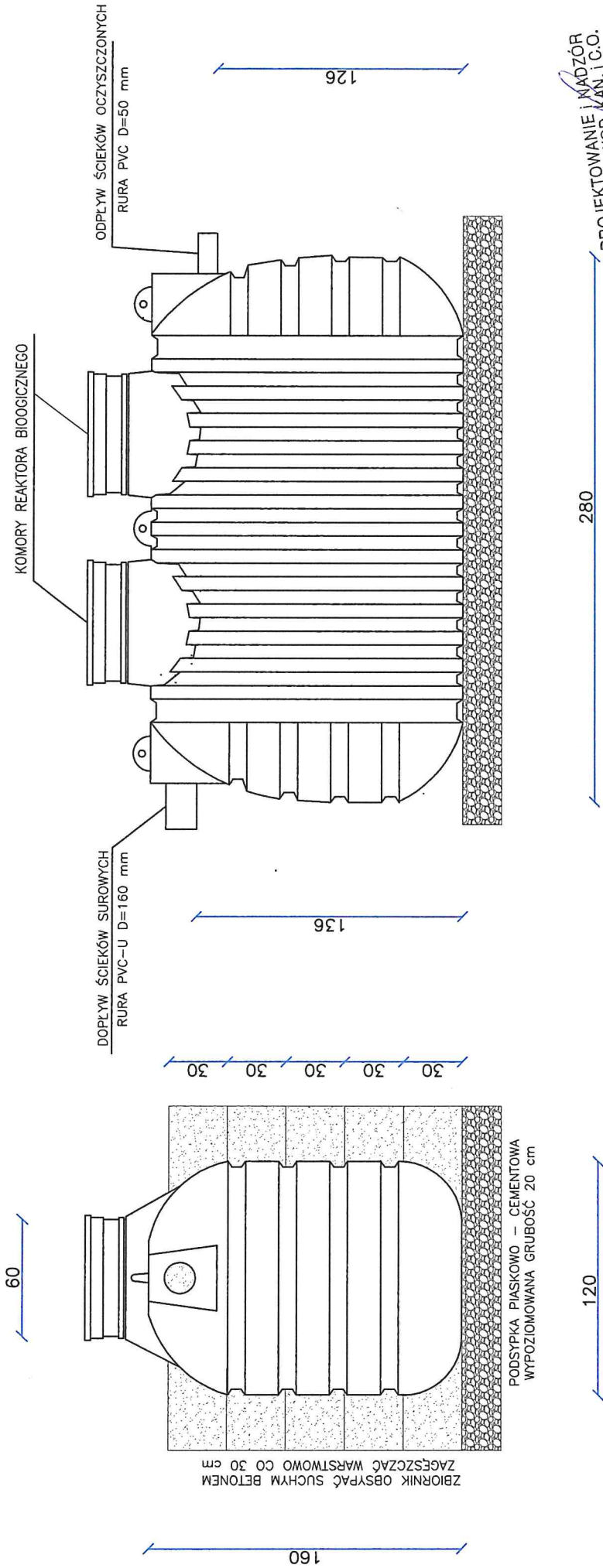
-  - budynek mieszkalny
 - reaktor biologiczny
 - tunele filtracyjne
 - kabel energ. zasilanie oczyszczalni

103

| | | | |
|--|-------------------|---|--|
| Przydomowa oczyszczalnia ścieków sanitarnych | | Inwestor: Gmina Łęczycza, ul. M. Konopnickiej 14 99-100 Łęczycza | |
| Lokalizacja: Działka nr 103 Dąbie 37, 99-100 Łęczycza | | Użytkownik: Wiesław Kondras, Dąbie 37, 99-100 Łęczycza | |
| Projektant: | | Tytuł rysunku: Zagospodarowanie terenu | |
| Marek Durma upr. 38/88 w spec. sanitarnej | | 104 | |
| Podpis | Data: | Skala: | |
| | 04.2016 | 1:500 | |
| | Faza: | Nr rys.: | |
| | Projekt budowlany | 2.1 | |

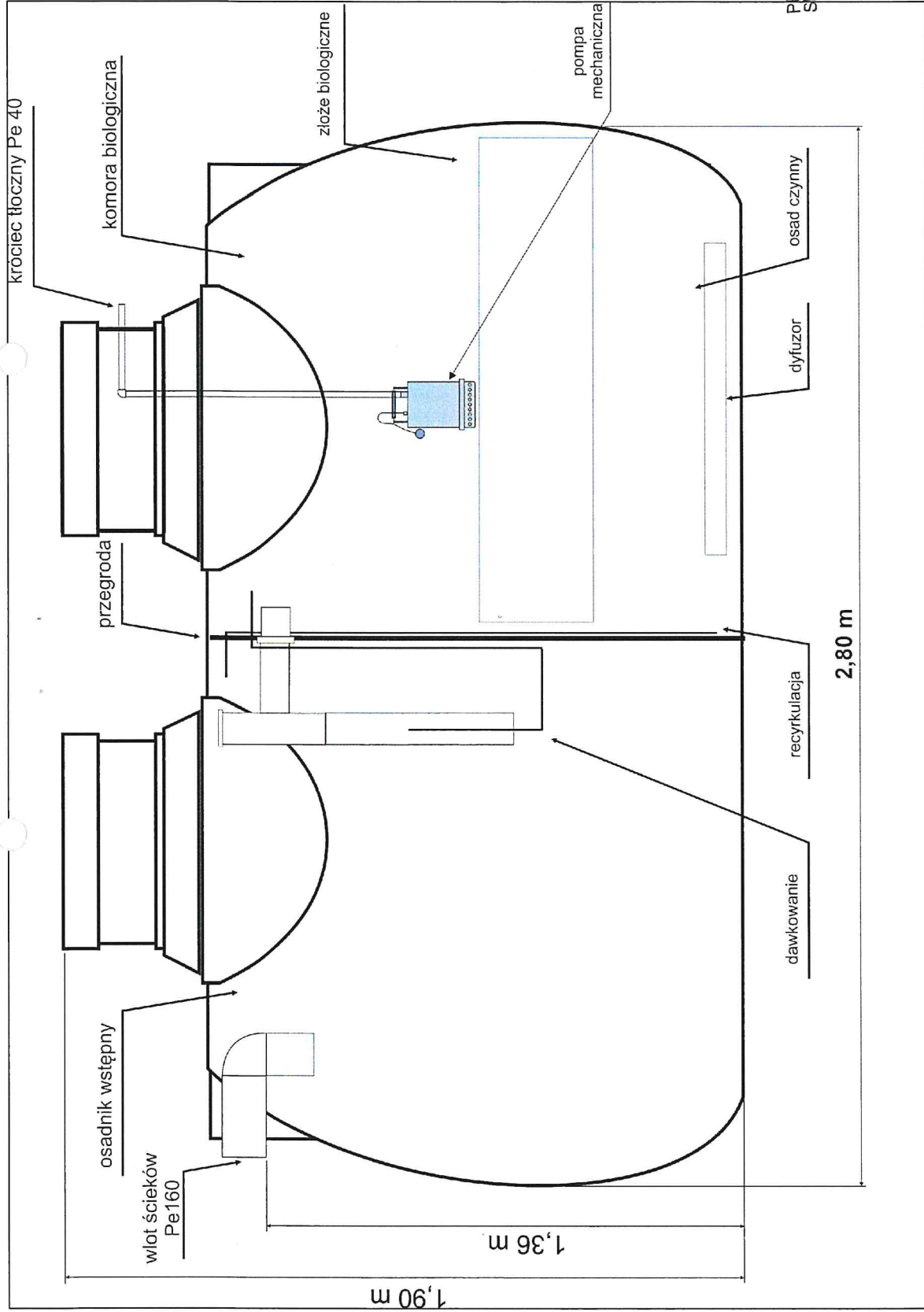
PROJEKTOWANIE I NADZÓR
 SIECI I INST. WOD. KAN. I C.O.
 Marek Durma
 Kutno, ul. Łąkowa 84
 upr. bud. nr 38/88

Posiadacza się, zgodności



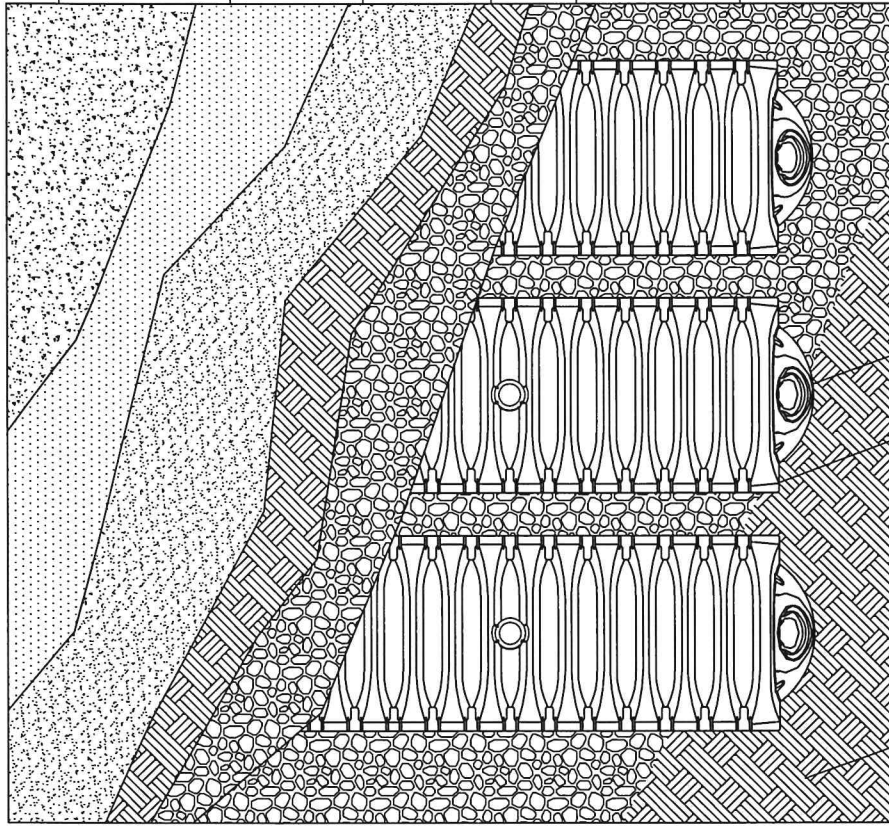
PROJEKTOWANIE I KADZÓR
 SIECI I INST. WOD. KAN. I.C.O.
 Marek Durma
 Kutno, ul. Łąkowa 34
 upr. bud. nr 38/88

| | |
|---|---|
| Przydomowa oczyszczalnia ścieków sanitarnych | Investor: Gmina Łęczysca, ul. M. Konopnickiej 14 |
| | użytkownik: 99-100 Łęczysca Wiesław Kondras, Dąbie 37, 99-100 Łęczysca |
| Lokalizacja: Działka nr 103 Dąbie 37, 99-100 Łęczysca | Tytuł rysunku: Reaktor biologiczny oczyszczalni |
| Projektant: Marek Durma upr. 38/88 w spec. sanitarnej | Podpis: |
| | Data: 04.2016 |
| | Skala: 1:25 |
| | Faza: Projekt budowlany |
| | Nr rys.: 3 |



PROJEKTOWANIE I NADZÓR
 SIECI I INST. WOD. KAN. I C.O.
 Marek Durma
 Kutno, ul. Łąkowa 34
 upr. bud. nr 38/88

| | |
|---|--|
| Przydomowa oczyszczalnia ścieków sanitarnych | Investor: Gmina Łęczyska, ul. M. Konopnickiej 14 |
| Localizacja: Działka nr 103 Dąbie 37, 99-100 Łęczyska | Uzytkownik: 99-100 Łęczyska |
| Projektant: Marek Durma upr. 38/88 w spec. sanitarnej | Wykonawca: Wiesław Kondras, Dąbie 37, gm. Łęczyska |
| | Tytuł rysunku: Przekrój reaktora biologicznego |
| | Podpis: |
| | Data: 04.2016 |
| | Skala: 1:10 |
| | Faza: Projekt budowlany |
| | Nr rys: 4 |



WARSTWA WIERZCHNIA

PODŁOŻE WARSTWY WIERZCHNIEJ

ZAGĘSZCZONE WYPEŁNIENIE.

GEOWŁÓKNINA (przykrywająca tunele)

ZASYPKA O GRUBOŚCI MIN. 50 cm
Z KAMIENIA SORTOWANEGO 20 - 50 mm.

KAMIEŃ SORTOWANY 20 - 50 mm
PONIŻEJ ORAZ WOKÓŁ ŁOŻYSKA KOMÓR.
GRUBOŚĆ 60 cm

GEOWŁÓKNINA

POKRYWA SKRAJNA

KOMORA DERENAŻOWA

PROJEKTOWANIE I NADZÓR
SIECI I INST. WOD./KAN. I C.O.
Marek Durma
Kutno, ul. Łąkowa 34
upr. bud. nr 38/88

| | |
|---|---|
| Przydomowa oczyszczalnia ścieków sanitarnych | Investor: Gmina Łęczycza, ul. M. Konopnickiej 14 99-100 Łęczycza |
| Lokalizacja: Działka nr 103 Dąbie 37, 99-100 Łęczycza | Użytkownik: Wiesław Kondras, Dąbie 37, 99-100 Łęczycza |
| Projektant: Marek Durma upr. 38/88 w spec. sanitarnej | Tytuł rysunku: Komory rozszczepiania ścieków |
| Podpis: | Data: 04.2016 |
| | Faza: Projekt budowlany |
| | Skala: schemat |
| | Nr rys.: 6 |

ODPOWIERZENIE KANALIZACJI
PONAD KOMIN MIN. 60 cm

d=110mm PVC

WENTYLACJA WYSOKA
ZGODNIE Z WYTYCZNYMI I NORMAMI

d=110mm PVC

d=160mm PVC
nawiązując do kanalizacji wewnętrznej

Zbrojona płyta betonowa

REAKTOR BIOLOGICZNY
z pompą

d=40mm PE

Tunele filtracyjne

d=110mm PVC

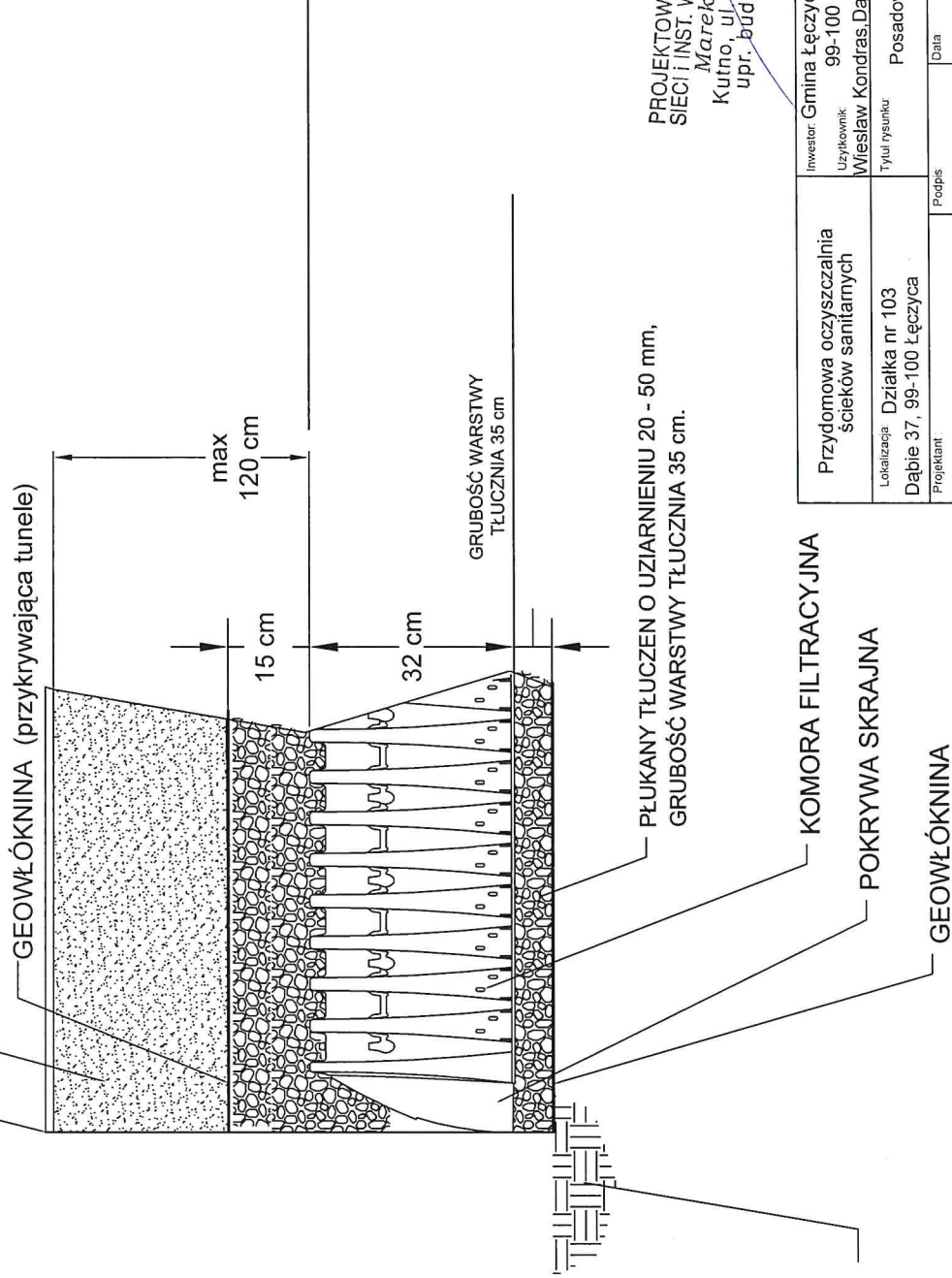
Drenażowy kopciec nasypowy
Kominiek wentylacji niskiej

**PROJEKTOWANIE I NADZÓR
SIECI I INST. WOD. KAN. I C.O.**

Marek Durma
Kutno, ul. Łąkowa 34

| | |
|--|---|
| Przydomowa oczyszczalnia ścieków sanitarnych | Investor: Upr. Gmina Łęczyca, ul. M. Konopnickiej 14 |
| Lokalizacja: Działka nr 103 Dąbie 37, 99-100 Łęczyca | Adres: 99-100 Łęczyca |
| Projektant: Marek Durma Upr. 38/86 w spec. sanitarniej | Tytuł rysunku: Schemat układu kanalizacji |
| Popis: | Data: 04.2016 |
| | Faza: Projekt budowlany |
| | Skala: schemat |
| | Nr rys: 7 |

NAWIERZCHNIA
 ZIARNISTE, DOBRZE PRZESORTOWANE MIESZANINY GLEBY/ KRUSZYWA
 <35% ZIAREN DROBNYCH, ZAGĘSZCZONE DO UZYSKANIA 95% GĘSTOŚCI WG
 NORMY PROCTORA.



PROJEKTOWANIE I NADZÓR
 SIECI I INST. WOD, KAN. I C.O.
 Marek Durma
 Kutno, ul. Łąkowa 34
 upr. bud. nr 38/88

PROJEKTANT OKREŚLA STOPIEŃ
 STABILNOŚCI PODŁOŻA

| | | |
|--|--|---------------------------------|
| Inwestor: Gmina Łęczysca, ul. M. Konopnickiej 14 Użytkownik: Władysław Kondras, Dąbie 37, 99-100 Łęczysca | Tytuł rysunku: Posadowienie komory filtracyjnej | Data: 04.2016 Skala: schemat |
| Lokalizacja: Działka nr 103 Dąbie 37, 99-100 Łęczysca | Projektant: Marek Durma upr. 38/88 w spec. sanitarnej | Nr rys: Projekt budowlany 8 |

Ukształtowanie warstwy zewnętrznej (kopiec)

Zapewnić okrywą roślinną

Warstwa uprawna

Zasyпка rodzima

120cm max. głębokość zakapania
32cm min. obszar obciążenia H-10
15cm min. obszar bez ruchu kołowego

30 cm

Wymiana gruntu

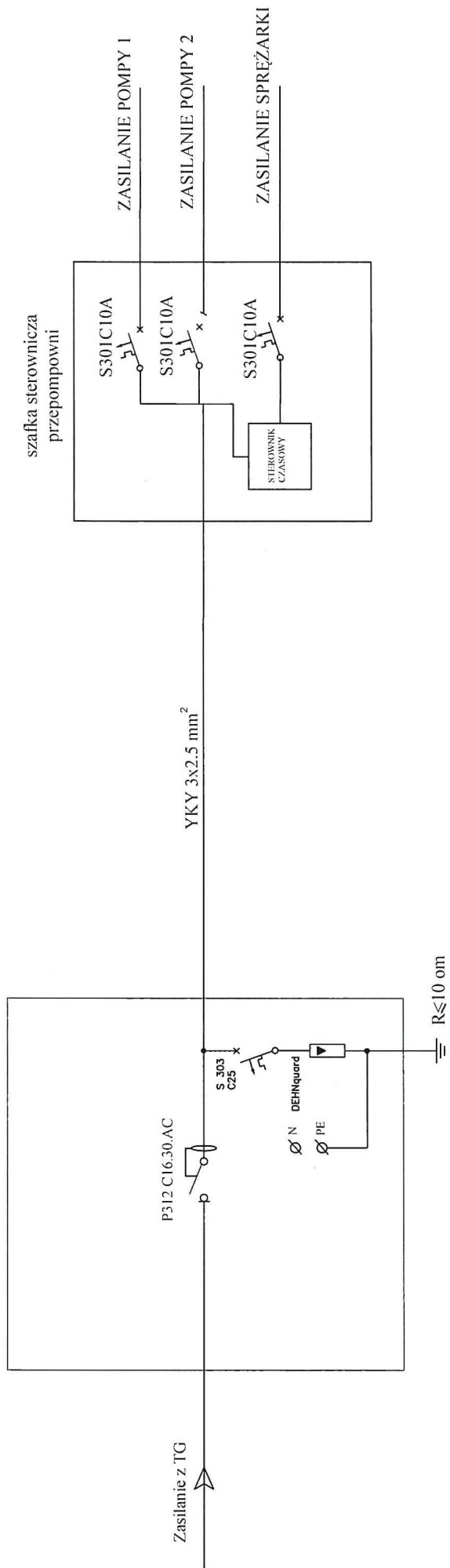
geowłóknina

PROJEKTOWANIE I NADZÓR
SIECI I INST. WOD./KAN. I C.O.
Marek Durma
Kutno, ul. Łąkowa 34
upr. bud. nr 38/88

| | |
|---|---|
| Przydomowa oczyszczalnia ścieków sanitarnych | Investor: Gmina Łęczysca, ul. M. Konopnickiej 14 |
| Lokalizacja: Działka nr 103 Dąbie 37, 99-100 Łęczysca | Użytkownik: Władysław Kondras Dąbie 37, 99-100 Łęczysca |
| Projektant: Marek Durma upr. 38/88 w spec. sanitarnej | Tytuł rysunku: Przekrój drenażu rozsączającego |
| Podpis: | Data: 04.2016 |
| Skala: | Faza: Projekt budowlany |
| Nr rys: | schemat |
| 9 | |

Schemat zasilania przepompowni przydomowej 1 fazowej

projektowana obudowa z ochronnikiem przepięć i wyłącznikiem nadmiarowo i różnicowoprądowym - lub lokalizacja w istniejącej rozdzielni elektrycznej budynku mieszkalnego (gospodarczego)



Układ pracy sieci TN-S
System ochrony przeciwporażeniowej: Szybkie wyłączenie zasilania

PROJEKTOWANIE I NADZÓR
SIECI I INST. WOD/KAN. I C.O.
Marek Durma
Kutno, ul. Łąkowa 34
upr. bud. nr 38/88

| | |
|---|--|
| Przydomowa oczyszczalnia ścieków sanitarnych | Investor: Gmina Łęczyska, ul. M. Konopnickiej 14 |
| Lokalizacja: Działka nr 103 | Użytkownik: Węsiław Kondras, Dąbie 37, 99-100 Łęczyska |
| Projektant: Marek Durma upr. 38/88 w spec. sanitarnej | Tytuł rysunku: Schemat zasilania przepompowni |
| Podpis: Marek Durma upr. 38/88 w spec. sanitarnej | Data: 04.2016 |
| | Skala: schemat |
| | Nr rys: Projekt budowlany |
| | 10 |