

PROJEKT BUDOWLANY
PRZYDOMOWA OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW
DLA BUDYNKU MIESZKALNEGO

INWESTOR:	Gmina Łęczycza, ul. M. Konopnickiej 14, 99-100 Łęczycza
UŻYTKOWNIK:	Kasierski Tomasz
ADRES INWESTYCJI:	Dzierzbietów Duży 34, 99-100 Łęczycza, Dz. nr 121.
OBIEKT:	Budynek Mieszkalny
TEMAT OPRACOWANIA:	Przydomowa biologiczna oczyszczalnia ścieków z odprowadzeniem pompowym ścieków do drenażu rozsączającego w gruncie
BRANŻA	Sanitarna
AUTOR PROJEKTU:	Marek Szulc - LOD/1592/PWOS/11
DATA WYKONANIA	Kwiecień 2016 r.

mgr inż. Marek Szulc
uprawnienia budowlane do projektowania
i kierowania robotami budowlanymi bez
ograniczeń w specjalności: instalacyjnej
sieci i inst. wod.-kan., co, gaz i wentyl.
Nr ew. 25/66, LOD/1592/PWOS/11

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 drenazowych
8. Linia kablowa – zasilanie oczyszczalni.
 - 8.1 Uwagi ogólne
 - 8.2 Szafka sterownicza
 - 8.3 Ochrona przeciwporażeniowa.
9. Zalecenia eksploatacyjne dla oczyszczalni.
10. Opis planu zagospodarowania terenu
 - 10.1 Przedmiot inwestycji
 - 10.2 Istniejący stan zagospodarowania działki
 - 10.3 Projektowane zagospodarowanie terenu
 - 10.4 Zestawienie powierzchni
 - 10.5 Dane o wpisie do rejestru zabytków
 - 10.6 Wpływ eksploatacji górniczej
 - 10.7 Przewidywane zagrożenie dla środowiska
11. Uwagi końcowe
12. Oświadczenie

Spis rysunków

- | | |
|-------------------------------------|--------------|
| 1. Plan Zagospodarowania Terenu | skala 1:1000 |
| 2. Szkic Sytuacyjny Terenu | skala 1:500 |
| 3. Reaktor biologiczny oczyszczalni | |
| 4. Przekrój reaktora biologicznego | |
| 5. Profil przepływu ścieków | |
| 6. Komory rozsączania ścieków | |
| 7. Schemat układu kanalizacji | |
| 8. Posadowienie komory filtracyjnej | |
| 9. Przekrój drenażu rozsączającego | |
| 10. Schemat zasilania przepompowni | |

Dokumenty pozostałe

1. Protokół z przeprowadzenia testu perkolacyjnego
2. Mapa syt-wysokościowa - skala 1:1000
3. Uprawnienia

OPIS TECHNICZNY

1. Dane ogólne

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

Użytkownik: Tomasz Kasierski, zam. Dzierzbietów Duży 34, 99-100 Łęczyca.

Lokalizacja: Oczyszczalnia biologiczna ścieków zlokalizowana przy budynku mieszkalnym, położonym w miejscowości: Dzierzbietów Duży 34, Dz. Nr 121.

2. Podstawa opracowania

Podstawę niniejszego opracowania stanowią:

- zlecenie inwestora,
- mapa sytuacyjno-wysokościowa 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 z inwestorem na etapie prac projektowych.
- Wizja lokalna w terenie

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 : ~~żwirny, pospółki, piaski grube, piaski średnie, gliny, gliny piaszczyste, iły~~

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 kanalizacji sanitarnej, grawitacyjnej - DN 160 PCW,
- Reaktora oczyszczalni biologicznej, zintegrowanego z pompownią ścieków,
- Rurociągu kanalizacji sanitarnej – tłoczny Dn 50 PE,
- 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 dopływające do oczyszczalni pochodzić będą z domu mieszkalnego
- do obliczenia wydajności przyjęto średnią równoważną liczbę mieszkańców **RLM = 7**.
- zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dnia 14 stycznia 2002r.(Dz.U.Nr 8, poz.70)przyjęto zużycie wody na jednego mieszkańca w ilości $150 \text{ dm}^3/\text{M}\cdot\text{d}$.

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

Zakładając całodobowe korzystanie z kanalizacji przez **7** osób oraz przyjmując normę jednostkową ilość ścieków $0,15 \text{ m}^3/(\text{M}\cdot\text{d})$ otrzymamy: **$Q_d = 7 * 0,15 \text{ m}^3/(\text{M}\cdot\text{d}) = 1,05 \text{ m}^3/\text{d}$** .

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

Ścieki będą rozprowadzane w gruncie pod tunelami rozsączającymi o wymiarach $0,30 \times 0,60$ oraz o odpowiedniej długości, zależnej od ilości użytkowników oraz rodzaju miejscowego gruntu. 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 **RLM = 7**, całkowita długość ciągów rozsączających wyniesie:

$$L_c = 7 \text{ RLM} * 8,0 \text{ m} = 56,0 \text{ m}.$$

Określoną powyżej liczbę drenażu należy traktować jako minimalną. W przypadku trudnych warunków gruntowych należy zwiększyć ilość drenażu na 1 RLM. Dla ww. przypadku, przyjęto odpowiednio:

$$L_c = 7 \text{ RLM} * 1,0 \text{ m} = 7,0 \text{ m}.$$

Przyjęto odpowiednio następujące rozwiązanie projektowe:

- * Ilość ciągów drenażu - 5 sztuk
- * Długość pojedynczego ciągu - 12,5 mb.
- * Długość całego ciągu drenażu - 62,5 mb.

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 dla obliczonej produkcji ścieków. 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 50 mb) 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 [gO ₂ /m ³]	200 – 300	250
ChZT _{Cr} [gO ₂ /m ³]	450 - 550	500
Zawiesiny ogólne [g/m ³]	300 – 400	350
Azot ogólny [g _N /m ³]	67 – 80	73,5
Fosfor ogólny [g _P /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. - 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 ⁽¹⁾ -	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 ⁽¹⁾ -	2 ⁽¹⁾ -	2 ^(1),6) 2 ^(1),7) albo 40 ^(3),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 biologiczny 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 złoża 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 nitryfikacja
 - klarowanie i denitryfikacja
 - 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.

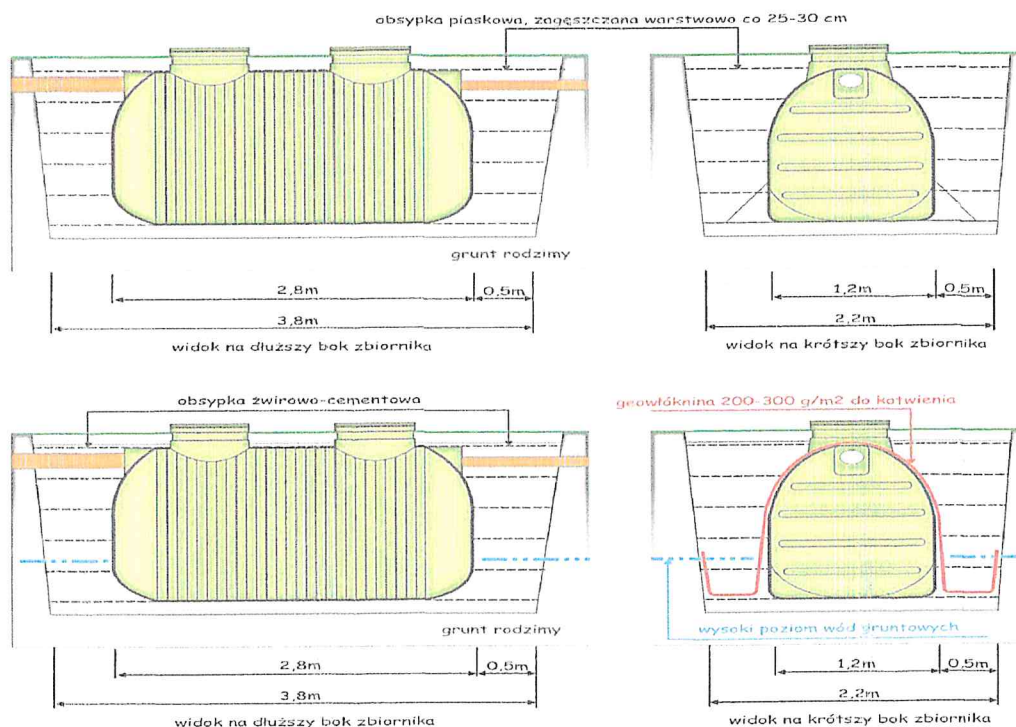
7. Wskazówki montażowe

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 wazy 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 wykopu 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 oczyszczalni.

8.1. Uwagi ogólne

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.

8.2. 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.

8.3. Ochrona od porażenia 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.

9. Zalecenia dotyczące eksploatacji oczyszczalni

- 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.

10. Opis planu zagospodarowania terenu oraz oddziaływania obiektu

10.1 Przedmiot inwestycji

Przedmiot inwestycji stanowi biologiczna przydomowa oczyszczalnia ścieków . Elementami składowymi instalacji są: reaktor biologiczny, studzienka rozdzielcza Dn 315 PCW, tunele filtracyjne, przykanalik wykonany z rury PVC160.

10.2 Istniejący stan zagospodarowania działki

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

10.3 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 **62,5 mb** umieszczonych w gruncie.

10.4 Zestawienie powierzchni

Instalacja zajmuje około **86,0 m²** terenu.

10.5 Roboty w pasie drogowym

Nie dotyczy.

10.6 Dane o wpisie do rejestru zabytków

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

10.7 Wpływ eksploatacji górniczej

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

10.8 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).

11. Uwagi końcowe

- ~~• Przewidzieć likwidację istniejącego zbiornika na ścieki.~~
- Przejście przewodem tłocznym pod posadzką istniejącego budynku gospodarczego. Długość przejścia $L=14,0$ m. Przewód umieścić w rurze osłonowej $D_n 100$, $L=14,0$ m.
- Przed realizacją, całą instalację wytyczyć a po wykonaniu zainwentaryzować przez geodetę uprawnionego.
- Wykopy pod przewody wodociągowe i kanalizacyjne wykonać zgodnie z przepisami zawartymi w normie branżowej BN-83/8836-02 oraz normie PN-81/B-18.725. Generalnie wykopy przewidziano jako: *wąskoprzestrzenne*. Całość realizowana będzie mechanicznie koparką. W przypadku realizacji wykopu w miejscach zbliżeń (dotyczy to w szczególności budynków i budowli, gdy odległość jest mniejsza od 3,0 m.), wykop należy realizować ręcznie jako wąskoprzestrzenny z pełnym szalowaniem ścian, a zasypkę wykonać z piasku ubijając warstwami. Przewiduje się grunt kategorii III - IV. Nie przewiduje się odwodnienia wykopów w czasie prowadzenia robót, jednak w przypadku wystąpienia wód w czasie opadów należy zastosować pompę dla bezpośredniego ich wypompowania.
- Miejsca robót ziemnych i montażowych należy zabezpieczyć zgodnie z obowiązującymi przepisami. W trakcie realizacji robót należy zapewnić stosowne warunki BHP zgodnie z odpowiednimi wytycznymi. Wszystkie napotkane przewody i urządzenia podziemne napotkane na trasie wykopu projektowanego wodociągu, krzyżujące się lub biegnące równoległe z wykopem należy zabezpieczyć w sposób zapewniający ich prawidłowe działanie. Powyższe czynności wykonać pod nadzorem odpowiednich służb eksploatacyjnych gestorów poszczególnych urządzeń.
- W trakcie realizacji robót stosować się do wytycznych poszczególnych instytucji uzgadniających projekt.
- Przewody z rur PCW można układać przy temperaturze powietrza od 0o do +30°C, jednak z uwagi na znaczną rozszerzalność i kruchość tworzywa (w niskich temperaturach) połączenia rur stalowych i żeliwnych z rurami PCW należy wykonywać w temperaturze + 5°C.
- Wszystkie roboty zanikowe podlegają odbiorowi.
- Prace ziemne pod liniami energetycznymi wykonywać ręcznie bez użycia sprzętu lub dokonać czasowych wyłączeń linii przez ZE.
- Całość terenu po realizowanych robotach należy przywrócić do stanu pierwotnego.
- Po zakończeniu robót należy przekazać Inwestorowi atesty na wbudowane materiały.
- Całość robót wykonać zgodnie z " Warunkami Technicznymi Wykonania i Odbioru Robót Budowlano - Montażowych tom II - Instalacje Sanitarne ".

12. Oświadczenie

Oświadczam, iż niniejszy projekt przydomowej oczyszczalni ścieków dla budynku mieszkalnego, 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), oraz niezbędną wiedzą techniczną i znajomością sztuki budowlanej, oraz że został wydany w stanie kompletnym z punktu widzenia celu, któremu ma służyć.

Opracował – Projektant:

inż. inz. Marek Szulc
uprawnienia budowlane do projektowania
i kierowania robotami budowlanymi bez
ograniczeń w specjalności: instalacyjnej
sieci i inst. wodn. kan., co, gaz i wentyl.
Nr ew. 25/88/LOD/1592/PWOS/11

RYSUNKI

- | | |
|-------------------------------------|--------------|
| 1. Plan Zagospodarowania Terenu | skala 1:1000 |
| 2. Szkic Sytuacyjny Terenu | skala 1:500 |
| 3. Reaktor biologiczny oczyszczalni | |
| 4. Przekrój reaktora biologicznego | |
| 5. Profil przepływu ścieków | |
| 6. Komory rozsączania ścieków | |
| 7. Schemat układu kanalizacji | |
| 8. Posadowienie komory filtracyjnej | |
| 9. Przekrój drenażu rozsączającego | |
| 10. Schemat zasilania przepompowni | |

PROJEKT BUDOWLANY - PRZYDOMOWA OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW 99-100 ŁĘCZYCA, DZIERZBIĘTÓW DUŻY 34, DZIAŁKA NR 121.

INWESTOR:

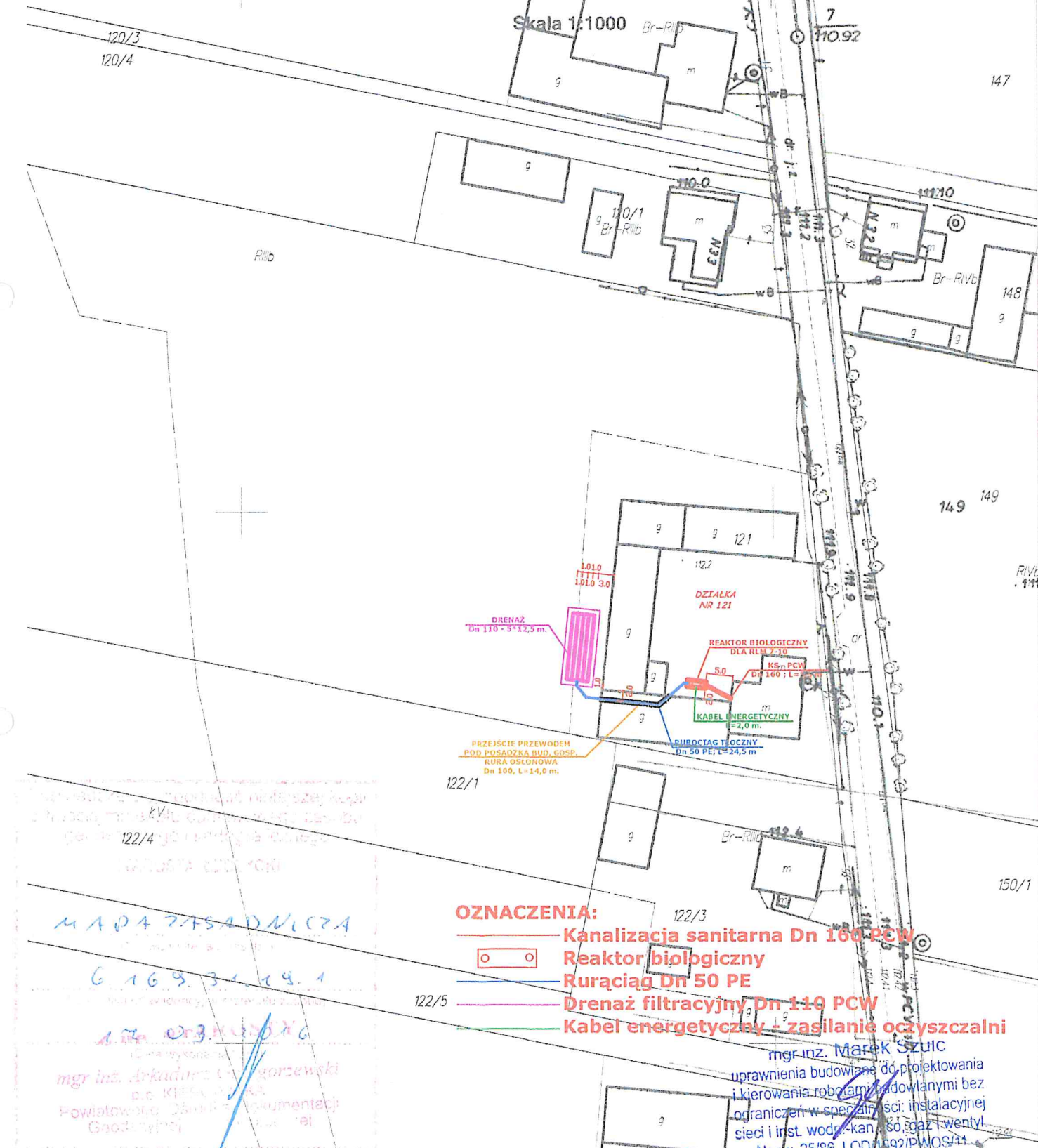
Gmina Łęczyca, 99-100 Łęczyca, ul. M.Konopnickiej 14.

UŻYTKOWNIK:

Tomasz Kasierski, 99-100 Łęczyca, Dzierzbietów Duży 34

MAPA ZASADNICZA DO CEŁÓW OPINIODAWCZYCH

SKALA 1:1000



OZNACZENIA:

- **Kanalizacja sanitarna Dn 160 PCW**
- ▭ **Reaktor biologiczny**
- **Rurciąg Dn 50 PE**
- ▭ **Drenaż filtracyjny Dn 110 PCW**
- **Kabel energetyczny - zasilanie oczyszczalni**

MAPA ZASADNICZA
6.169.3.1.19.1
mgr inż. Arkadiusz C...
mgr inż. Arkadiusz C...
Powiatowe Biuro Dokumentacji
Gdańsk

mgr inż. Marek Szulc
 uprawnienia budowlane do projektowania
 i kierowania robotami budowlanymi bez
 ograniczeń w specjalności instalacyjnej
 sieci i inst. wod.-kan. i ściekowej wentyl.
 Nr sw. 25/86 I OD/1692/PWOS/11

**PRZYDOMOWA OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW Dzierzbietów Duży 34
Gmina Łęczyca
Dz. Nr 121**

Kwiecień 2016	SKALA 1 : 1000	OPRACOWAŁ: M.Szulc	RYS NR 1
---------------	----------------	--------------------	-----------------

PROJEKT BUDOWLANY - PRZYDOMOWA OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW

99-100 ŁĘCZYCA, DZIERZBIĘTÓW DUŻY 34, DZIAŁKA NR 121.

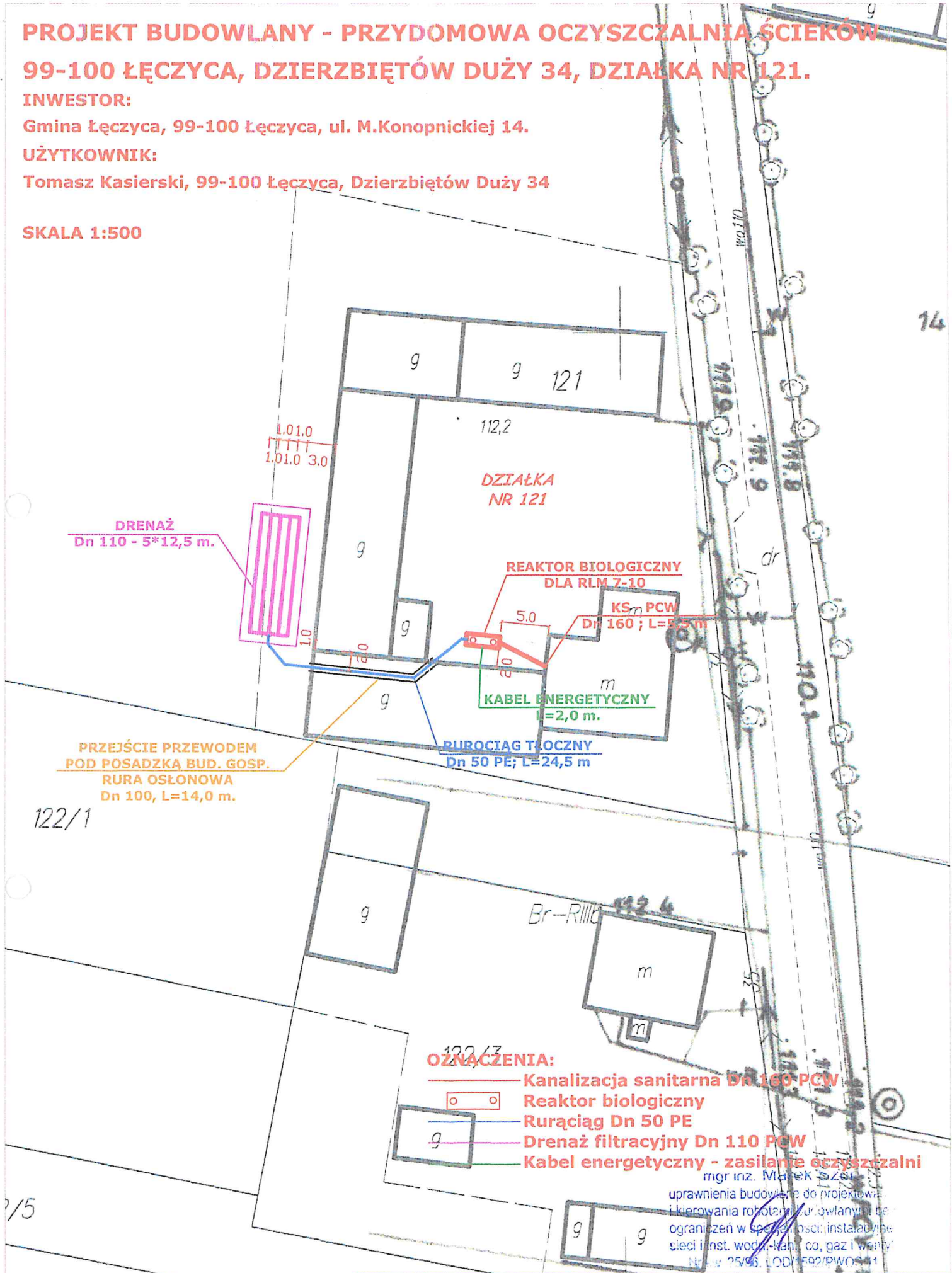
INWESTOR:

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

UŻYTKOWNIK:

Tomasz Kasierski, 99-100 Łęczyca, Dzierzbietów Duży 34

SKALA 1:500



OZNACZENIA:

- Kanalizacja sanitarna Dn 160 PCW
- Reaktor biologiczny
- Rurociąg Dn 50 PE
- Drenaż filtracyjny Dn 110 PCW
- Kabel energetyczny - zasilanie oczyszczalni

mgr inż. Marek Szulc
uprawnienia budowlane do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń w specjalności instalacyjnej w sieci i inst. wod.-kan., co, gaz i wentyl.
Nr wyz. 25/96, LODK/REG/PW/03/11

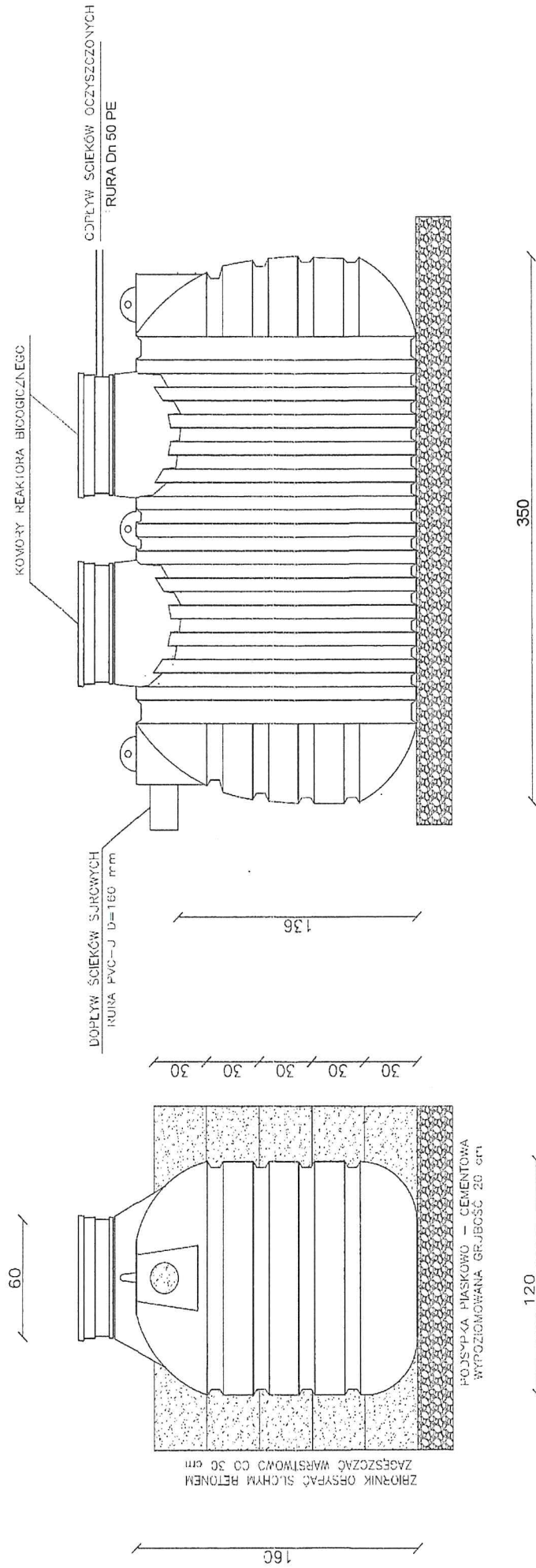
PRZYDOMOWA OCZYSZCZALNIA ŚCIEKÓW Dzierzbietów Duży 34

SZKIC SYTUACYJNY TERENU

Gmina Łęczyca
Dz.Nr 121

Kwiecień 2016	SKALA 1:500	OPRACOWAŁ: M.Szulc	RYS NR 2
---------------	-------------	--------------------	----------

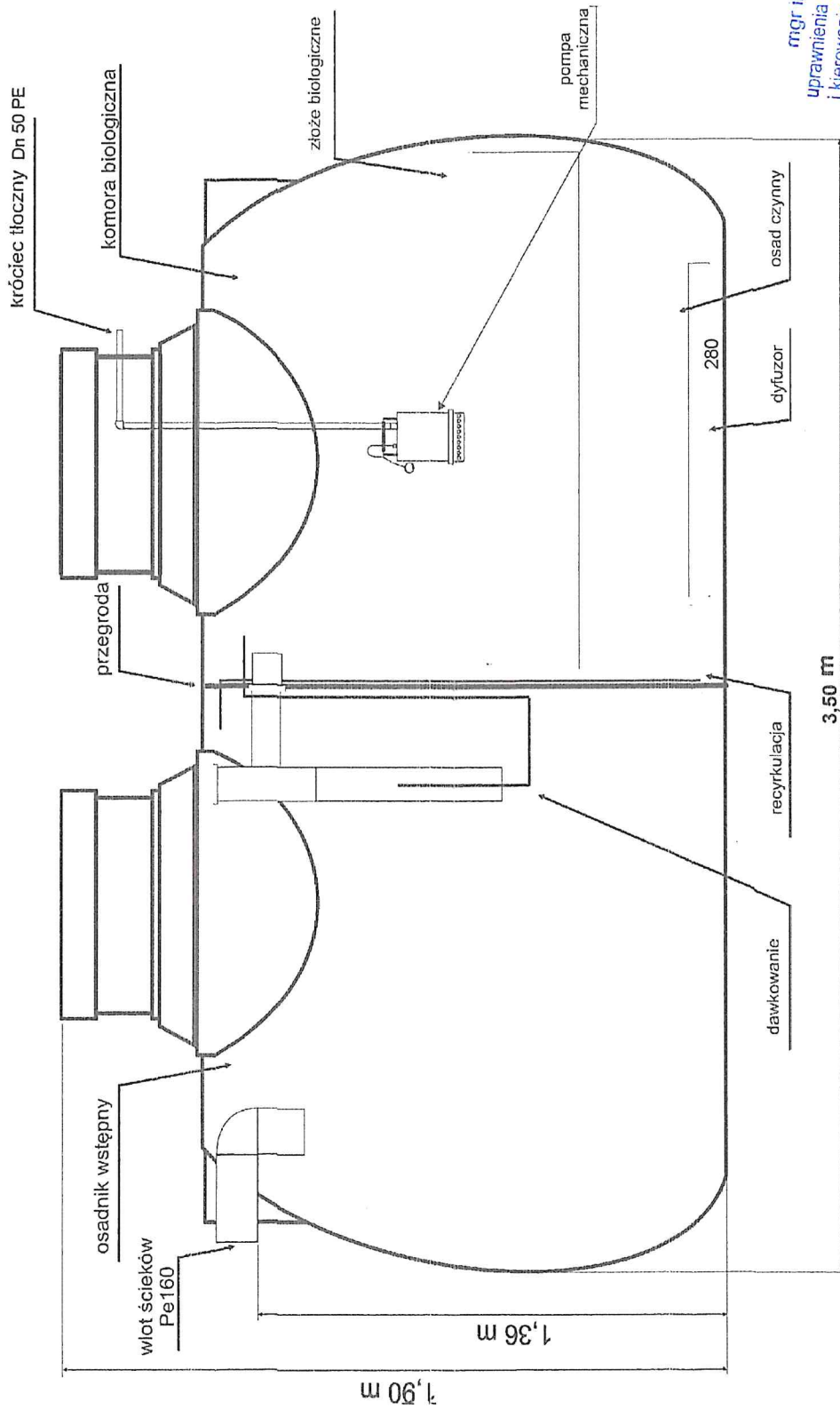
Reaktor Biologiczny Oczyszczalni Ścieków - Widok
 Wielkość nominalna reaktora RLM - od 7 do 10
 Rzeczywista ilość RLM dla obiektu - 7
 Zintegrowana pompa ścieków oczyszczonych



mgr inż. Marek Szulc
 uprawnienia budowlane do projektowania
 i kierowania robotami budowlanymi bez
 ograniczeń w specjalności instalacyjnej
 sieci i inst. wodno-kan., gaz i wentyl.
 Nr ew. 25/98, L.OB/1592/PWOS/11

Przydomowa oczyszczalnia ścieków		Dzierzbietów Duży 34	
Reaktor Biologiczny Oczyszczalni		gmina Łęczyca Działka Nr 121	
04/2016	Opracował - Marek Szulc	Rys. nr.	3

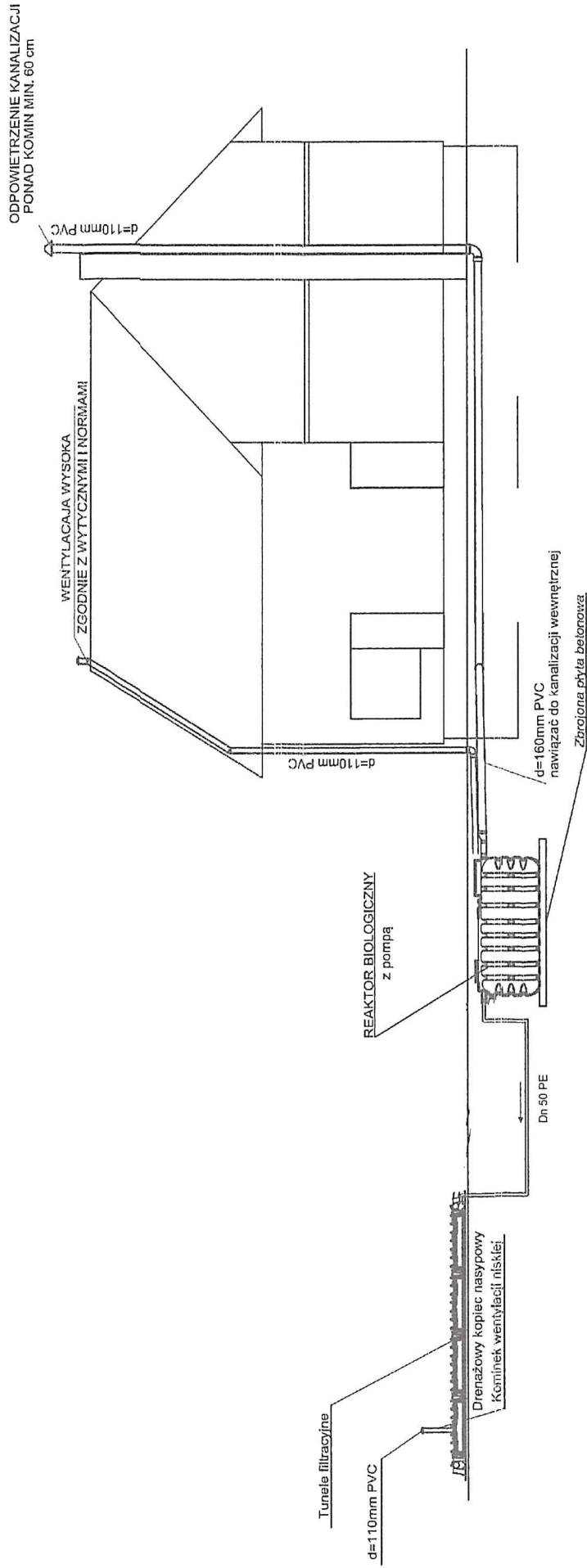
Reaktor Biologiczny Oczyszczalni Ścieków - Przekrój
 Wielkość nominalna reaktora RLM - od 7 do 10
 Rzeczywista ilość RLM dla obiektu - 7
 Zintegrowana pompa ścieków oczyszczonych



mgr inż. **Marek Szulc**
 uprawnienia budowlane do projektowania
 i kierowania robotami budowlanymi bez
 ograniczeń w specjalności: instalacyjnej
 sieci i inst. wodn.-Kfm., co, gaz i wentyl.
 Nr ew. 25/98, LOD/1592/PWOS/11

Przydomowa oczyszczalnia ścieków		Dzierzbietów Duży 34	
Przekrój Reaktora Biologicznego		gmina Łęczyca	
04/2016	Opracował - Marek Szulc	Działka Nr 121	
		Rys. nr.	4

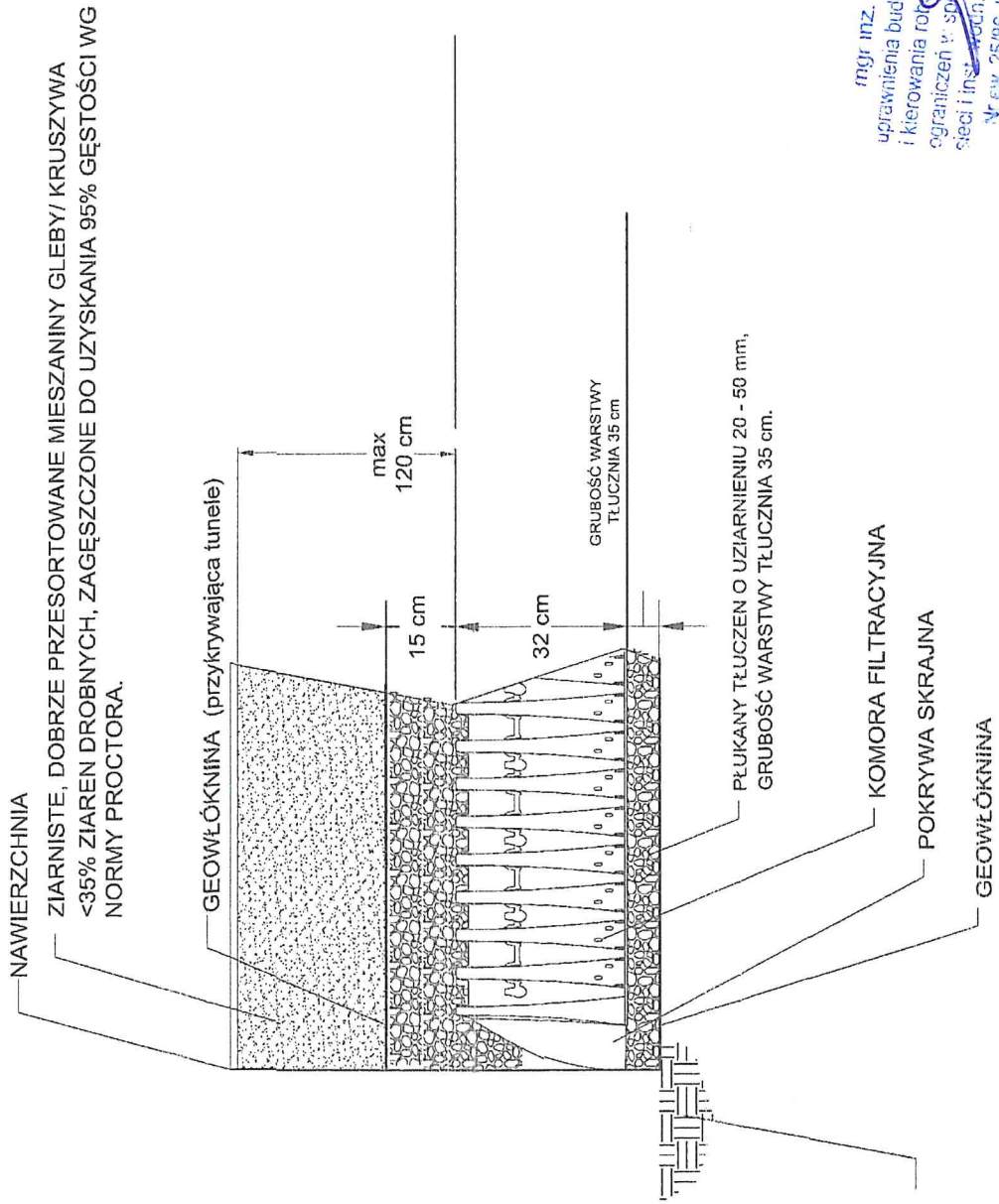
Schemat Układu Kanalizacji
 Wielkość nominalna reaktora RLM - od 7 do 10
 Rzeczywista ilość RLM dla obiektu - 7
 Zintegrowana pompa ścieków oczyszczonych
 Łączna długość drenażu L= 63 mb.
 ilość ciągów 5 o długości każdy 12,5 mb.



mgr inż. Marek Szulc
 uprawnienia budowlane do projektowania
 i kierowania robotami budowlanymi bez
 ograniczeń w specjalności instalacyjnej
 sieci i instalacji gaz., CO, gaz i wentyl.
 Nr certyfikacji: L.OD/1592/PWCS/11

Przydomowa oczyszczalnia ścieków		Dzierzbieńców Duży 34
Schemat Układu Kanalizacji		gmina Łęczycza Działka Nr 121
04/2016	Opracował - Marek Szulc	Rys. nr.
		7

Posadowienie Komory Filtracyjnej
 Wielkość nominalna reaktora RLM - od 7 do 10
 Rzeczywista ilość RLM dla obiektu - 7
 Zintegrowana pompa ścieków oczyszczonych
 łączna długość drenażu L= 63 mb.
 ilość ciągów 5 o długości każdy 12,5 mb.

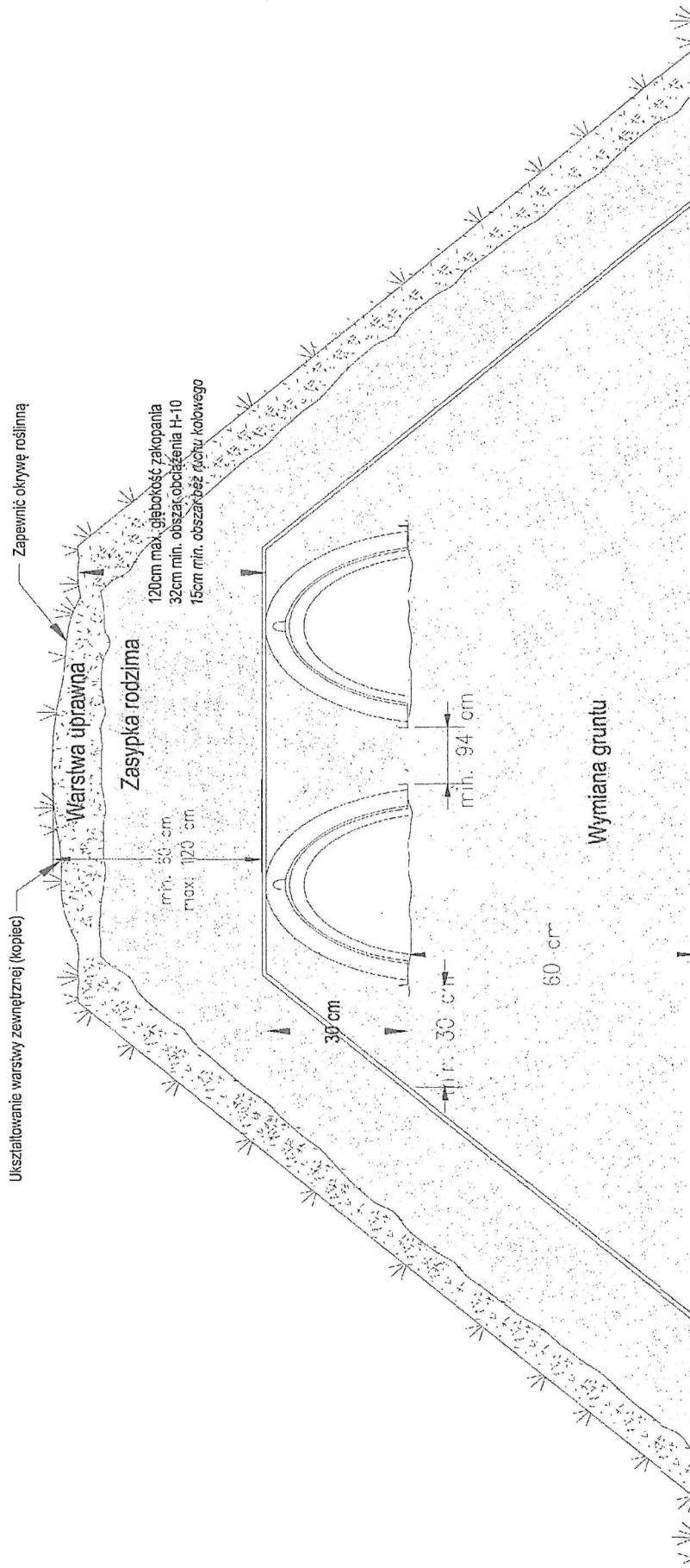


PROJEKTANT OKREŚLA STOPIEŃ
 STABILNOŚCI PODŁOŻA

mgr inż. Marek Szulc
 uprawnienia budowlane do projektowania
 i kierowania robotami budowlanymi bez
 ograniczeń w specjalności instalacyjnej w
 sieci i instalacjach kan., co, gaz i wentyl.
 Nr ew. 25/96, LOD/1592/PWCS/11

Przydomowa oczyszczalnia ścieków		Dzierżbiew Duży 34	
Posadowienie Komory Filtracyjnej		gmina Łęczycza Działka Nr 121	
04/2016	Opracował - Marek Szulc	Rys. nr.	
		8	

Przekrój Drenażu Rozsączającego
 Wielkość nominalna reaktora RLM - od 7 do 10
 Rzeczywista ilość RLM dla obiektu - 7
 Zintegrowana pompa ścieków oczyszczonych
 Łączna długość drenażu L= 63 mb.
 Ilość ciągów 5 o długości każdy 12,5 mb.



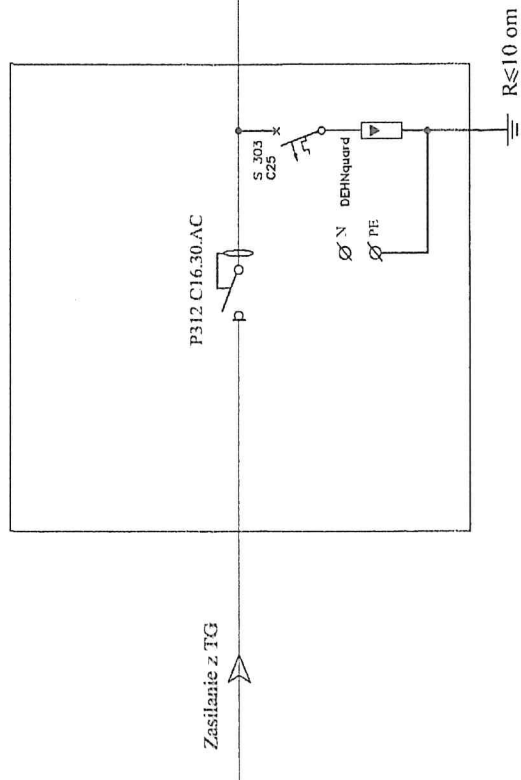
mgr inż. Marek Szulc
 uprawnienia budowlane do projektowania
 i kierowania robotami budowlanymi bez
 ograniczeń w zakresie instalacyjnej
 efektywności: an. co, gaz i wentyl.
 Nr ew. 25/86, L.GD/1592/PWOS.14

Przydomowa oczyszczalnia ścieków		Dzierżbieńców Duży 34
Przekrój Drenażu Rozsączającego		gmina Łęczycza Działka Nr 121
04/2016	Opracował - Marek Szulc	Rys. nr. 9

Schemat Zasilania Pompowni
 Wielkość nominalna reaktora RLM - od 7 do 10
 Rzeczywista ilość RLM dla obiektu - 7
 Zintegrowana pompa ścieków oczyszczonych

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

mgr inż. Marek Szulc
 - wyłączenia budowlane, do projektowania
 - kierowania robotami budowlanymi bez
 ograniczeń w specjalności instalacyjnej w
 sieci i inż. wydział: instal., p.g. gaz i wentyl.
 Nr ew. 2558; LOD/1592/PWOS/11

Przydomowa oczyszczalnia ścieków	Dzierżbień Duży 34
Schemat Zasilania Pompowni	gmina Łęczycza Działka Nr 121
04/2016	Opracował - Marek Szulc
	Rys. nr. 10

DOKUMENTY POZOSTAŁE

PROTOKÓŁ

Z PRZEPROWADZENIA TESTU PERKOLACYJNEGO

Inwestor: Gmina Łęczycza, ul. M. Konopnickiej 14, 99-100 Łęczycza
Użytkownik: Tomasz Kasierski, zam. Dzierzbietów Duży 34, 99-100 Łęczycza.
Lokalizacja: Oczyszczalnia biologiczna ścieków zlokalizowana przy budynku mieszkalnym, położonym w miejscowości: Dzierzbietów Duży 34, Dz. Nr 121.

Nazwa zadania: Przydomowa biologiczna oczyszczalnia ścieków z odprowadzeniem pompowym ścieków do drenażu rozsączającego w gruncie

1. Osoby uczestniczące w wykonaniu testu:

- Tomasz Kasierski - użytkownik oczyszczalni ścieków
- Marek Szulc - projektant oczyszczalni ścieków

2. Opis procedury przeprowadzenia testu:

Wykonano wykop do głębokości 0,7m to jest na jakiej będzie się znajdował 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 t_1 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)	t_1 (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, ility, skały niespękane

mgr inż. Marek Szulc
uprawnienia budowlane do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń w specjalności: instalacyjnej sieci i inst. wodn., kan., co, gaz i wentyl.
Nr ew. 25/86, LOD/1592/PWOS/11

R10

118

Województwo: łódzkie

Powiat: łęczycki

Jednostka ewidencyjna: 1004032 ŁĘCZYCA - gmina

Obręb ewidencyjny: 2 DZIERŻBIETÓW DUŻY

119

MAPA ZASADNICZA DO CEŁÓW OPINIODAWCZYCH

Skala 1:1000

120/3
120/4

7
110.92

147

R10b

149
149

R10b
111.7

122/1

150/1

112.1

122/5

112.2

123

Wzrost: 170 cm, Ciężar ciała: 70 kg, Ciężar serca: 300 g, Ciężar płuc: 1000 g, Ciężar wątroby: 1500 g, Ciężar nerek: 150 g, Ciężar pęcherzyka żółciowego: 50 g, Ciężar pęcherzyka moczowego: 50 g, Ciężar prostaty: 20 g, Ciężar jąder: 20 g, Ciężar nadnerczy: 10 g, Ciężar trzustki: 70 g, Ciężar śledziony: 150 g, Ciężar wątroby: 1500 g, Ciężar nerek: 150 g, Ciężar pęcherzyka żółciowego: 50 g, Ciężar pęcherzyka moczowego: 50 g, Ciężar prostaty: 20 g, Ciężar jąder: 20 g, Ciężar nadnerczy: 10 g, Ciężar trzustki: 70 g, Ciężar śledziony: 150 g

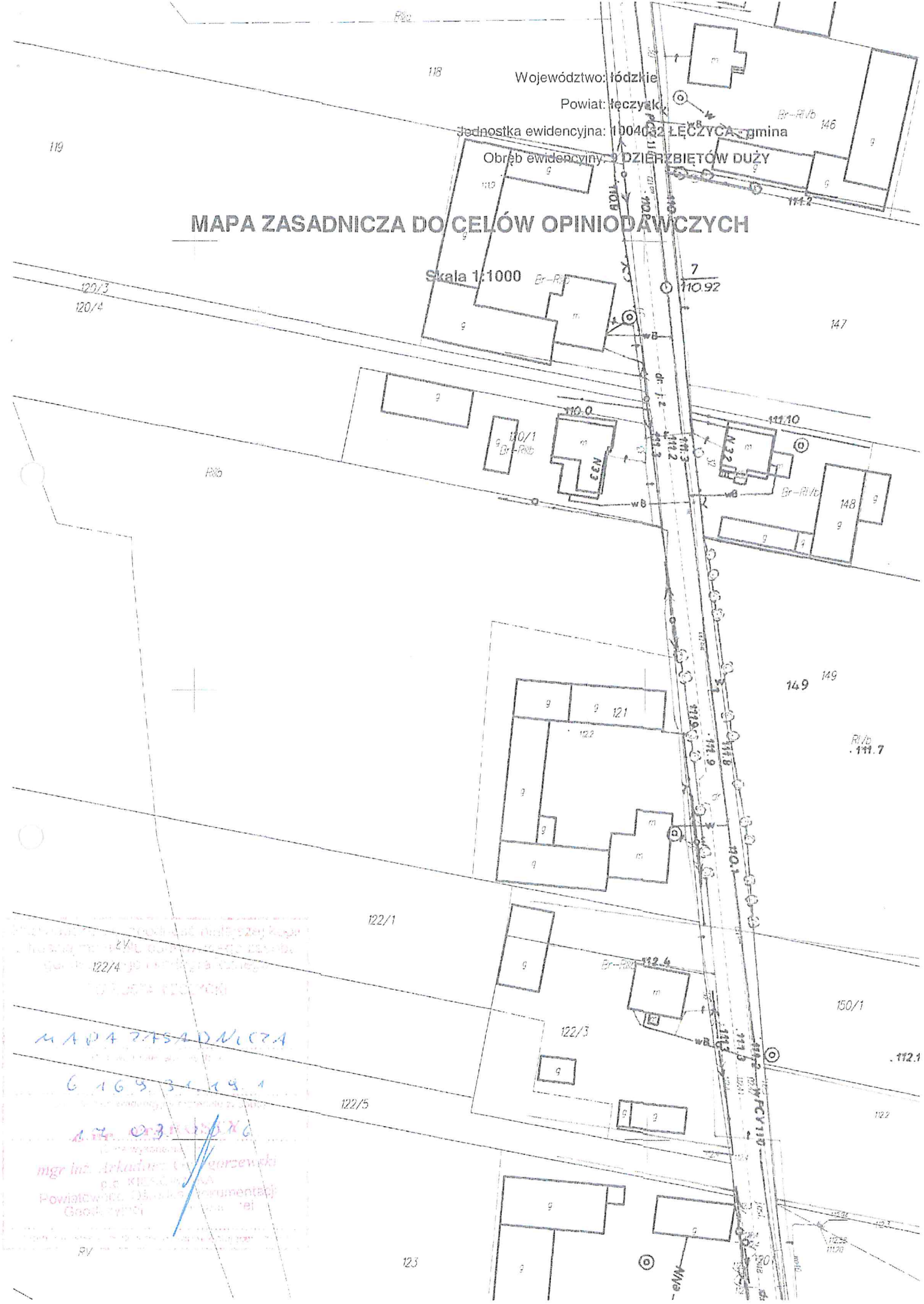
MAPA ZASADNICZA

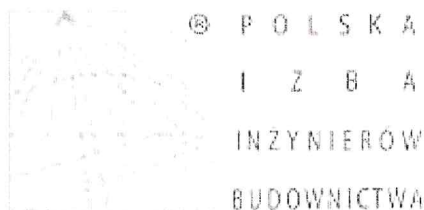
6 169 3 149 1

17.03.2014

mgr inż. Arkadiusz W. Górszewski
p.o. KIEROWNIKA
Powiatowego Ośrodka Dokumentacji
Geodezyjnej

97





Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

ŁOD-7R7-X5K-S5S *

Pan Marek SZULC o numerze ewidencyjnym ŁOD/IS/2225/02
adres zamieszkania ul. Południowa 33, 99-340 Krośniewice
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 2015-11-27 roku przez:

Barbara Malec, 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.)

* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na
stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa www.piib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów
Budownictwa.

SKŁAD OKRĘGOWY
IZBY INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA
ul. Piłsudskiego 3
40-001 Katowice, tel. 76 211 20 00
NIP: 142-200-0000

Łódzka Okręgowa Izba Inżynierów Budownictwa
Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna

OKK/3202/1031/11

3202.001.652/131-2019/211

Łódź, dnia 16 czerwca 2011 r.

D E C Y Z J A

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 Ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (*Dz. U. z 2001 r., Nr 5, poz. 42 z późn. zm.*) i art. 12 ust. 1 pkt 1, 2, 3, 4 i 5, art. 13 ust. 1 pkt 1 i 2 i ust. 3 i 4, art. 14 ust. 1 pkt 4 i ust. 3 pkt 1 i 3 Ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (*tekst jedn. Dz. U. z 2010 r., Nr 243, poz. 1623 z późn. zm.*), oraz § 11 ust. 1 pkt 1 Rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samorządnych funkcji technicznych w budownictwie (*Dz. U. z 2006 r., Nr 83, poz. 5781*), oraz art. 104 Ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (*tekst jedn. Dz. U. z 2000 r., Nr 98, poz. 1071 z późn. zm.*).

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa n a d a j e

Panu Markowi Andrzejowi Szulcowi
magiŃstrowi inżynierowi inżynierii Ńrodowiska
urodzonemu dnia 30 listopada 1957 r. w Kutnie

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

numer ewidencyjny **LOB/1592/PW/GS/H**

do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń
w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci, instalacji i urządzeń
ciepłotnych, wentylacyjnych, gazowych, wodociagowych i kanalizacyjnych

szczególne zakresy uprawnień jest nielimitowany na odwole najszybszej decyzji

U Z A S A D N I E N I E

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Łodzi po ustaleniu na podstawie dokumentów złożonych w dniu 25 stycznia 2011 r. stwierdziła, że spełnione zostały warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz na podstawie protokołów z postępowania kwalifikacyjnego oraz z przeprowadzonego egzaminu stwierdziła, że Pan Marek Szulc posiada wymagane prawem wykształcenie i praktykę zawodową konieczną do uzyskania uprawnień budowlanych w ww. specjalności i uzyskał pozytywny wynik egzaminu na uprawnienia budowlane.

Mając powyższe na uwadze, Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Łodzi orzekła, jak w sentencji.

Powzecie

Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Łodzi, w terminie 14 dni od daty doręczenia decyzji.

Skład Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej
Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa:

Przewodniczący Składu Orzekającego OKK LOHB

mgr inż. Zbigniew Cichomski

Członek Składu Orzekającego OKK LOHB

mgr inż. Jan Gałajka

Członek Składu Orzekającego OKK LOHB

mgr inż. Tomasz Kluska

Pan Marek Szulc jest uprawaszający do:
1) projektowania, sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego oraz kierowania budową lub innymi robotami budowlanymi, zwanymi łącznie z obiektami budowlanymi takim jak: sieci i instalacje ciepłotne, wentylacyjne, gazowe, wodociagowe i kanalizacyjne, z doboru właściwych urządzeń w projekcie budowlanym oraz ich instalowaniem w procesie budowy lub remontu, zgodnie z art. 14 ust. 3 pkt 1 i 3 Prawa budowlanego i § 23 ust. 1 Rozporządzenia MTRB;

2) sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, zgodnie z § 15 Rozporządzenia MTRB;

3) kierowania wytworzeniem konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz nadzorowania i kontroli technicznej budowlanego;

4) sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych, zgodnie z art. 13 ust. 4 Prawa budowlanego z zastrzeżeniem art. 62 ust. 5 Prawa budowlanego.

Skład Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej
Łódzkiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa:

Przewodniczący Składu Orzekającego OKK LOHB

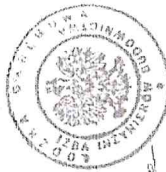
mgr inż. Zbigniew Cichomski

Członek Składu Orzekającego OKK LOHB

mgr inż. Jan Gałajka

Członek Składu Orzekającego OKK LOHB

mgr inż. Tomasz Kluska



Otrzymują:

1. Marek Szulc
ul. Pobiłniewa 35
99-340 Krasniewice;
2. Rafał Łabęcki; Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa;
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego;
4. ...

