

JEDNOSTKA
PROJEKTOWA:



USŁUGI INŻYNIERSKIE ANDRZEJ ROMAN

projektowanie budowlane & obsługa inwestycji

Tatary 40, 13-100 Nidzica; tel. +48602727347

NIP 745-107-81-95 Regon 280019347

romanprojektowanie@prokonto.pl www.projektowanie-budowlane.pl

PROJEKT BUDOWLANY



CZĘŚĆ SANITARNA KANALIZACJA DESZCZOWA

NAZWA I ADRES INWESTYCJI:

„„PRZEBUDOWA ULICY: Tatarskiej”

na dz. nr 6-160; 6-115/1; obręb nr 6 m. Nidzica
gm. Nidzica

INWESTOR:



GMINA NIDZICA
Plac Wolności 1, 13-100 Nidzica

ZESPÓŁ PROJEKTOWY:

PROJEKTANT
BRANŻA
INST. SANITARNE:

JÓZEF DOBROWOLSKI
upr. nr 115/75/OL; nr OIIB: WAM/IS/0474/02

podpis

PROJEKTANT
BRANŻA
INST. SANITARNE:

mgr inż. MARCIN BUKOWSKI
upr. nr WAM/0132/POOS/11; nr: WAM/IS/0016/12

podpis

KWIECIEŃ 2015

COPYRIGHT © WSZELKIE PRAWA ZASTRZEŻONE DLA USŁUGI INŻYNIERSKIE ANDRZEJ ROMAN

Niniejszy projekt stanowi opracowanie autorskie firmy i jest chroniony prawem autorskim zgodnie z ustawą z dn.01.08.2000r. (Dz.U.nr 80 poz. 904). Powielanie i udostępnianie projektu lub jego części firmom i osobom trzecim wymaga zgody autora.



OPIS TECHNICZNY DO PROJEKTU BUDOWLANEGO PRZEBUDOWY ULICY Tatarskiej CZĘŚĆ SANITARNA - KANALIZACJA DESZCZOWA

1.0 PRZEDMIOT OPRACOWANIA

Przedmiotem niniejszego opracowania jest Projekt Budowlany przebudowy ulicy Tatarskiej w miejscowości Nidzica wraz z odwodnieniem ulicy i budową sieci kanalizacji deszczowej.

2.0 CEL OPRACOWANIA

Celem niniejszego opracowania jest wykonanie dokumentacji projektowej budowy kanalizacji deszczowej w ulicy Tatarskiej w Nidzicy, będącej częścią projektu budowlanego przebudowy ulicy oraz uzyskanie ostatecznej decyzji o pozwoleniu na budowę i realizacja w/w inwestycji.

3.0 MATERIAŁY WYKORZYSTANE W OPRACOWANIU

- Umowa na wykonanie dokumentacji projektowej;
- Decyzja o środowiskowych uwarunkowaniach;
- Decyzja o lokalizacji inwestycji celu publicznego;
- Aktualna mapa sytuacyjno-wysokościowa przeznaczona do celów projektowych;
- Operat wodnoprawny;
- Opinia ZUDP;
- Wizja i pomiary w terenie;
- Obowiązujące przepisy techniczno-budowlane;

4.0 INFORMACJA O INWESTYCJI

Planowane przedsięwzięcie, którego Inwestorem jest Gmina Nidzica, zlokalizowane jest w południowej części miasta Nidzica. Przedmiotowe zamierzenie polega na budowie utwardzenia dróg na osiedlu, wraz z budową oświetlenia drogowego i odwodnieniem, poprzez sieć kanalizacji deszczowej. Nawierzchnię jezdni przewidziano z betonu asfaltowego, natomiast chodniki, zjazdy i parkingi z kostki betonowej o odpowiednich grubościach. Drogi będą służyć głównie obsłudze pojazdów osobowych do przyległych zabudowań.

Odwodnienie terenu planowanej inwestycji odbędzie się poprzez budowę sieci kanalizacji deszczowej, w skład której wchodzi rurociągi, studnie rewizyjne, studnie z wpustami deszczowymi. Projektowaną, wg niniejszego opracowania, sieć kanalizacji deszczowej w ul. Tatarskiej należy połączyć z projektowaną, wg odrębnego opracowania, siecią kanalizacji deszczowej w ul. Limanowskiego. W zakres odrębnego opracowania odwodnienia ul. Limanowskiego wchodzi podczyszczalnia ścieków deszczowych oraz wylot do rowu melioracyjnego R-D8. Wszystkie urządzenia oraz średnice kanałów zostały dobrane i obliczone i skoordynowane z uwzględnieniem spływu wód deszczowych z ul. Tatarskiej i ul. Limanowskiego.

Budowa sieci kanalizacji deszczowej jest obiektem infrastruktury podziemnej. Na poziomie terenu znajdują się jedynie wazy żeliwne do studzienek rewizyjnych oraz wpusty deszczowej. Niniejsza inwestycja nie będzie miała niekorzystnego wpływu na środowisko naturalne. Znikome oddziaływanie może się jedynie zaznaczyć w trakcie realizacji inwestycji, tj. podczas prowadzenia robót budowlano-montażowych. Wszystkie zastosowane materiały są ekologicznie obojętne dla środowiska.

Objętą niniejszym opracowaniem budowę sieci kanalizacji deszczowej projektuje się z materiałów dopuszczonych do stosowania w budownictwie, spełniających wymagania sanitarne i ekologiczne. Sieć kanalizacji deszczowej zaprojektowano jako szczelny system kanałów z rur PE/PP oraz studni betonowych. Przyjęte rozwiązania konstrukcyjno-technologiczne gwarantują szczelność i trwałość całego układu. Wszelkie materiały do budowy sieci kanalizacji deszczowej powinny posiadać odpowiedni atest i ważną aprobatę techniczną.



5.0 ZAKRES RZECZOWY OPRACOWANIA

Zakres rzeczowy projektowanej sieci kanalizacji deszczowej oraz obiektów towarzyszących:

| | |
|---|-------------|
| - rurociągi PP Ø160mm SN8 | L = 141,0 m |
| - rurociągi PP Ø160mm SN8 (połączenie odw. liniowego) | L = 8,0 m |
| - rurociągi PP Ø200mm SN8 | L = 23,0 m |
| - rurociągi PP Ø200mm SN8 (połączenie odw. szczelinowego) | L = 56,0 m |
| - rurociągi PE DN300mm SN8 | L = 178,0 m |
| - rurociągi PE DN350mm SN8 | L = 434,0 m |
| - rurociągi PE DN400mm SN8 | L = 164,0 m |
| - rurociągi PE DN600mm SN8 | L = 2,0 m |
| - studnie betonowe DN1200mm | 29 szt. |
| - studnie betonowe DN1500mm | 1 szt. |
| - wpust uliczny | 60 szt. |

6.0 WARUNKI GRUNTOWO-WODNE

Z przeprowadzonych badań geotechnicznych wynika, iż na terenie planowanej inwestycji, pod warstwą nasypów niebudowlanych, występują piaski średnie i grube, gliny. Szczegółowy opis geotechniczny podłoża gruntowego na trasie projektowanej sieci kanalizacji deszczowej oraz obiektów towarzyszących znajduje się w Opinii Geotechnicznej, wykonanej przez "EMERALD" Usługi Geologiczne mgr Emilia Bubliewska w październiku 2014 r. Przed przystąpieniem do robót budowlano-montażowych, Wykonawca zobowiązany jest do zapoznania się z w/w opinią i zastosowania wniosków i uwag w niej zawartych.

Podczas realizacji w/w inwestycji i prowadzenia robót budowlano-montażowych, Wykonawca zobowiązany jest do prowadzenia nadzoru geologicznego, przez uprawnionego geologa.

7.0 ISTNIEJĄCE UZBROJENIE PODZIEMNE

Teren, objęty niniejszym opracowaniem, uzbrojony jest w: sieć wodociagową, kanalizację sanitarną grawitacyjną, gazociągi, kable energetyczne i telekomunikacyjne, napowietrzną linię energetyczną. Istniejące uzbrojenie podziemne pokazane zostało w części graficznej projektu, na aktualnej mapie sytuacyjno-wysokościowej w skali 1:500. W przypadku odkrycia uzbrojenia niewykazanego na mapach syt-wys, przed zasypaniem wykopów, należy dokonać jego inwentaryzacji geodezyjnej. W przypadku napotkania istniejących drenów, należy je zabezpieczyć (a w razie przerwania naprawić) oraz dokonać ich geodezyjnej inwentaryzacji.

Skrzyżowania z istniejącym uzbrojeniem należy wykonywać i zabezpieczać zgodnie z warunkami określonymi w uzgodnieniach i pozwoleniach, wydanych przez poszczególnych gestorów uzbrojenia podziemnego. Roboty ziemne w pobliżu istniejącego uzbrojenia podziemnego należy wykonywać ręcznie. W miejscach skrzyżowań z istniejącymi kablami energetycznymi i telekomunikacyjnymi, należy zabezpieczyć te kable rurami ochronnymi typu AROT.

8.0 ROZWIĄZANIA PROJEKTOWE KANALIZACJI DESZCZOWEJ

8.1 INFORMACJE OGÓLNE

Przebieg projektowanej sieci kanalizacji deszczowej wraz z lokalizacją wszystkich obiektów towarzyszących pokazany został w części graficznej projektu, na aktualnej mapie sytuacyjno-wysokościowej. Zaprojektowane zostały przewody kanalizacyjne o średnicy DN600mm ÷ Ø160mm, o sztywności obwodowej SN8, przeznaczone dla zewnętrznej kanalizacji grawitacyjnej. Na trasie kanału zaprojektowane zostały betonowe studnie rewizyjne o DN1200 ÷ DN1500mm oraz kompletne wpusty deszczowe DN500mm. Rzędne projektowanego terenu dostosowane zostały do rzędnych niwelety (wg projektu drogowego).

Projektowaną kanalizacją deszczową odprowadzane będą wody opadowe z nawierzchni ulic, poboczy, chodników. Na podstawie wskaźników zanieczyszczeń wód deszczowych odpływających z podobnych terenów, dla których wykonano badania, można przyjąć następującą prognozę spływu powierzchniowego dla zlewni:

- zawiesina ogólna - 42 - 240 mg/l



- substancje ekstrahujące się z eterem naftowym - 1,80 - 10,70 mg/l
- substancje ropopochodne - do 2,2 mg/l.

Zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Środowiska z dn. 24 lipca 2006 „W sprawie warunków, jakie należy spełnić przy wprowadzaniu ścieków do wód lub do ziemi oraz w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego”, wody opadowe i roztopowe ujęte w szczelne systemy kanalizacji, wprowadzane do wód lub do ziemi z powierzchni szczelnej zlewni, będącej przedmiotem opracowania w ilości jaka powstaje z opadów o natężeniu co najmniej 15 dm³/s na ha, powinny być oczyszczone w taki sposób, aby w odpływie do odbiornika:

- zawartość zawiesin ogólnych nie była większa niż 100 mg/dm³
- substancji węglowodorów ropopochodnych nie była większa niż 15 mg/dm³.

Dzięki zastosowanym urządzeniom, odprowadzana woda deszczowa będzie podczyszczona z osadów, zawiesin oraz substancji ropopochodnych do wartości znacznie mniejszych od dopuszczalnych. Dlatego nie niesie to za sobą żadnego zagrożenia i ryzyka zanieczyszczenia wód powierzchniowych oraz podziemnych.

8.2 ROZWIĄZANIA PROJEKTOWE

ZLEWNIA - ul. Tatarska

Ze względu na istniejący układ terenu projektuje się odprowadzenie wód deszczowych z terenu zlewni projektowanej, wg odrębnego opracowania, sieci kanalizacji deszczowej w ul. Limanowskiego. Zaprojektowano kanały o średnicy PE DN600÷300mm oraz PPØ160÷200mm, biegnące w projektowanej jezdni ul. Tatarskiej. Na kanałach zaprojektowano studnie rewizyjne betonowe o średnicy DN1200÷DN1500mm. Wody deszczowe ujmowane będą poprzez projektowane wpusty deszczowe, zlokalizowane przy krawężnikach jezdni. Wpusty deszczowe zamontowane zostaną na monolitycznych, betonowych studzienkach deszczowych DN500mm z osadnikiem. W osadniku gromadzony będzie piasek oraz zawiesina łatwoopadająca.

Z miejsc parkingowych przy skrzyżowaniu ul. Tatarskiej i ul. Limanowskiego projektuje się odwodnienie liniowe, natomiast w miejscu lokalizacji miejsc parkingowych na potrzeby cmentarza projektuje się odwodnienie szczelinowe - zgodnie z informacją na planie zagospodarowania terenu.

8.3 MATERIAŁY

KANAŁY KANALIZACJI DESZCZOWEJ

Do montażu kanałów kanalizacji deszczowej o średnicy wewnętrznej DN600÷300mm (średnica zewnętrzna Ø679÷341mm) o sztywności obwodowej SN8 należy zastosować rury strukturalne, wykonane z jednorodnego materiału polietylenu PEHD w kolorze zewnętrznym czarnym, gwarantującym pełną odporność na promienie UV. Ścianka wewnętrzna rury powinna być w kolorze jasnym, ułatwiającym inspekcję. Rury muszą być dwuścienne z gładką ścianką zewnętrzną i wewnętrzną, wzmocnione wewnętrznym profilem strukturalnym. Na powierzchni zewnętrznej i wewnętrznej, rury muszą posiadać trwałe napisy z powtarzalnością co 2 metry zawierające: między innymi średnicę, klasę sztywności obwodowej wraz z numerem normy. Rury muszą posiadać dopuszczenie do składowania w otwartych magazynach bez limitu czasowego. Rury i kształtki należy łączyć przy pomocy złączki kielichowej (lub dwukielichowej), z uszczelką trójwargową z EPDM (lub SBR) osadzoną w gniazdach złączki. Rury muszą zapewniać wytrzymałość na działanie temperatur transportowanego medium w zakresie od -30°C do +40°C (krótkookresowo do 60°C). Rury muszą posiadać Świadectwo Odbioru 3.1 zgodne z normą PN-EN 10204-3.1. Producent rur musi zapewnić możliwość wykonania losowych testów (na życzenie klienta) sztywności obwodowej dostarczanych rur.

Do montażu kanałów kanalizacji deszczowej o średnicy zewnętrznej Ø160mm i Ø200mm o sztywności obwodowej SN8 należy zastosować rury trójwarstwowe (zewnętrzna lita powierzchnia tworzy twardą ochronę przed uszkodzeniami, środkowa warstwa nadaje jej sztywność obwodową, wewnętrzna trudnościelarna zapewnia korzystne parametry hydrauliczne), wykonane z PP z gładką ścianką zewnętrzną i wewnętrzną, w kolorze zewnętrznym pomarańczowym, natomiast ścianka wewnętrzna rury powinna być w kolorze jasnym, ułatwiającym inspekcję. Łączenie odbywa się metodą łączenia kielichowego, dwukielichowego.



Niedopuszczalne jest zastosowanie rur o karbowanej powierzchni zewnętrznej, która uniemożliwia dokładne wykonanie zagęszczania obsypki wzdłuż i wokół rury z punktu widzenia długotrwałej i bezawaryjnej pracy rurociągu oraz jednakową ochronę warstwy przewodzącej medium na całej długości rury.

STUDNIE BETONOWE

Na kanałach kanalizacji deszczowej zaprojektowano betonowe studnie rewizyjne, o średnicy DN1200±1500mm, wykonane z betonu C35/45, o wodoszczelności W-8 i nasiąkliwości <5%. Studnie betonowe składają się z:

- A - pierścienia wyrównującego - służącego do regulowania wysokości studzienki do poziomu jezdni lub terenu;
- B - zwężki stożkowej - jest to element zwieńczający studzienkę, wyposażona w stopnie złazowe;
- C - kręgi betonowe - służą do budowania komory roboczej w studni, wyposażone w stopnie złazowe;
- D - dennice z kinetą - monolityczny element studni, wraz z zamontowanymi fabrycznie przejściami szczelnymi oraz fabrycznie wykonaną kinetą.

Każda studnia fabrycznie musi być wyposażona w stopnie złazowe (jako pełen pręt stalowy w otulinie tworzywowej), przejścia szczelne oraz betonowe kinety. Dla studni zaprojektowano włazy żeliwne, drogowe, z zamknięciem zatraskowym, typu ciężkiego D400.

WSZYSTKIE ELEMENTY STUDNI ŁĄCZONE ZA POMOCĄ USZCZELEK ELASTOMEROWYCH!

WPUSTY DESZCZOWE

Do przejęcia wód opadowych zaprojektowano wpusty deszczowe wraz z osadnikiem $h = 625\text{mm}$. Osadnik deszczowy wykonany jako monolit, z betonu C35/45, o wodoszczelności W-8 i nasiąkliwości <5%. Osadnik deszczowy jest produkowany o średnicy wewnętrznej DN500mm. Składa się z dwóch elementów: elementu dennego i pierścienia odciążającego. Zastosowanie jednego wysokiego elementu dennego pozwala przyspieszyć montaż oraz zagwarantować dużą szczelność osadnika. Wpusty wyposażyć w wpusty deszczowe żeliwne, zatraskowe.

ODWODNIENIE LINIOWE

Materiały stosowane do wykonania odwodnień liniowych muszą posiadać deklarację zgodności z normą europejską dopuszczającą produkty do stosowania w budownictwie tj. PN EN 1433.

Parametry techniczne zastosowanych produktów:

- Korpus koryta o wymiarach i parametrach betonu zgodnych z poniższym zestawieniem (tabela nr 1);
- Krawędzie koryt wykonane ze stali ocynkowanej o wysokości 40 mm i szerokości 45mm w najszerszym miejscu, zakotwione w bocznych ścianach do samego dna za pomocą 4 specjalnych zabezpieczonych antykorozyjnie kotew na każdą stronę koryta o długości 1000 mm;
- Korpus na całej długości posiada zbrojenie stalowe z prętów żebrowanych wraz z siatką stalową o wymiarach i wadze zgodnych z poniższym zestawieniem (tabela nr 1),
- Krawędzie wyposażone w 8 specjalnych poziomych zamków pod ruszt, pionowe owalne otwory pod trzpienie z rusztów w ilości 8 szt. a także w 8 gwintowanych otworów pod śruby nierdzewne;
- Boczne ścianki koryta muszą być gładkie bez wcięć i wyłobień, dno koryta chropowate zapewniające dobrą przyczepność z podbudową betonową;
- Wytrzymałość korpusu koryta bez rusztów = 900 kN;
- Ognioodporność: klasa A1;
- Znakowanie na ramie zgodnie z EN 1433;
- Ruszty o wymiarach i parametrach zgodnych z poniższym zestawieniem, wyposażone w 4 pionowe trzpienie zabezpieczające przed pionowym przesuwaniem rusztów;
- Powierzchnia wlotowa rusztu zgodnie z poniższym zestawieniem (tabela nr 1);
- Grubość rusztu w miejscu podparcia: 40 mm;
- Dwustopniowe mocowanie rusztów podstawowe :zatraskowe SIDE LOCK w 8 punktach na każdy 1 mb koryta oraz dodatkowe za pomocą 8 śrub na każdy 1 mb;



- Korpus wyposażony standardowo w specjalne profile wykonane z pianki polietylenowej do wykonania uszczelnień pomiędzy dwoma korytami.

Uzupełnienie systemu stanowią studzienki, syfony, ścianki czołowe, oraz blokady i śruby do wybranych rusztów stanowiące dodatkowe zabezpieczenie.

ZABUDOWA:

Zabudowę wykonać zgodnie z wytycznymi projektowymi lub wskazówkami przekazanymi przez producenta/dostawcę materiałów. Koryta wykonane są z betonu zbrojonego włóknem szklanym i mają wytrzymałość do klasy F900, dlatego nie trzeba ich usztywniać i rozpiierać i można je zabudowywać bez rusztów. Dodatkowo, materiał z którego wykonany jest korpus koryta (beton włóknisty) gwarantuje trwałe i stabilne połączenie z opaską betonową koryta tworząc jednorodny element.

Po zabudowaniu ciągu odwodnienia fugi należy wypełnić elastyczną masą wodoodporną. Odwodnienie liniowe układać ze spadkiem w kierunku projektowanej studzienki z króćcem DN150mm, a następnie studzienkę połączyć z projektowanym wpustem deszczowym (Wp 59).

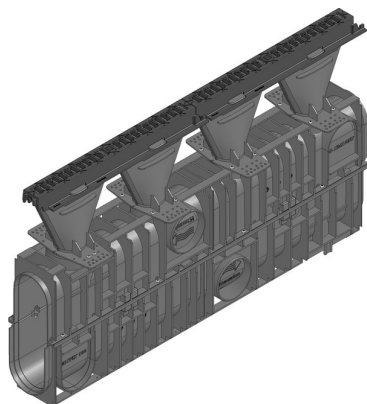
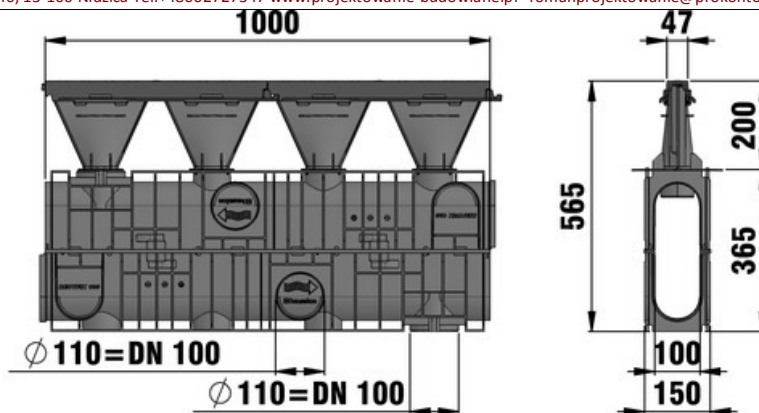
ODWODNIENIE SZCZELINOWE - KANAŁAMI RETENCYJNO-ODWODNIENIOWYMI

Materiały stosowane do wykonania specjalistycznych, wielofunkcyjnych kanałów retencyjno-odwodnieniowych ze zintegrowanym adapterem i rusztem żeliwnym GGG 50 (EN-GJS-500-7) z powłoką KTL muszą posiadać deklarację właściwości użytkowych. Odwodnienia powinny być przebadane zgodnie z normą dotyczącą odwodnień liniowych tj. PN EN 1433.

Parametry Techniczne zastosowanych produktów:

- Kanał z funkcją retencji wody deszczowej;
- Korpus kanału wykonany z PP o żebrowanej strukturze, o wymiarach i parametrach jak w tabeli nr 4;
- Górną część kanału stanowi adapter wykonany z tworzywa o ścianach układających się pod kątem ze specjalną poziomą krawędzią biegnącą wzdłuż całego elementu zabezpieczającą przed pionowym wyrwaniem, wyposażony w zintegrowany ruszt z żeliwa sferoidalnego GGG-50(EN-GJS-500-7), posiadający szczelinę wlotową zgodną z tabelą nr 4;
- Szczeliny wlotowe połączone z dolnym korpusem kanału specjalnymi adapterami o zmiennym przekroju (zwążająco-rozszerzającym);
- Adaptery wyposażone przy podstawie w specjalne poziome płetwy dodatkowo stabilizujące korpus;
- Łączenie korpusów kanałów odbywa się za pomocą pióro - wpust o długości od 12 do 37 mm w zależności od typu kanału;
- Wytrzymałość korpusu koryta po zabudowie = 900 kN;
- Odwodnienia muszą być przebadane zgodnie z wymaganiami normy EN 1433;
- Szczeliny wlotowe: wykonane z żeliwa sferoidalnego GGG 50(EN-GJS-500-7) o wzorze zgodnym z tabelą nr 4, w klasie obciążenia do F900;
- Wymiary oraz powierzchnia wlotowa szczeliny żeliwnej zgodne z tabelą nr 4,
- Szerokość szczeliny żeliwnej w górnej części 47mm, 81 mm w dolnej wraz z płetwami;
- Wysokość szczeliny żeliwnej 46mm;
- Odwodnienie powinno posiadać przestrzenie pomiędzy adapterami umożliwiające przeprowadzenie np. okablowania kolidującego z odwodnieniem (dla lejków o wysokości 300 mm max. możliwa średnica zewnętrzna powinna wynosić 160 mm, dla lejków o wysokości 200 mm max. możliwa średnica zewnętrzna powinna wynosić 110 mm);
- Nasiąkliwość korpusu kanału : 0 %.

Uzupełnienie systemu stanowią studzienki, syfony, ścianki czołowe oraz adaptery połączeniowe. Odwodnienie szczelinowe należy połączyć z siecią kanalizacji deszczowej za pomocą rurociągów PPØ200mm SN8, zgodnie z lokalizacją na Planie zagospodarowania Terenu.



ZABUDOWA:

Zabudowę wykonać zgodnie z wytycznymi projektowymi lub wskazówkami przekazanymi przez producenta/dostawcę materiałów.

TRASA KANAŁÓW

Wytyczenia trasy kanału należy wykonać zgodnie z niniejszym projektem, na podstawie geodezyjnych współrzędnych terenowych, pod nadzorem uprawnionego geodety. Projektowaną oś przewodu należy oznaczyć w terenie w sposób trwały i widoczny, za pomocą drewnianych palików, tzw. kołków osiowych.

Rzędne wjazdów studni oraz wpustów deszczowych należy dostosować do rzędnych projektowanej nawierzchni jezdni! Rzędne wjazdów studni zostały pokazane w części graficznej. W przypadku rozbieżności projektowane rzędne wjazdów dostosować do istniejącego bądź projektowanego poziomu terenu.

PRZYGOTOWANIE DO PROWADZENIA ROBÓT

Przed przystąpieniem do robót należy wykonać prace przygotowawcze, związane z pomiarami, organizacją robót, ustaleniem miejsc do odkładania ziemi rodzimej, odwożeniem urobku, ewentualnym odprowadzeniem wody z wykopów itp., uzyskać zezwolenie na rozpoczęcie robót i komisyjnie przyjąć teren pod budowę, wraz z niezbędnymi reperami geodezyjnymi. Przed przystąpieniem do wykonywania wykopów powinno się zabezpieczyć i oznakować miejsca wykopów.

Przy wykonywaniu wykopów, w bezpośrednim sąsiedztwie istniejącej budowli, na głębokości równej lub większej niż głębokość posadowienia tych budowli, należy je zabezpieczyć przed osiadaniem lub odkształcaniem. Napotymane przewody i kable zabezpieczyć w obrębie wykopu.

Ewentualne obniżenie wód gruntowych należy przeprowadzić tak, aby nie została naruszona struktura w podłożu wykonywanego obiektu, ani też w podłożu sąsiednich budowli.



WYKOPY

Wykopy pod projektowaną sieć kanalizacji deszczowej należy prowadzić jako wąskoprzestrzenny, zabezpieczony odpowiednio szalunkami. Ze względu na licznie istniejące uzbrojenie podziemne, znajdujące się w ul. Tatarskiej, wykopy należy prowadzić odcinkami, z zachowaniem szczególnej ostrożności. Odkrytą istniejącą infrastrukturę techniczną należy bezwzględnie zabezpieczyć w obrębie wykopu w postaci podwieszonych lub specjalnych obudów (koryt). Zabezpieczenia istniejącej infrastruktury oraz ewentualnego obniżenia poziomu wód gruntowych należy uwzględnić w przedmiarze robót do wyceny oraz kosztorysie.

Wykonywanie wykopów o ścianach pionowych bez obudowy można prowadzić tylko w gruntach suchych, gdzie nie występują wody gruntowe, teren nie jest obciążony nasypem przy krawężniach wykopu w pasie, o szerokości równej co najmniej głębokości wykopu H. Dopuszczalne głębokości wykopu w gruntach określonych wg PN 74/B-02480 wynoszą:

- w gruntach spoistych 1.50 m;
- w pozostałych 1.00 m.

Nachylenie wykopów, o skarpach nachylonych, powinno być wykonane przy głębokości wykopu do 4 m i braku wody gruntowej i usuwisk oraz nie obciążaniu naziomu w zasięgu klina odłamu. Dopuszcza się następujące bezpieczne nachylenia skarp:

- w rumoszach gliniastych 1:1.25;
- w gruntach nie spoistych 1:1.5;

przy równoczesnym zapewnieniu łatwego i szybkiego odpływu wód opadowych.

Podczas prowadzenia robót ziemnych nie można dopuścić, aby naturalna struktura gruntu poniżej dna wykopu uległa naruszeniu. Jeżeli nastąpi przekopanie dna wykopu lub gruntu podłoża zostaną naruszone - uplastycznione, to te partie podłoża należy usunąć i zastąpić nasypem budowlanym. Dna wykopów chronić przed zalaniem wodami opadowymi i przemarzeniem. Prace poniżej lustra wód gruntowych można prowadzić po uprzednim odwodnieniu dna wykopu. W przypadku uplastycznienia warstwy gruntów spoistych na dnie wykopu zaleca się doziarnienie dna wykopu grubym kruszywem łamanym.

ROBOTY ZIEMNE

Należy przystąpić do prowadzenia robót ziemnych od najniższego punktu kanału. Przed przystąpieniem do robót ziemnych należy uaktualnić mapy o istniejące uzbrojenie terenu oraz zgłosić jego właścicielom termin rozpoczęcia robót. Roboty ziemne należy wykonywać mechanicznie, w miejscach zbliżeń z istniejącym uzbrojeniem dokonać ręcznych wykopów kontrolnych z zachowaniem szczególnej ostrożności. Grunty i materiały nieprzydatne do wykonania nasypów i zasypania wykopów oraz nadmiar gruntów należy przetransportować na składowisko. Grunty wykorzystywane do wykonywania nasypów powinny być sprawdzone pod względem właściwości geotechnicznych. W przypadku konieczności dowozu gruntu, zapewnienie miejsca uzyskania gruntu należy do obowiązków Wykonawcy. Dno wykopu powinno być równe i wykonane ze spadkiem ustalonym w projekcie, wyrównanie dna wykopu należy wykonać ręcznie. Podsypkę należy ułożyć na całej szerokości dna wykopu. Grubość piaskowej podsypki dolnej powinna wynosić min 0.10 m, natomiast piaskowej obsypki górnej 0.30 m. Zagęszczanie gruntu bezpośrednio nad rurą jest dopuszczalne dopiero po przekroczeniu warstwy ochronnej o grubości 25 cm (liczonej od wierzchu rury). W podłożu oraz warstwie zasykowej do wys. 30 cm powyżej wierzchu rury nie może być kamieni. Zagęszczanie gruntu powinno być wykonane warstwami. Grubość warstw nie powinna być większa niż 0.15 m przy zagęszczaniu ręcznym lub 0.30 m przy zagęszczaniu mechanicznym. Uzyskanie prawidłowego zagęszczenia gruntu wymaga zachowania optymalnej wilgotności gruntu lub wynosić co najmniej 80% jej wielkości. Średni stopień zagęszczenia obsypki powinien wynosić: $I_d = 0.94$. Natomiast stopień zagęszczenia zasyпки wykopów $I_d = 0.98$, a stopień zagęszczenia konstrukcyjnych warstw dróg i chodników powinien wynosić $I_d = 1.0$. Podczas montażu przewodów wykop odvodnić i zabezpieczyć przed zalewaniem przez wody opadowe. Wszelkie naruszone nawierzchnie po zakończeniu prac należy doprowadzić do stanu sprzed rozpoczęcia robót. Przy wykonywaniu kanału przestrzegać obowiązujących norm i przepisów. Roboty ziemne przy skrzyżowaniu z istniejącymi przewodami wykonywać ręcznie. Przyjęto wykonywanie robót ręcznych w wysokości 15% całkowitej długości sieci.



SKRZYŻOWANIA Z PRZESZKODAMI

Skrzyżowania z przeszkodami wykonać należy zgodnie z częścią graficzną opracowania oraz warunkami, zawartymi w uzgodnieniach poszczególnych użytkowników uzbrojenia podziemnego. Skrzyżowania z podziemnymi urządzeniami elektroenergetycznymi i telekomunikacyjnymi wykonać zgodnie z obowiązującymi normami oraz wytycznymi, określonymi w uzgodnieniach przez użytkowników poszczególnych sieci. Ewentualne uszkodzenia urządzeń podziemnych należy bezzwłocznie zgłosić gestorom sieci. Roboty ziemne w miejscach skrzyżowań z innym uzbrojeniem, zaznaczonym na mapie syt-wys należy poprzedzić wykopami kontrolnymi, wykonanymi ręcznie w celu wyznaczenia ich rzeczywistego przebiegu i rzędnych. W celu zabezpieczenia kabli energetycznych oraz telekomunikacyjnych założyć rury osłonowe dwudzielne typu AROT.

W przypadku wystąpienia kolizji projektowanej sieci w istniejącym uzbrojeniu, przewiduje się ich rozwiązanie na budowie, po uprzednim ustaleniu rzędnych i układu przewodów. Rozwiązanie kolizji musi być dokonane przy udziale Wykonawcy Robót, przedstawiciela istniejącego uzbrojenia, przedstawiciela Inwestora oraz Nadzoru Inwestorskiego i Autorskiego.

PRÓBA CIŚNIENIOWA

W celu sprawdzenia szczelności i wytrzymałości połączeń przewodów, należy przeprowadzić próbę ciśnieniową w oparciu o normę PN-81/B-10725. Próbę należy przeprowadzić po ułożeniu rurociągów i wykonaniu warstwy ochronnej piaszczystym gruntem (najwcześniej 48 godzin po zasypaniu), po całkowitym montażu i wzrokowym sprawdzeniu połączeń. Maksymalna temperatura rurociągu nie może być wyższa niż 20°C. Następnie należy zaślepić końce testowanego odcinka. Po ułożeniu, połączeniu i zakotwieniu rurociąg wolno i ostrożnie (aby uniknąć uderzeń wodnych) napęlić wodą w najniższym punkcie sieci, w ten sposób, aby przez jego górną część umożliwić jego odpowietrzenie. Po całkowitym napelnieniu i odpowietrzeniu rurociągu należy pozostawić go na ok. 1 godzinę dla ustabilizowania. Ciśnienie nie może być mniejsze niż 10 kPa i nie większe niż 50 kPa. Musi ono być utrzymywane przez co najmniej 30 minut. Ciśnienie powinno być utrzymywane z dokładnością do 1kPa ciśnienia próbnego, poprzez uzupełnianie wody do maksymalnego poziomu. Całkowita ilość wody uzupełnionej w czasie badania powinna być mierzona i rejestrowana wraz z wysokością słupa wody wymaganego ciśnienia próbnego. Wymagania dotyczące szczelności są spełnione, jeżeli uzupełnienie wody do początkowego jej poziomu nie przekracza dla powierzchni zwilżonej:

- 0,15 l/m² dla przewodów w czasie 30 min;
- 0,2 l/m² dla przewodów wraz ze studzienkami kanalizacyjnymi włączonymi w czasie 30 min.

M² odnosi się do wewnętrznej powierzchni zwilżonej.

Po zakończeniu próby ciśnieniowej należy w sposób kontrolowany zmniejszyć ciśnienie wody, a następnie opróżnić przewód. Wyniki próby szczelności każdego odcinka i całego przewodu powinny być ujęte w dzienniku budowy i protokołach podpisanych przez przedstawiciela nadzoru inwestorskiego, kierownika budowy i użytkownika. Po uzyskaniu pozytywnych wyników próby szczelności, należy przewód poddać płukaniu tak, aby przepływ wody umożliwił usunięcie wszystkich zanieczyszczeń.

PŁUKANIE

Po zakończeniu prób Wykonawca zobowiązany jest dokładnie oczyścić rurociąg poprzez płukanie za pomocą wody i innych mediów tak, aby usunąć wszelkie zanieczyszczenia, kamienie, kawałki drewna itp., które mogły się dostać do wnętrza rurociągów podczas montażu.

KAMEROWANIE

Po przeprowadzeniu płukania sieci kanalizacji deszczowej, należy przeprowadzić inspekcję TV kanałów kanalizacji deszczowej. Wyniki inspekcji TV wraz z powykonawczymi pomiarami geodezyjnymi należy przedstawić Inwestorowi, Inspektorowi Nadzoru oraz projektantowi do analizy i akceptacji. Z inspekcji TV sporządzić protokół, będący załącznikiem do odbioru końcowego.



ROBOTY MONTAŻOWE

Montażu przewodów należy dokonać zgodnie z warunkami technicznymi wykonania i odbioru sieci wodociągowych i kanalizacyjnych oraz instrukcją i wytycznymi producenta rur, zgodnie z profilami podłużnymi oraz wg instrukcji producenta na podsypce piaskowej gr. 10 m oraz obsypce gr. 30 cm.

Rurociągi i kształtki muszą być wolne od wszelkich wad i uszkodzeń, które mogą powodować ich niewłaściwe działanie. Kaskady należy montować na zewnątrz studni.

Dennica studzienki powinna być posadowiona w odwodnionym wykopie na przygotowanym podłożu. Przed rozpoczęciem montażu studzienki dennicę należy wypoziomować. Następnie należy naciągnąć uszczelkę i posmarować ją środkiem smarującym. Przed nałożeniem z góry następnego elementu należy dokładnie oczyścić jego dolny zamek oraz posmarować środkiem smarującym. Podczas nakładania kolejnego elementu należy zwrócić szczególną uwagę na to, aby element był nakładany w poziomie. Brak poziomu powoduje podwinięcie się uszczelki na zamku, a w późniejszym okresie przeciekanie studni. Z kolejnymi elementami studzienki należy postępować jak wyżej. Zaleca się transportowanie oraz montaż elementów studzienki za pomocą specjalistycznych chwytaków trójramiennych. Wypełnienie wykopu wokół studni powinno być wykonane materiałem sypkim warstwami o grubości 0.30 m z równomiernym zagęszczeniem warstw.

W przypadku zastosowania innych od powyższych rozwiązań projektowych, należy stosować materiały o takich samych lub lepszych parametrach technicznych i bezwzględnie przedstawić stosowne dokumenty autorowi projektu oraz inspektorowi nadzoru, w celu zatwierdzenia.

9.0 ZAŁOŻENIA I OBLICZENIA

Obliczenie ilości wód deszczowych dokonano w oparciu o przyjęte natężenie, czas trwania, oraz prawdopodobieństwo występowania deszczu miarodajnego wraz ze współczynnikami spływu, charakteryzującymi sposób urządzenia i powierzchnie zlewni oraz współczynnikami opóźnienia odpływu.

Odpływ wód deszczowych z terenu w/w ulic obliczono na podstawie wzoru:

$$Q = q \times F \times \psi \times \varphi \quad [l/s] \text{ gdzie:}$$

q - natężenie deszczu miarodajnego

F - powierzchnia zlewni

ψ - współczynnik spływu

φ - współczynnik opóźnienia odpływu

Obliczenie rocznej ilości deszczu

Dominującą formą zasilania atmosferycznego na terenie powiatu nidzickiego są opady deszczu. Średni roczny opad dla miasta Nidzicy ustalono w oparciu o mapę z Atlasu Klimatu Polski Instytutu Meteorologii i Gospodarki Wodnej pod redakcją Haliny Lorenc, Warszawa 2005 r. Według atlasu średni roczny opad z lat 1971-2000 dla Nidzicy wynosi 580mm. Do obliczeń przyjęto wartość $q = 600\text{mm/rok}$.

Zlewnia ul. Tatarskiej

Dane:

$$q = 132 \quad [l/s]$$

$$F = 1,29 \quad [ha]$$

$$F_{zr} = 0,98 \quad [ha]$$

Odpływ wód opadowych i roztopowych

$$Q = 148,11 \quad [l/s]$$

$$Q_R = F \times \psi \times \varphi \times q \quad [m^3/rok]$$

$$Q_R = 6 \, 732 \quad [m^3/rok]$$

Całkowita ilość wód opadowych odprowadzonych do gruntu w okresie 10 lat:



$$Q_{10} = Q_R \times 10$$

$$Q_{10} = 67\,320 \text{ [m}^3\text{]}$$

10.0 ZAGOSPODAROWANIE ODPADÓW I SUBSTANCJI SZKODLIWYCH

Wykonawca robót zobowiązany jest do spełnienia następujących wymagań, dotyczących jakości ochrony środowiska i BHP, tj.:

- odpady powstałe w trakcie realizacji zlecenia są własnością Wykonawcy;
- Wykonawca odpowiada za tymczasowe gromadzenie odpadów i ich transport;
- przed przystąpieniem do realizacji zlecenia wskazanym jest, by Wykonawca posiadał pozwolenie na gospodarkę odpadami lub pozwolenie wydane przez Urząd Gminy na wytwarzanie odpadów w trakcie realizacji zlecenia;
- w przypadku używania sprzętu mechanicznego lub innego z napędami hydraulicznymi, wszelkie przecieki należy eliminować, zabezpieczać ich skutki oraz natychmiast informować odpowiednie służby Zamawiającego.

Wykonawca powinien posiadać:

- aktualne przeszkolenie w zakresie BHP;
- aktualne badania profilaktyczne;
- odpowiednią do danej pracy odzież ochronną, sprzęt ochronny i zabezpieczający.

Wykonawca powinien:

- stosować zasadę stałej komunikacji i współpracy z odpowiednimi służbami Zamawiającego;
- informować Służbę BHP Spółki o wypadkach przy pracy i zdarzeniach potencjalnie wypadkowych, które wystąpiły podczas wykonywania prac na rzecz Zamawiającego;
- przestrzegać obowiązujących na terenie Spółki procedur i rozwiązań organizacyjnych w zakresie BHP.

UWAGA!

Całość robót wykonywać zgodnie z:

- Warunkami Technicznymi Wykonywania Robót Budowlano-Montażowych cz. Instalacje Sanitarne i przemysłowe;
- Warunkami Technicznymi Wykonywania i Odbioru Rurociągów z Tworzyw Sztucznych wyd. w 1996 r. oraz z poradnikami technicznymi producentów rur tworzywowych.

11.0 WARUNKI WYKONYWANIA ROBÓT

Na co najmniej 7 dni przed rozpoczęciem robót budowlanych należy powiadomić właściwy organ, załączając wymagane oświadczenie kierownika budowy i inspektora nadzoru inwestorskiego, jeżeli taki zostanie ustanowiony, oraz jednostki uzgadniające (właściciele uzbrojenia terenu) i właściciele gruntów. Należy uzgodnić z właścicielami gruntów termin wykonywania robót budowlanych na ich terenie. Przed przystąpieniem do wykonywania robót budowlanych należy sprawdzić czy spełnione są warunki podane w uzgodnieniach jednostek uzgadniających. Istniejące uzbrojenie podziemne zlokalizować wykopami próbnymi, wykonanymi ręcznie. Zabezpieczenie na czas wykonywania robót napotkanego uzbrojenia podziemnego wykonać pod nadzorem właścicieli tego uzbrojenia. Po zakończeniu robót, przed zasypaniem, istniejące uzbrojenie podziemne przywrócić do stanu pierwotnego i zgłosić jego właścicielowi celem dokonania odbioru potwierdzonego wpisem do dziennika budowy lub oddzielnym protokołem.

W przypadku dokonywania jakichkolwiek zmian (istotnych jak również nieistotnych) do niniejszego Projektu Budowlanego, zmiany te bezwzględnie należy uprzednio uzgodnić z Autorem projektu oraz z Inwestorem i Inspektorem Nadzoru Inwestorskiego.

12.0 UWAGI KOŃCOWE

Zakres robót przy realizacji projektowanego przedsięwzięcia obejmuje zadanie, mogące być realizowane w okresie kilkudniowym w następującej kolejności:

- Wytyczenie trasy projektowanej sieci kanalizacji deszczowej i zabezpieczenie terenu inwestycji przed dostępem osób niepowołanych;
- Ręczne wykonanie wykopów kontrolnych w miejscach skrzyżowań z istniejącym uzbrojeniem podziemnym;



- Wykonanie wykopów liniowych po wytyczonej trasie;
- Zabezpieczenie skrzyżowań z istniejącą infrastrukturą podziemną;
- Wyrównanie dna wykopu z wykonaniem podsypki;
- Montaż i ułożenie projektowanych przewodów w wykopie;
- Próba szczelności;
- Wykonanie pomiarów geodezyjnych powykonawczych;
- Obsypanie kanałów obsypką wraz z jej zagęszczeniem;
- Zasypanie wykopów gruntem rodzimym wraz z zagęszczeniem;
- Uporządkowanie terenu z przywróceniem do stanu pierwotnego.

W celu zapobieżenia przewidywanym zagrożeniom należy przedsięwziąć następujące środki:

- Przed rozpoczęciem robót należy zapoznać się z treścią warunków podanych w uzgodnieniach poszczególnych instytucji oraz powiadomić właściwe instytucje;
- Oznakować i zabezpieczyć teren przed dostępem osób postronnych przez ogrodzenie, oświetlenie i wywieszenie tablic ostrzegawczych dla ruchu pieszego i kołowego, dla warunków dziennych i nocnych;
- Zadbać o dobrą komunikację na terenie budowy, dotyczącą dojścia pracowników, dostawy materiałów budowlanych, zejścia do wykopów oraz zadbać o możliwą ewentualną ewakuację osób zagrożonych lub poszkodowanych;
- Wykonać umocnienie konstrukcją rozporową ścian wykopów, typ konstrukcji dostosować do głębokości, rodzaju gruntu, czasu utrzymania wykopu, obciążeń transportem, składowaniem materiałów i innych obciążeń w sąsiedztwie wykopów;
- Ograniczyć napływ wód deszczowych i zapewnić ich odprowadzenie z dna wykopu;
- Zachować bezpieczną odległość wykopów od innych budowli;
- Przed każdorazowym rozpoczęciem robót w wykopie sprawdzić stan skarp i umocnień;
- Prace w pobliżu słupów energetycznych i telekomunikacyjnych prowadzić bez użycia sprzętu mechanicznego o wysokim zasięgu;
- Prace przy skrzyżowaniach z innymi sieciami podziemnymi prowadzić pod nadzorem osób odpowiadających za dany rodzaj sieci;
- Kierownik budowy lub inna osoba powinna sporządzić dla inwestycji Plan Bezpieczeństwa i Ochrony Zdrowia (BIOZ).

Roboty ziemne w pobliżu istniejącego uzbrojenia podziemnego i linii energetycznych wykonywać ręcznie. Praca koparką w pobliżu czynnych linii energetycznych jest zabroniona. Przy wykonywaniu robót ziemnych (a w szczególności pod czynnymi liniami energetycznymi) należy przestrzegać odpowiednich przepisów BHP. Istniejące uzbrojenie podziemne oznaczone jest na mapie sytuacyjno-wysokościowej. Przed przystąpieniem do robót ziemnych należy ustalić lokalizację istniejącego uzbrojenia przez jego ręczne odkopanie a następnie zgłosić do poszczególnych instytucji zlokalizowanie istniejącego uzbrojenia podziemnego w terenie. Istniejące uzbrojenie podziemne tj. kable energetyczne i telekomunikacyjne należy zabezpieczyć rurami ochronnymi typu AROT.

Miejsca robót ziemnych i montażowych, przeprowadzonych w obrębie pasa drogowego i przejść, należy zabezpieczyć przez ustawienie barier, kładek dla pieszych i oświetlenie w nocy światłami ostrzegawczymi oraz ustawienie odpowiednich znaków drogowych zgodnie z Kodeksem Drogowym. W czasie wykonywania robót ziemnych i montażowych należy chronić znaki geodezyjne.

Sprawdził:

Projektant:

ZESTAWIENIE WPUSTÓW DESZCZOWYCH

OBIEKT: Kanalizacja deszczowa

Miejscowość: Nidzica, ul. Tatarska

| Lp. | Nr wpustu | Rzędna niwelety | Rzędna wylotu | Rzędna dna | Średnica przykanalika [mm] | Długość przykanalika [m] | Spadek [%] | Studnia włączeniowa | UWAGI |
|-----|-----------|-----------------|---------------|------------|----------------------------|--------------------------|------------|---------------------|---------------------|
| 1 | Wp1 | 175,70 | 174,12 | 173,49 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D2 | - |
| 2 | Wp2 | 175,70 | 174,16 | 173,54 | PP Ø160mm | 4,0 | 1,5 | D2 | - |
| 3 | Wp3 | 177,23 | 175,48 | 174,85 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D3 | - |
| 4 | Wp4 | 177,23 | 175,53 | 174,90 | PP Ø160mm | 4,5 | 1,5 | D3 | - |
| 5 | Wp5 | 178,31 | 176,67 | 176,04 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D4 | - |
| 6 | Wp6 | 178,31 | 176,71 | 176,09 | PP Ø160mm | 4,0 | 1,5 | D4 | - |
| 7 | Wp7 | 179,10 | 177,32 | 176,69 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D5 | - |
| 8 | Wp8 | 179,10 | 177,36 | 176,74 | PP Ø160mm | 4,0 | 1,5 | D5 | - |
| 9 | Wp9 | 179,55 | 177,97 | 177,34 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D6 | - |
| 10 | Wp10 | 179,55 | 178,01 | 177,39 | PP Ø160mm | 4,0 | 1,5 | D6 | - |
| 11 | Wp11 | 179,82 | 178,33 | 177,70 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D7 | - |
| 12 | Wp12 | 179,82 | 178,37 | 177,75 | PP Ø200mm | 4,0 | 1,5 | D7 | - |
| 13 | Wp13 | 180,12 | 178,75 | 178,12 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D8 | - |
| 14 | Wp14 | 180,12 | 178,79 | 178,17 | PP Ø200mm | 4,0 | 1,5 | D8 | - |
| 15 | Wp15 | 180,89 | 179,58 | 178,95 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D9 | - |
| 16 | Wp16 | 180,89 | 179,62 | 179,00 | PP Ø200mm | 4,0 | 1,5 | D9 | - |
| 17 | Wp17 | 181,77 | 180,41 | 179,78 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D10 | - |
| 18 | Wp18 | 181,77 | 180,46 | 179,83 | PP Ø160mm | 4,5 | 1,5 | D10 | - |
| 19 | Wp19 | 182,85 | 181,23 | 180,60 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D11 | - |
| 20 | Wp20 | 182,85 | 181,27 | 180,65 | PP Ø160mm | 4,0 | 1,5 | D11 | - |
| 21 | Wp21 | 184,23 | 182,53 | 181,90 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D12 | - |
| 22 | Wp22 | 184,23 | 182,57 | 181,95 | PP Ø160mm | 4,0 | 1,5 | D12 | - |
| 23 | Wp23 | 185,03 | 183,46 | 182,83 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D13 | - |
| 24 | Wp24 | 185,03 | 183,50 | 182,88 | PP Ø160mm | 4,0 | 1,5 | D13 | - |
| 25 | Wp25 | 185,34 | 183,75 | 183,12 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D14 | - |
| 26 | Wp26 | 185,34 | 183,79 | 183,17 | PP Ø200mm | 4,0 | 1,5 | D14 | - |
| 27 | Wp27 | 185,57 | 184,05 | 183,42 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D15 | - |
| 28 | Wp28 | 185,57 | 184,09 | 183,47 | PP Ø200mm | 4,0 | 1,5 | D15 | - |
| 29 | Wp29 | 185,91 | 184,35 | 183,72 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D16 | - |
| 30 | Wp30 | 185,91 | 184,39 | 183,77 | PP Ø160mm | 4,0 | 1,5 | D16 | - |
| 31 | Wp31 | 186,49 | 185,10 | 184,47 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D17 | - |
| 32 | Wp32 | 186,49 | 185,14 | 184,52 | PP Ø160mm | 4,0 | 1,5 | D17 | - |
| 33 | Wp33 | 187,03 | 185,61 | 184,98 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D18 | - |
| 34 | Wp34 | 187,03 | 185,65 | 185,03 | PP Ø160mm | 4,0 | 1,5 | D18 | - |
| 35 | Wp35 | 187,66 | 186,20 | 185,57 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D19 | - |
| 36 | Wp36 | 187,66 | 186,24 | 185,62 | PP Ø160mm | 4,0 | 1,5 | D19 | - |
| 37 | Wp37 | 188,84 | 187,44 | 186,82 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D20 | - |
| 38 | Wp38 | 188,84 | 187,44 | 186,82 | PP Ø160mm | 4,0 | 1,5 | D20 | - |
| 39 | Wp39 | 190,21 | 188,81 | 188,19 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D21 | - |
| 40 | Wp40 | 190,21 | 188,81 | 188,19 | PP Ø160mm | 4,0 | 1,5 | D21 | - |
| 41 | Wp41 | 190,75 | 189,35 | 188,73 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D22 | - |
| 42 | Wp42 | 190,75 | 189,35 | 188,73 | PP Ø160mm | 4,0 | 1,5 | D22 | - |
| 43 | Wp43 | 190,60 | 189,20 | 188,58 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D23 | - |
| 44 | Wp44 | 190,60 | 189,20 | 188,58 | PP Ø160mm | 4,0 | 1,5 | D23 | Wp. Podkrawężnikowy |
| 45 | Wp45 | 190,28 | 188,88 | 188,26 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D24 | - |
| 46 | Wp46 | 190,28 | 188,88 | 188,26 | PP Ø160mm | 4,0 | 1,5 | D24 | - |
| 47 | Wp47 | 189,99 | 188,59 | 187,97 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D25 | - |
| 48 | Wp48 | 189,99 | 188,59 | 187,97 | PP Ø160mm | 4,0 | 1,5 | D25 | - |

| | | | | | | | | | |
|----|------|--------|--------|--------|-----------|-----|-----|-----|---|
| 49 | Wp49 | 189,69 | 188,29 | 187,67 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D26 | - |
|----|------|--------|--------|--------|-----------|-----|-----|-----|---|

| | | | | | | | | | |
|-----------|------|--------|--------|--------|-----------|-------------|------------|------------|---|
| 50 | Wp50 | 189,69 | 188,29 | 187,67 | PP Ø160mm | 4,0 | 1,5 | D26 | - |
| 51 | Wp51 | 189,40 | 187,78 | 187,15 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D27 | - |
| 52 | Wp52 | 189,40 | 187,82 | 187,20 | PP Ø160mm | 4,0 | 1,5 | D27 | - |
| 53 | Wp53 | 189,19 | 187,88 | 187,25 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D28 | - |
| 54 | Wp54 | 189,19 | 187,92 | 187,30 | PP Ø160mm | 4,0 | 1,5 | D28 | - |
| 55 | Wp55 | 189,32 | 188,06 | 187,43 | PP Ø160mm | 1,0 | 1,5 | D29 | - |
| 56 | Wp56 | 189,32 | 188,10 | 187,48 | PP Ø160mm | 4,0 | 1,5 | D29 | - |
| 57 | Wp57 | 189,56 | 188,32 | 187,70 | PP Ø160mm | 4,0 | 1,5 | D30 | - |
| 58 | Wp58 | 189,56 | 188,34 | 187,71 | PP Ø160mm | 5,0 | 1,5 | D30 | - |
| 59 | Wp59 | 174,82 | 173,35 | 172,72 | PP Ø200mm | 3,0 | 1,5 | D1 | - |
| 60 | Wp60 | 174,80 | 173,47 | 172,84 | PP Ø160mm | 11,0 | 1,5 | D1 | - |
| | | | | | | | | | |

60

164,0

RAZEM

SZCZERGÓŁY ODWODNIENIA LINIOWEGO

OBIEKT: Kanalizacja deszczowa

Miejscowość: Nidzica, ul. Tatarska

TABELA NR 1 (szczegółowe parametry techniczne koryt):

| Koryto typ 020 o dł. 4,0 m i 1,0 m | |
|--|--|
| Długość | 4000/1000 mm |
| Szerokość zewnętrzna | 550 mm |
| Szerokość wewnętrzna | 150 mm |
| Wysokość zewnętrzna | 460 mm |
| Wysokość wewnętrzna | 270 mm |
| Powierzchnia przekroju poprzecznego | 383 cm ² |
| Pojemność kanałów | 38,3 l/mb |
| Głębokość siedliska rusztu | 43 mm |
| Masa | 2000/500 kg |
| Wytrzymałość korpusu odwodnienia liniowego | F900 |
| Materiał korpusów odwodnienia | beton C50/60 zbrojony stalą A3N o masie 12,86 kg/m (pręty podłużne Ø12 i Ø8 oraz ramki Ø6 mm) |
| Materiał - informacje dodatkowe | Beton o klasach ekspozycji XF4, XA3, nasiąkliwości 4,00%, odporności betonu na działanie mrozu zbadaną na 211 cykli, klasa 4 ścieralności, mrozoodporność z udziałem soli odładzających wg. PN-EN 1433 ze stwierdzonym średnim ubytkiem masy próbek 0,02 kg/m ² |
| Mocowanie rusztów w korycie (ramy) | stal ocynkowana, rama kotwiona w ścianie kanału (4 kotwy/m z każdej strony koryta), wys. ramy 40 mm, szer. ramy 45mm. Krawędzie wyposażone w poziome zamki pod ruszt (8 szt./m), otwory pod trzpienie rusztów (8 szt./m) i w gwintowane otwory pod śruby (8 szt./m) |
| Możliwość stosowania dodatkowych powłok na beton | tak, powłoka dwuskładnikowa, bezrozpuszczalnikowa, tiksotropowa, odporna na obciążenia chemiczne, zmniejszająca nasiąkliwość betonu |
| System mocowania rusztów w ramie koryta | Podwójny: zatrzaskowy - 8 pkt. zatrzaskowych na 1 mb, dodatkowy - 8 śrub mocujących na 1 mb odwodnienia |
| Uchwyty transportowe | w zależności od długości koryta, 2 szt. w przypadku koryt o długości 1 m, 4 szt. w przypadku koryt o długości 4 m, istnieje możliwość podnoszenia koryt za odpowiednio zamocowane ruszty |

TABELA NR 2 (szczegółowe parametry techniczne rusztów):

| Ruszt żeliwny, szczelinowy SW 150/20, czarny, kl. D400 | |
|---|-------------------|
| Długość | 500 mm |
| Szerokość | 227 mm |
| Wysokość | 40 mm |
| Masa | 8,1 kg |
| Wzór rusztu | Ruszt szczelinowy |
| Wymiar pojedynczego otworu | 150 x 20 mm |

| | |
|----------------------|---------------------|
| Powierzchnia wlotowa | 710 cm ² |
| Materiał | Żeliwo GGG 50 |
| Powłoka KTL | NIE |

TABELA NR 3 (cechy szczególne systemu):

| CECHY SZCZEGÓLNE | |
|-------------------------|--|
| Cechy szczególne | <p>Zintegrowana, prefabrykowana opaska betonowa z przestrzennym, pełnym stalowym zbrojeniem, boczne ścianki gładkie, bez wcięć i wyłobień, dolna krawędź koryta chropowata, zapewniająca dobrą przyczepność z podbudową betonową, studzienka odpływowa 2-elementowa z możliwością przegłębienia za pomocą dwóch elementów pośrednich.</p> <p>W miejscu połączenia ocynkowanej ramy rusztu oraz koryta zastosowano fugę wykonaną z bezrozpuszczalnikowego, niewrażliwego na wilgoć, tiksotropowego, dwuskładnikowego kleju na bazie żywic epoksydowych i specjalnych wypełniaczy.</p> <p style="text-align: center;">Cechy charakterystyczne fugi:</p> <ul style="list-style-type: none"> - bardzo dobra przyczepność, - wysokie parametry wytrzymałościowe, - wiąże bezskurczowo, - nie wymaga gruntowania, - wysoka odporność na ścieranie, - nieprzepuszczalność dla pary wodnej i par innych substancji, - wysoka odporność chemiczna. <p>Uzupełnienie systemu stanowią studzienki, syfony, ścianki czołowe, oraz blokady i śruby do wybranych rusztów stanowiące dodatkowe zabezpieczenie.</p> <p>Na styku połączenia koryt odwodnienia liniowego należy stosować specjalną wkładkę z pianki PE o gr. 12 mm, umożliwiającą wykonanie uszczelnienia.</p> |

SZCZERGÓŁY ODWODNIENIA SZCZELINOWEGO

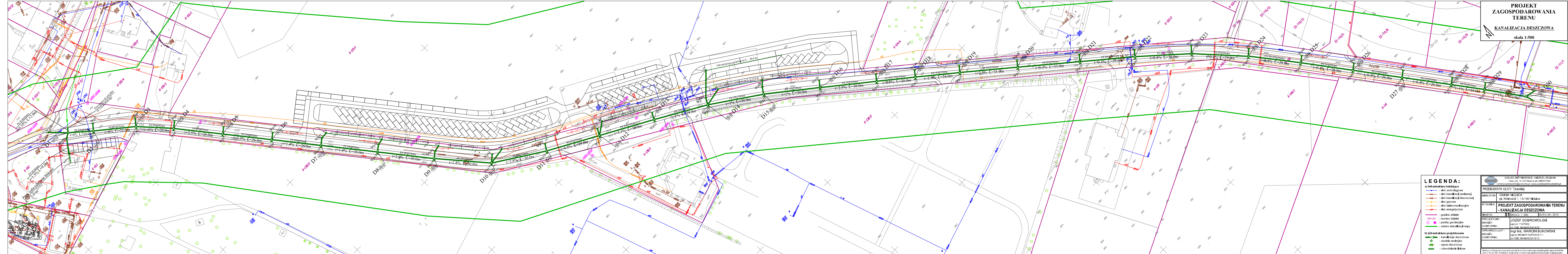
OBIEKT: Kanalizacja deszczowa

Miejscowość: Nidzica, ul. Tatarska


TABELA NR 4

| Szczelina poprzeczna | | |
|--|---|--------------------|
| Długość | 1000 | mm |
| Szerokość korpusu odwodnienia | 150 | mm |
| Wysokość korpusu odwodnienia | 365 | mm |
| Wysokość lejka | 200 | mm |
| Wysokość całkowita | 565 | mm |
| Pole powierzchni przekroju poprzecznego koryta | 284 | cm ² |
| Pojemność retencyjna | 28,4 | l/mb |
| Rodzaj przekroju poprzecznego | profil "U" | |
| Materiał rusztu | żeliwo sferoidalne GGG-50 (EN-GJS- 500-7) z KTL | |
| Materiał lejka | Poliamid (PA6) | |
| Szerokość rusztu w górnej części | 46,6 | mm |
| Wymiar szczeliny | 13 x 28 | mm |
| Powierzchnia wlotowa | 172 | cm ² /m |
| Masa | 13,1 | kg |

**PROJEKT
ZAGOSPODAROWANIA
TERENU**
KANALIZACJA DESZCZOWA
skala 1:500



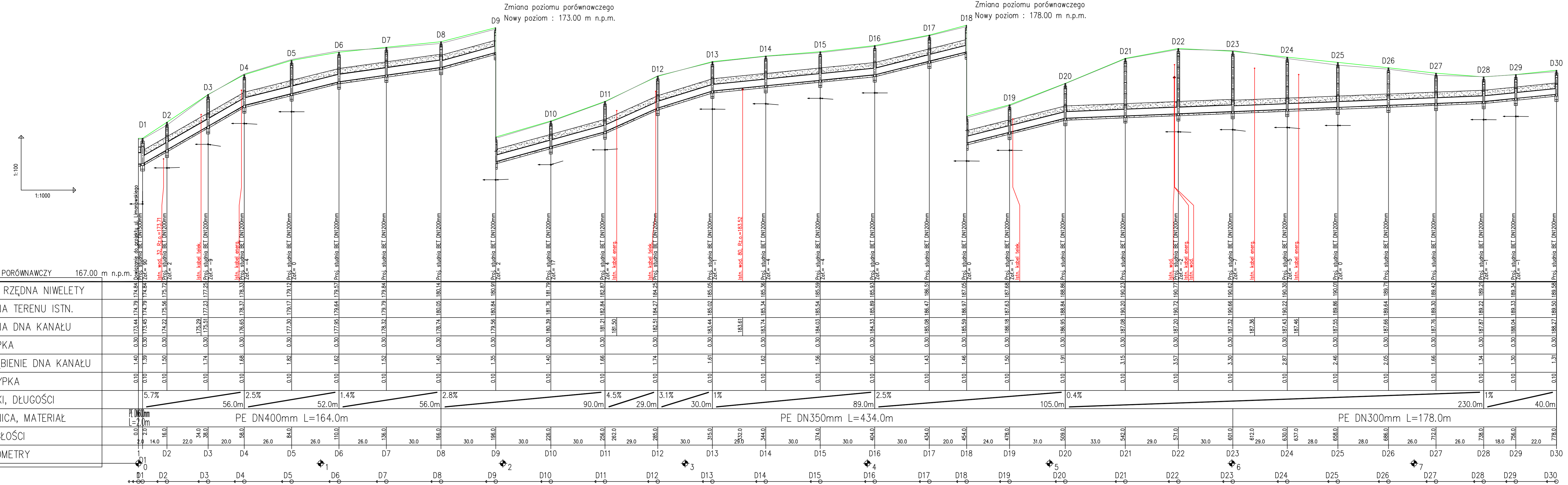
- LEGENDA:**
- a) infrastruktura istniejąca**
- - sieć wodociągowa
 - - sieć kanalizacji sanitarnej
 - - sieć kanalizacji deszczowej
 - - sieć gazowa
 - - sieć telekomunikacyjna
 - - sieć energetyczna
 - - granica działek
 - x - numery działek
 - o - punkty geodezyjne
 - o - zakres aktualizacji mapy
- b) infrastruktura projektowana**
- - kanalizacja deszczowa
 - o - studnia rewizyjna
 - o - wpuść deszczowy
 - - odwodnienie brzoze

| | |
|--|--|
|  USŁUGI INŻYNIERSKIE ANDRZEJ ROMAN Tatory 40, 13-100 Nidzica tel: +4802272647 roman@projektowanie.pl projektowanie@projektowanie.pl www.projektowanie.pl | |
| PRZEBUDOWA ULICY; Tatarskiej | |
| INWESTOR: | GMINA NIDZICA pl. Wolności 1, 13-100 Nidzica |
| RYSUJEK: | PROJEKT ZAGOSPODAROWANIA TERENU - KANALIZACJA DESZCZOWA |
| NR RYSU: | S1 SKALA: 1:500 DATA: 04 - 2015 |
| PROJEKTANT - BRANŻA: | JÓZEF DOBROWOLSKI upr.nr 11519/04; BRANŻA: |
| SPRAWDZAJĄCY - BRANŻA: | mgr inż. MARCIN BUKOWSKI upr.nr WAM/0132/POOS/11; SANITARNA: |
| SANITARNA: | nr OIB: WAM/IS/0474/02 nr OIB: WAM/IS/0474/02 |

PROFIL PODŁUŻNY

KANALIZACJA DESZCZOWA

skala 1:100/1000



POZIOM PORÓWNAWCZY 167.00 m n.p.m.

| PROJ. RZĘDNA NIWELETY | RZĘDNA TERENU ISTN. | RZĘDNA DNA KANAŁU | OBSYPKA | ZAGŁĘBIENIE DNA KANAŁU | PODSYPKA | SPADKI, DŁUGOŚCI | ŚREDNICA, MATERIAŁ | ODLEGŁOŚCI | HEKTOMETRY |
|-----------------------|---------------------|-------------------|---------|------------------------|----------|------------------|--------------------|------------|------------|
| 174.84 | 174.79 | 174.84 | 0.30 | 1.40 | 0.10 | 5.7% | PE DN400mm | 0.0 | 1.0 |
| 174.84 | 174.79 | 174.84 | 0.30 | 1.39 | 0.10 | 56.0m | L=2.0m | 14.0 | D2 |
| 175.71 | 175.72 | 175.72 | 0.30 | 1.50 | 0.10 | 2.5% | PE DN400mm | 16.0 | D3 |
| 177.23 | 177.23 | 177.23 | 0.30 | 1.74 | 0.10 | 52.0m | L=164.0m | 22.0 | D4 |
| 178.33 | 178.33 | 178.33 | 0.30 | 1.68 | 0.10 | 1.4% | PE DN400mm | 34.0 | D5 |
| 179.84 | 179.84 | 179.84 | 0.30 | 1.82 | 0.10 | 56.0m | L=2.0m | 38.0 | D6 |
| 180.14 | 180.14 | 180.14 | 0.30 | 1.62 | 0.10 | 2.8% | PE DN400mm | 20.0 | D7 |
| 180.84 | 180.84 | 180.84 | 0.30 | 1.52 | 0.10 | 30.0m | L=434.0m | 26.0 | D8 |
| 181.76 | 181.76 | 181.76 | 0.30 | 1.40 | 0.10 | 1% | PE DN350mm | 26.0 | D9 |
| 182.84 | 182.84 | 182.84 | 0.30 | 1.35 | 0.10 | 4.5% | PE DN350mm | 26.0 | D10 |
| 184.25 | 184.25 | 184.25 | 0.30 | 1.40 | 0.10 | 29.0m | L=434.0m | 30.0 | D11 |
| 185.36 | 185.36 | 185.36 | 0.30 | 1.66 | 0.10 | 3.1% | PE DN350mm | 28.0 | D12 |
| 185.93 | 185.93 | 185.93 | 0.30 | 1.74 | 0.10 | 30.0m | L=434.0m | 29.0 | D13 |
| 186.47 | 186.47 | 186.47 | 0.30 | 1.61 | 0.10 | 1% | PE DN350mm | 29.0 | D14 |
| 186.59 | 186.59 | 186.59 | 0.30 | 1.61 | 0.10 | 89.0m | L=434.0m | 30.0 | D15 |
| 187.05 | 187.05 | 187.05 | 0.30 | 1.46 | 0.10 | 2.5% | PE DN350mm | 30.0 | D16 |
| 187.68 | 187.68 | 187.68 | 0.30 | 1.50 | 0.10 | 105.0m | L=434.0m | 31.0 | D17 |
| 188.84 | 188.84 | 188.84 | 0.30 | 1.91 | 0.10 | 0.4% | PE DN300mm | 31.0 | D18 |
| 190.23 | 190.23 | 190.23 | 0.30 | 3.15 | 0.10 | 230.0m | L=178.0m | 33.0 | D19 |
| 190.62 | 190.62 | 190.62 | 0.30 | 3.57 | 0.10 | 1% | PE DN300mm | 33.0 | D20 |
| 190.66 | 190.66 | 190.66 | 0.30 | 3.30 | 0.10 | 40.0m | L=178.0m | 34.0 | D21 |
| 190.77 | 190.77 | 190.77 | 0.30 | 3.57 | 0.10 | | PE DN300mm | 34.0 | D22 |
| 190.96 | 190.96 | 190.96 | 0.30 | 3.30 | 0.10 | | PE DN300mm | 34.0 | D23 |
| 190.96 | 190.96 | 190.96 | 0.30 | 3.30 | 0.10 | | PE DN300mm | 34.0 | D24 |
| 190.96 | 190.96 | 190.96 | 0.30 | 3.30 | 0.10 | | PE DN300mm | 34.0 | D25 |
| 190.96 | 190.96 | 190.96 | 0.30 | 3.30 | 0.10 | | PE DN300mm | 34.0 | D26 |
| 190.96 | 190.96 | 190.96 | 0.30 | 3.30 | 0.10 | | PE DN300mm | 34.0 | D27 |
| 190.96 | 190.96 | 190.96 | 0.30 | 3.30 | 0.10 | | PE DN300mm | 34.0 | D28 |
| 190.96 | 190.96 | 190.96 | 0.30 | 3.30 | 0.10 | | PE DN300mm | 34.0 | D29 |
| 190.96 | 190.96 | 190.96 | 0.30 | 3.30 | 0.10 | | PE DN300mm | 34.0 | D30 |

USŁUGI INŻYNIERSKIE ANDRZEJ ROMAN
Tatarskiej 40, 13-100 Nidzica tel: +48602727347
romanprojektowanie@prokron.pl www.projektowanie-budowlane.pl

PRZEBUDOWA ULICY: Tatarskiej

INWESTOR: GMINA NIDZICA
pl. Wolności 1, 13-100 Nidzica

RYSUNEK: **PROFIL PODŁUŻNY**
- KANALIZACJA DESZCZOWA

NR.RYS: S2 SKALA: 1 : 100/1000 DATA: 04 - 2015

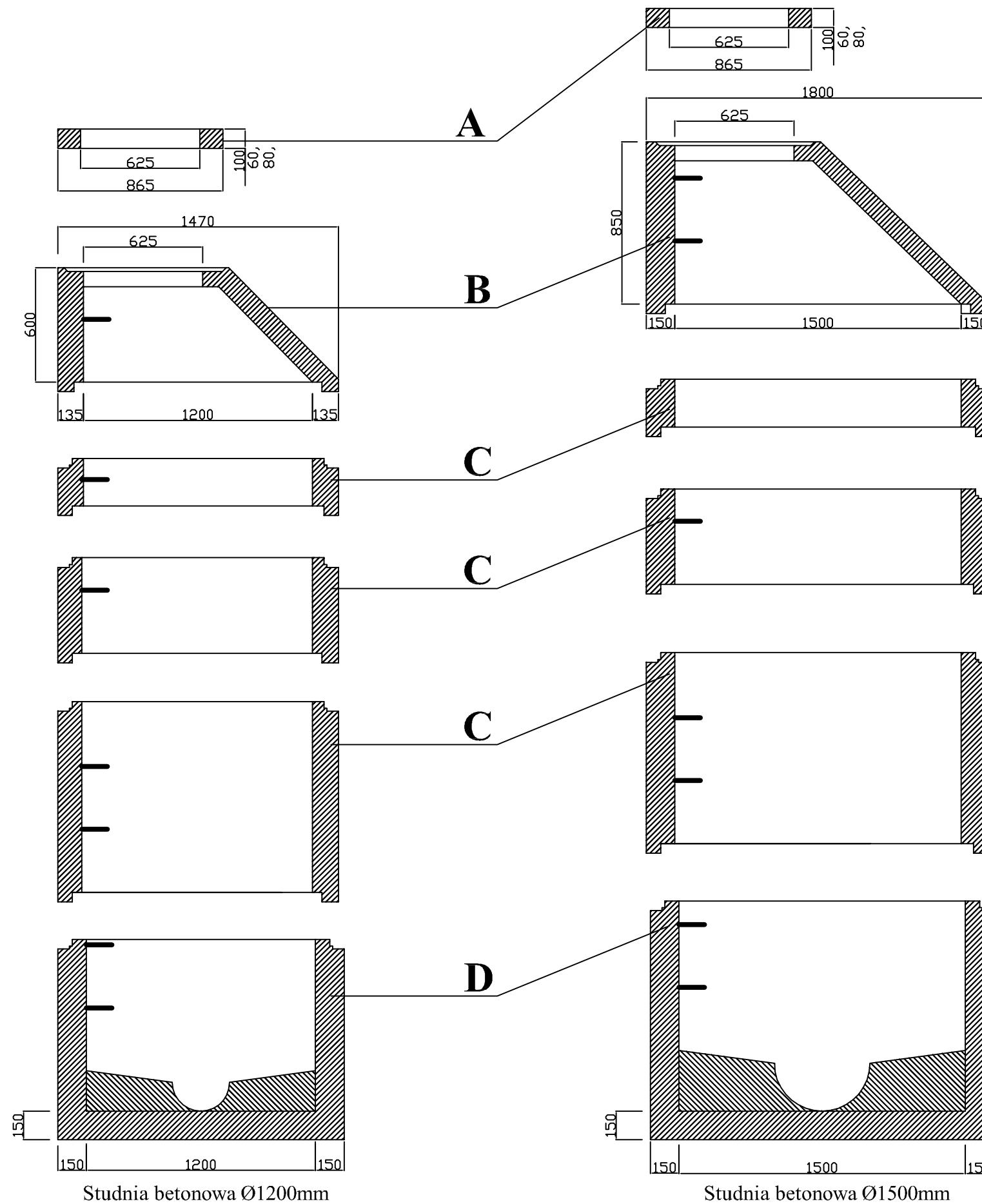
PROJEKTANT - JÓZEF DOBROWOLSKI
BRANŻA - upr.nr 115/750/L
SANITARNA: nr OIIB: WAM/IS/0474/02

SPRAWDZAJĄCY - mgr inż. MARCIN BUKOWSKI
BRANŻA - upr.nr WAM/0132/POOS/11
SANITARNA: nr OIIB: WAM/IS/0016/12

Niniejszy projekt stanowi opracowanie autorskie firmy i jest chroniony prawem autorskim zgodnie z ustawą z dn.01.08.2000r. (Dz.Uz. nr 80 poz. 564). Powielanie i udostępnianie projektu lub jego części firmom i osobom trzecim wymaga zgody autora.

Szczegół studni betonowych

1:25



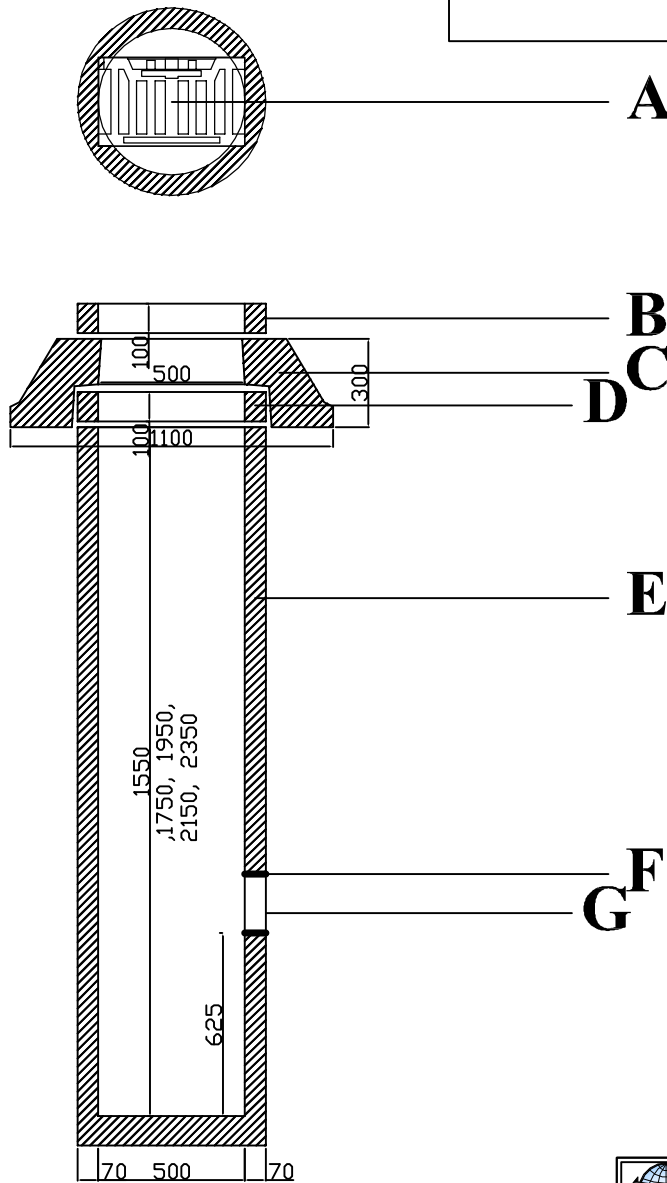
- A** - Pierścień wyrównujący;
- B** - Zwężka stożkowa;
- C** - Kręgi betonowe ze stopniami;
- D** - Dennica z kinetą;

Wszystkie elementy studni łączone za pomocą uszczelek elastomerowych

| | |
|---|---|
|  USŁUGI INŻYNIERSKIE ANDRZEJ ROMAN Tatary 40, 13-100 Nidzica tel: +48602727347 romanprojektowanie@prokonto.pl www.projektowanie-budowlane.pl | |
| PRZEBUDOWA ULICY: Tatarskiej | |
| INWESTOR | GMINA NIDZICA pl. Wolności 1, 13-100 Nidzica |
| RYSUNEK: | KANALIZACJA DESZCZOWA Szczegół studni |
| NR.RYS: | S3 SKALA: 1 : 25 DATA: 04 - 2015 |
| PROJEKTANT - BRANŻA SANITARNA: | JÓZEF DOBROWOLSKI upr.nr 115/75OL; nr OIIB: WAM/IS/0474/02 |
| SPRAWDZAJĄCY - BRANŻA SANITARNA: | mgr inż. MARCIN BUKOWSKI upr.nr WAM/0132/POOS/11; nr OIIB: WAM/IS/0016/12 |
| <small>Niniejszy projekt stanowi opracowanie autorskie firmy i jest chroniony prawem autorskim zgodnie z ustawą z dn.01.08.2000r (Dz.U.nr 80 poz. 904). Powielanie i udostępnianie projektu lub jego części firmom i osobom niezainicjowanym wymaga zgody autora.</small> | |

Szczegół wpustów deszczowych

1:25



Wpust deszczowy

- A - Wpust deszczowy żeliwny;
- B - Pierścień wyrównujący;
- C - Pierścień odciążający;
- D - Pierścień wyrównujący;
- E - Monolityczny osadnik deszczowy;
- F - Przejście szczelne;
- G - Otwór dla przykanalika;

| | |
|--|--|
|  USŁUGI INŻYNIERSKIE ANDRZEJ ROMAN Tatarski 40, 13-100 Nidzica tel: +48602727347 romanprojektowanie@prokonto.pl www.projektowanie-budowlane.pl | |
| PRZEBUDOWA ULICY: Tatarskiej | |
| INWESTOR | GMINA NIDZICA pl. Wolności 1, 13-100 Nidzica |
| RYSUNEK: | KANALIZACJA DESZCZOWA Szczegół wpustów |
| NR.RYS: | S4 SKALA: 1 : 25 DATA: 04 - 2015 |
| PROJEKTANT - BRANŻA SANITARNA: | JÓZEF DOBROWOLSKI upr.nr 115/750L; nr OIB: WAM/IS/0474/02 |
| SPRAWDZAJĄCY - BRANŻA SANITARNA: | mgr inż. MARCIN BUKOWSKI upr.nr WAM/0132/POOS/11; nr OIB: WAM/IS/0016/12 |
| <small>Wszystkie projekty stanowią opracowanie autorskie firmy i jest chroniony prawem autorskim zgodnie z ustawą z dnia 27.06.2004r (Dz.U. nr 80 poz. 904). Powielanie i udostępnianie projektu lub jego części firmom posiadającym zezwolenie wymaga zgody autora.</small> | |