

SPIS TREŚCI

1. PODSTAWA OPRACOWANIA	3
2. PROJEKTOWANE ROZWIĄZANIA.....	3
3. WARUNKI GRUNTOWO WODNE	4
4. ELEMENTY TECHNOLOGICZNE KANALIZACJI DESZCZOWEJ	4
4.1. RUROCIĄGI.....	4
4.2. STUDZIENKI I WPUSTY ULICZNE.....	5
5. ROBOTY ZIEMNE	6
5.1. WYTYCZENIE TRASY	7
5.2. WYKOPY	7
5.3. POSADOWIENIE PRZEWODÓW	8
5.4. UKŁADANIE PRZEWODÓW W WYKOPIE	9
5.5. ZASYPYWANIE WYKOPÓW	10
6. ODBIORY	10
7. ZABEZPIECZENIE KOLIZJI.....	11
7.1. SKRZYŻOWANIA Z UZBROJENIEM PODZIEMNYM	11
7.2. KOLIZJE Z ISTNIEJĄCYMI DRZEWAMI I KRZEWAMI.....	12
7.3. PASY MONTAŻOWE ORAZ PASY ZAJĘTOŚCI TERENU	12
8. WYMAGANIA DOTYCZĄCE OCHRONY ŚRODOWISKA	12
9. UWAGI KOŃCOWE.....	13
10. UZYSKANE UZGODNIENIA, DECYZJE I OPINIE	14

II. CZĘŚĆ RYSUNKOWA

1. Podstawa opracowania

- Opinia Zespołu Uzgadniania Dokumentacji Projektowej
- Mapa do celów projektowych
- Dokumentacja geotechniczna
- Normy i przepisy obowiązujące

Zakresem niniejszego projektu objęto:

- budowę sieci kanalizacji deszczowej dla zadanie pn. „**Rozbudowa ul. Polnej w Łąncucie**”.

2. Projektowane rozwiązania

W ramach rozbudowy ul. Polnej projektuje się wykonanie dwóch kolektorów kanalizacji deszczowej:

- w km 0+018,66 – 0+520,62 – DN400,
- w km 0+685,16 – 1+008,14 – DN300 i DN400.

Wykonanie kanalizacji deszczowej projektuje się jako wbudowanie wpustów ulicznych, wbudowanie drogowych studzienek odwadniających, ułożenie kolektora kanalizacji deszczowej oraz wykonanie studni rewizyjnych. Wody opadowe i roztopowe ujmowane będą przez wpusty uliczne oraz drogowe studzienki odwadniające a następnie odprowadzone grawitacyjnie kanalizacją deszczową do istniejącej kanalizacji deszczowej $\phi 500$ lub do istniejących rowów przydrożnych, odprowadzających wodę w kierunku linii kolejowej, a następnie w kierunku Starorzecza Wisłoka.

Parametry projektowanych elementów kanalizacji deszczowej:

- wpusty uliczne – D400 żeliwne,
- drogowe studzienki odwadniające - elementy prefabrykowane o średnicy $\phi 500\text{mm}$ wyposażone w pierścienie odciążające oraz osadniki min. 0.8m,
- kolektor kanalizacji deszczowej - średnica $\phi 300\text{-}400\text{ mm}$,
- studnie rewizyjne – betonowe $\phi 1200\text{mm}$,

W ramach rozbudowy ul. Polnej zaprojektowano przebudowę istniejącej kanalizacji deszczowej kd500 w km 0+458,71, w celu wpięcia projektowanej kanalizacji deszczowej w km 0+018,66 – 0+520,62 DN400. Przebudowa obejmuje wykonanie trzech studni rewizyjnych, betonowych DN1200, oraz wykonanie kolektora o długości 38,55m w spadku podłużnym 1,33% z rur HDPE DN500, o sztywności obwodowej nominalnej min. SN 8kN/m². Projektowana rzędna wpięcia projektowanego kolektora kd400 do przebudowywanego kolektora kd500 wynosi 191,06 m n.p.m.. Rzędna wpięcia przebudowywanego kolektora kd500 do istniejącego kolektora kd500 wynosi 190,55 m n.p.m.

3. Warunki gruntowo wodne

Do głębokości wykonanych badań nie stwierdzono zalegania zwierciadeł wód gruntowych. Zgodnie z RMTiGM, warunki wodne określa się jako dobre.

4. Elementy technologiczne kanalizacji deszczowej

4.1. Rurociągi

Kanalizację deszczową wykonać:

- z rur PEHD o sztywności obwodowej nie mniejszej niż SN8 o średnicach Ø300 i 400mm, łączonych za pomocą połączeń kielichowych z uszczelkami gumowymi.

4.2. Studzienki i wpusty uliczne

Na trasie kanalizacji deszczowej projektuje się studzienki betonowe rewizyjne o średnicy wewnętrznej 1200 mm.

Studzienki wykonać z prefabrykatów betonowych z betonu wibroprasowanego C45/55 (beton B45), w klasie wodoszczelności W-8, nasiąkliwość betonu do 5%, o mrozoodporność F150, łączonych na uszczelki. Należy stosować uszczelki z kauczuku styrenowego SBR, Kauczuku etylenowo – propylenowego EPDM lub kauczuku nitrylowo – butadienowego NBR.

Dodatkowo wykonać uszczelnienie zewnętrzne studzienek bitizolem R + 2 x P.

Studnie uzbroić w płyty nastudzienne z pierścieniami odciążającymi oraz włazami typu ciężkiego w klasie D400 wg PN-EN 124:2000.

Włączenia kanałów do studni wykonać z użyciem tulei szczelnych PVC.

Studnie posadowić na podsypce piaskowej grubości min. 20 cm i podbudowie betonowej (suchy beton) o grubości min. 15 cm.

Do odwodnienia dróg projektuje się studzienki betonowe o średnicy wewnętrznej 500 mm z osadnikami o wysokości min. 0,8 m, z wpustami ulicznymi żeliwnymi.

Studzienki o średnicy wewnętrznej 500 mm wykonać z prefabrykatów betonowych z betonu wibroprasowanego C45/55 (beton B45), w klasie wodoszczelności W-8, nasiąkliwość betonu do 5%, o mrozoodporność F150, łączonych na uszczelki. Należy stosować uszczelki z kauczuku styrenowego SBR, Kauczuku etylenowo – propylenowego EPDM lub kauczuku nitrylowo – butadienowego NBR.

Dodatkowo wykonać uszczelnienie zewnętrzne studzienek bitizolem R + 2 x P.

Studzienki posadowić na podsypce piaskowej grubości min. 20 cm i podbudowie betonowej (suchy beton) o grubości min. 15 cm.

5. Roboty ziemne

Roboty ziemne powinny być prowadzone na podstawie niniejszego projektu oraz zgodnie z normą PN-B-06050:1999, przepisami bhp i p.poż.

Wykonywanie robót ziemnych w bezpośrednim sąsiedztwie innych sieci powinno być poprzedzone określeniem przez kierownika budowy bezpiecznej odległości, w jakiej mogą być one wykonywane od istniejących sieci, i sposobu wykonywania tych robót.

Pracownicy zatrudnieni przy robotach ziemnych powinni być przeszkoleni i pouczeni o zagrożeniu wynikającym z uszkodzenia instalacji podziemnych, w szczególności kabli elektroenergetycznych i telefonicznych, przewodów gazowych, wodociągowych i kanalizacyjnych.

Przed wejściem do wykopu powinien być sprawdzony stan skarp i zabezpieczeń ścian wykopów.

Prowadzenie robót w pobliżu uzbrojenia podziemnego powinno odbywać się ręcznie.

W czasie wykonywania robót ziemnych miejsca niebezpieczne należy ogrodzić i umieścić napisy ostrzegawcze.

W wykopach których głębokość jest większa niż 1,0 m należy wykonać zejście (wejście) do wykopu. Odległość między zejściami (wejściami) do wykopu nie powinna przekraczać 20 m.

Każdorazowe rozpoczęcie robót w wykopie wymaga sprawdzenia stanu jego obudowy lub skarp.

Wykopy o ścianach pionowych nieumocnionych bez rozparcia lub podparcia, mogą być wykonywane tylko do głębokości 1 m w gruntach

zwartych, w przypadku gdy teren przy wykopie nie jest obciążony w pasie o szerokości równej głębokości wykopu.

Wykopy bez umocnień, o głębokości większej niż 1 m, lecz nie większej niż 2 m, można wykonywać jeżeli pozwalają na to wyniki badań gruntu i dokumentacja geologiczno - inżynierska.

Zabezpieczenie ażurowe ścian wykopów można stosować tylko w gruntach zawartych. Stosowanie zabezpieczenia ażurowego ścian wykopów w okresie zimowym jest zabronione.

Przy wykonywaniu robót ziemnych sprzętem zmechanizowanym należy wyznaczyć w terenie strefę niebezpieczną i odpowiednio ją oznakować.

Koparka w czasie pracy powinna być ustawiona w odległości od wykopu co najmniej 0,6 m poza granicą klina naturalnego odłamu gruntu.

Osoby powinny mieć zapewnioną szybką drogę ewakuacyjną na wypadek zalania, pożaru lub wystąpienia szkodliwych gazów, a także możliwość uzyskania niezwłocznie pierwszej pomocy medycznej.

5.1. Wytyczenie trasy

Przed przystąpieniem do robót ziemnych należy wykonać odpowiednie pomiary terenowe i wytyczyć geodezyjnie trasę kanalizacji deszczowej. Dodatkowo należy zlokalizować i oznaczyć miejsca lokalizacji uzbrojenia podziemnego.

Jeśli jest to wymagane powinny być założone tymczasowe repery w stabilnym punktach, gdzie nie będą narażone na uszkodzenie.

5.2. Wykopy

Wykopy należy wykonać mechanicznie, a w miejscach występowania uzbrojenia podziemnego - ręcznie o ścianach pionowych. Wykopy należy umocnić ażurowo oraz w miejscach głębokich wykopów wykonać pełne umocnienie wykopów.

5.3. Posadowienie przewodów

Układanie przewodów wymaga przygotowania podłoża z zachowaniem nienaruszalności struktury gruntu rodzimego.

Rodzaje podłoża w zależności od rodzaju gruntu w poziomie posadowienia przewodów:

Rodzaj A

- na podłożu naturalnym w przypadku występowania w poziomie posadowienia gruntów sypkich, suchych piaszczystych (grubo, średnio i drobnoziarnistych) żwirowo – piaszczystych i gliniasto – piaszczystych.

Przewody należy układać bezpośrednio na dnie wykopu, z warstwą wyrównawczą (podsypką) gruntu rodzimego, nie zagęszczoną o grubości 20 cm z wyprofilowaniem łożyska nośnego rury pod kątem $90^{\circ} \leq \psi \leq 120^{\circ}$.

Grunt nie powinien zawierać ziaren większych niż 20 mm.

Rodzaj B

- na podłożu wzmocnionym w przypadku układania przewodów w nasypie lub w przypadku występowania w poziomie posadowienia

- B1. naruszonych gruntów rodzimych, które miały stanowić podłoże naturalne.
- B2. gruntów skalistych, rumoszy, wietrzelin, spoistych (gliny, ropy) piasków pylastych.
- B3. gruntów o niskiej nośności (grunty słabe, ściśliwe np. muły, torfy) i innych.

Przewody dla rodzaju posadowienia B1 i B2 należy układać na ławie piaskowej grubości 25 cm lecz nie mniej niż 15 cm, zagęszczonej, z warstwą wyrównawczą z piasku grubości 20 cm nie zagęszczoną z wyprofilowaniem łożyska nośnego rury pod kątem $90^{\circ} \leq \psi \leq 120^{\circ}$.

Ławę piaskową należy wykonać z piasku grubo-, średnio- lub drobno – ziarnistego, zmieszanego, bez frakcji pylistych, o wielkości ziaren nie większych niż 20 mm.

W przypadku rodzaju posadowienia B3 należy przewidzieć całkowicie usunięcie gruntu rodzinnego aż do głębokości zalegania i zastąpienie przez ławę tłuczniowo – piaskową 1:0,3 lub przez ławę tłuczniowo – żwirową 1:0,6; zagęszczoną dając bezpośrednio pod rury warstwę wyrównawczą jak dla rodzaju B1 i B2.

Dla gruntów o głębokości zalegania większej niż 1,0 m należy rury posadzić na ławie żwirowo – piaskowej 1:0,3 lub tłuczniowo – piaskowej 1:0,6, zagęszczonej, o grubości 25 cm (minimum 15 cm) ułożonej na macie z geowłókniny.

Bezpośrednio pod rury stosować warstwę wyrównawczą (podsypkę), nie zagęszczoną, o grubości 20 cm z wyprofilowaniem łożyska nośnego rury pod kątem $90^{\circ} \leq \psi \leq 120^{\circ}$.

5.4. Układanie przewodów w wykopie

Przed lub w trakcie układania przewodów w wykopie należy przeprowadzić kontrolę zewnętrznych powierzchni rur oraz innych elementów z tworzyw sztucznych.

Na powierzchniach tych nie powinny występować uszkodzenia mechaniczne takie jak rysy, zadrapania, zadziory itp.

Kanały należy układać na wyrównanym podłożu i podsypce wg punktu dotyczącego posadowienia przewodów.

Po ułożeniu kanałów w wykopie należy przeprowadzić pomiary geodezyjno – inwentaryzacyjne.

5.5. Zasypywanie wykopów

Ułożone przewody w wykopie należy obsypać warstwą piasku (bez frakcji pylastych) grubości 30 cm ponad wierzch rury z zagęszczeniem ręcznym warstwami co 15 cm.

Pozostałą część wykopu - w terenach zielonych - należy zasypać gruntem rodzimym nie zawierającym cząstek większych niż 60 mm - od warstwy obsypki do powierzchni gruntu - zagęszczona lekkim sprzętem warstwami 15 – 20 cm; w obrębie dróg i chodników - należy zasypać piaskiem (bez frakcji pylastych) z zagęszczaniem mechanicznym, lekkim sprzętem, warstwami 15 – 20 cm.

Mechaniczne zagęszczanie gruntu nad rurą można prowadzić od warstwy 50 cm nad przewodem.

UWAGI:

- Wszystkie prace związane z montowaniem i układaniem kanałów w wykopie powinny być prowadzone w taki sposób aby nie powodowały zanieczyszczeń wnętrza rur oraz występowania nadmiernych naprężeń w odcinkach przewodów.
- Zagęszczanie prowadzić do uzyskania wymaganego wskaźnika zagęszczenia gruntu.

6. Odbiory

Po zakończeniu robót instalacyjnych należy wykonać odbiory częściowe oraz końcowy.

Odbiór częściowy – przygotowanie rurociągu polegający na zastabilizowaniu przewodu przez wykonanie obsypki i częściowym przykryciu przewodu minimum 30 cm ponad wierzch rury. Złącza kielichowe pozostawia się nie przysypane.

Wszystkie otwory badanego odcinka rurociągu muszą być na czas próby zakorkowane i zabezpieczone podparciem.

Rurociąg poddać próbie ciśnienia o wartości 3,0 m słupa wody odcinkami do 50,0 m. Badany rurociąg winien przed próbą pozostawać przez jedną godzinę całkowicie napełniony. Czas trwania próby wynosi 30 minut. Na złączach kielichowych nie powinny się ukazywać krople wody. Rurociąg uważa się za szczelny, kiedy dopełnienie ilości wody w czasie trwania próby nie wynosi więcej niż $0,02 \text{ dm}^3/\text{m}^2$ powierzchni rury. Po sprawdzeniu złączy na szczelność, zabezpiecza się obsypką z piasku w strefie kanałowej z odpowiednim jej zagęszczeniem.

Odbiór poszczególnych faz robót i prób szczelności powinien być dokonywany komisyjnie przy udziale Inspektora Nadzoru, kierownika budowy, przedstawiciela użytkownika oraz dysponenta sieci, do której jest włączany rurociąg.

Odbiór powinien być potwierdzony protokołem komisji z podaniem ewentualnych usterek wraz z terminami ich usunięcia. Odbiór robót kanalizacyjnych należy prowadzić w oparciu o ustalenia normy PN-EN-1610:2002 oraz warunki ujęte w instrukcjach montażu i odbioru wydanych przez producenta rur.

7. Zabezpieczenie kolizji

7.1. Skrzyżowania z uzbrojeniem podziemnym

- W celu zabezpieczenia kolizji projektowych i istniejących linii energetycznych oraz sieci gazowych z przedmiotową kanalizacją deszczową projektuje się rury ochronne o długościach podanych w projekcie branży elektrycznej związanej z realizacją inwestycji, oznaczone w projekcie zagospodarowania terenu, montowane na kablach.

- Skrzyżowania przedmiotowej kanalizacji z kanalizacją sanitarną projektuje się bez zabezpieczeń.

7.2. Kolizje z istniejącymi drzewami i krzewami

Trasa projektowanych kanałów nie koliduje z istniejącym drzewostanem.

7.3. Pasy montażowe oraz pasy zajętości terenu

Wzdłuż trasy projektowej kanalizacji na czas jej realizacji przewiduje się „pasy montażowe”, w których przeprowadzane będą wszelkie prace związane z budową jak:

- wykonanie wykopów,
- składanie ziemi,
- transport materiałów,
- praca maszyn i urządzeń.

8. Wymagania dotyczące ochrony środowiska

Odpady powstające na etapie budowy należy segregować i gromadzić w pojemnikach lub miejscach do tego wyznaczonych przez Wykonawcę robót, który zobowiązany jest zapewnić ich systematyczny odbiór przez firmy posiadające stosowne uprawnienia w zakresie gospodarowania odpadami. Odpady niebezpieczne powinny być oddzielane od obojętnych i osobno gromadzone. Wykonawca zobowiązany jest do zorganizowania placu budowy i jego obsługę komunikacyjną. Wszystkie materiały gromadzić będzie w ściśle określonych miejscach. W miejscach gdzie realizowane będą wykopy pod przewody oraz w rejonie całej inwestycji glebę i ewentualne wody podziemne chronić przed zanieczyszczeniem substancjami ropopochodnymi pochodzącymi od sprzętu i maszyn. Ziemię zanieczyszczoną traktować, jako odpad. Ziemia z wykopów zostanie złożona na odkład, a następnie z powrotem wbudowana. Po

zasypaniu i zagęszczeniu wykopu, nadmiar urobku wywieźć w miejsce wskazane przez Inwestora. Po zakończeniu prac teren przywrócić do stanu poprzedniego z odtworzeniem terenów zielonych włącznie. Zachowane zostały ramowe odległości od pni drzew do skrajni wykopu. Ewentualne odsłonięcia korzeni stabilizujących o grubości powyżej 3 cm należy pozostawić i zabezpieczyć przed wysychaniem.

9. Uwagi końcowe

- Na roboty prowadzone w obrębie drogi należy uzyskać zgodę jej administratora
- Wykonane roboty przez zasypaniem należy zgłosić do odbioru technicznego
- Po wykonaniu kanalizacji deszczowej należy sporządzić geodezyjną inwentaryzację powykonawczą.
- Przy budowie kanalizacji należy uwzględniać warunki geologiczne, hydrologiczne, wymagania ochrony przeciwpożarowej oraz ochrony środowiska i zabytków.
- Wszelkie zabezpieczanie kolizji i prace ziemne prowadzone w pobliżu uzbrojenia podziemnego wykonywać z udziałem i pod nadzorem jego właścicieli.

10. Uzyskane uzgodnienia, decyzje i opinie

II – CZĘŚĆ RYSUNKOWA