

D-03.02.01.2 KANALIZACJA DESZCZOWA

1. WSTĘP

1.1. PRZEDMIOT ST

Przedmiotem niniejszej specyfikacji technicznej (ST) są wymagania dotyczące wykonania i odbioru kanalizacji deszczowej w związku z przebudową drogi wojewódzkiej nr 114 przejście przez miejscowość Brzózki.

1.2. ZAKRES STOSOWANIA ST

Specyfikacja Techniczna jest stosowana jako dokument przetargowy i kontraktowy przy zlecaniu i realizacji robót wymienionych w p. 1.1.

1.3. ZAKRES ROBÓT OBJĘTYCH ST

Roboty omówione w ST mają zastosowanie do wykonania:

- demontaż studzienek ściekowych ulicznych betonowych o średnicy 500mm z osadnikiem,
- demontaż przykanalików o średnicy nominalnej do 200mm,
- studzienki ściekowe uliczne betonowe o średnicy 450mm z osadnikiem z wpustami zwykłymi,
- studzienki ściekowe uliczne betonowe o średnicy 450mm z osadnikiem z wpustami krawężnikowymi,
- kanały z rur PCW klasy S o średnicy 200mm łączone na wcisk,
- kanały z rur PCW klasy S o średnicy 250mm łączone na wcisk,
- kanały z rur PCW klasy S o średnicy 315mm łączone na wcisk,
- kanały z rur PCW klasy So średnicy 400mm łączone na wcisk,
- kanały z rur PCW klasy S o średnicy 500mm łączone na wcisk,
- wykonanie przepustu z rur PP śr. 800mm wraz z ławą żwirową z kruszywa 0/31 gr.30cm na geowłókninie filtracyjnej,
- wykonanie kanału z rur PCV śr. 630cm wraz z ławą żwirową z kruszywa 0/31 gr.30cm na geowłókninie filtracyjnej,
- wykonanie kanału z rur PCV śr. 500cm wraz z ławą żwirową z kruszywa 0/31 gr. na geowłókninie filtracyjnej,
- wykonanie tymczasowego przełożenia cieku przy wykonywaniu przepustu obejmujące:
 - tymczasowe kanały z rur PCW o średnicy 400mm łączone na wcisk,
 - tymczasowe grodze ziemne o wysokości do 1,5 m, rodzaj umocnienia stopy skarpy - darnina na płask,
- obrukowanie skarp wylotów i wlotów rur kostką kamienną pochodzenia z rozbiórki układanej na podsypce cementowo-piaskowej gr.10cm,
- umocnienie skarp kanałów narzutem kamiennym 150-200mm grubość warstwy 15cm na podsypce piaskowej gr.10cm,
- palisady wbitej na głębokość 1,2m z kołków o średnicy 10cm,
- fundamentów z bet. C16/20 pod zakończenia rur przepustowych,
- studnie kanalizacyjne z rur z tworzyw sztucznych systemowych średnicy 600mm z zamknięciem rurą teleskopową i włazem żeliwnym,
- studnie rewizyjne z kręgów betonowych o średnicy 1000mm o głębokości do 3m z osadnikiem,
- studnie rewizyjne z kręgów betonowych o średnicy 1200mm,
- studnia zbiorcza betonowa o średnicy 2000mm,
- osadnika betonowego o śr 2,0m,
- osadnika betonowego o śr 1,5m,
- roboty ziemne wykonywane koparkami w gruncie nieskalistym z transportem urobku samochodami samowyładowczymi,
- umocnienie ścian wykopów wraz z rozbiórką palami szalunkowymi stalowymi (wypraskami) w gruntach suchych, wykopy o szer. do 1,0m, umocnienie: pełne, głębokość wykopu do 5,0m, grunt nieskalisty,

- wykonanie obsypki piaskowej z zagęszczeniem mechanicznym,
- zasypanie wykopów gruntem z wykopu,
- regulacja pionowa włączów kanałowych,
- regulacja zaworów wodociągowych.

1.4. OKREŚLENIA PODSTAWOWE

Określenia podane w niniejszej Specyfikacji Technicznej są zgodne z obowiązującymi Polskimi Normami i Specyfikacją Techniczną D-M-00.00.00 "Wymagania ogólne".

Kanalizacja deszczowa - sieć kanalizacyjna zewnętrzna przeznaczona do odprowadzenia ścieków opadowych.

Kanał deszczowy - liniowa budowla przeznaczona do grawitacyjnego odprowadzenia ścieków opadowych.

Przykanalik - kanał przeznaczony do podłączenia studzienki ściekowej z siecią kanalizacji deszczowej.

Studzienka rewizyjna - na kanale nieprzełazowym przeznaczona do prawidłowej eksploatacji kanałów.

Studzienka przelotowa - studzienka kanalizacyjna zlokalizowana na załamaniach osi kanału na planie, na załamaniach spadku kanału oraz na odcinkach prostych.

Studzienka ściekowa - urządzenie do odbioru ścieków opadowych spływających do kanału z utwardzonych powierzchni terenu.

1.5. OGÓLNE WYMAGANIA DOTYCZĄCE ROBÓT

Ogólne wymagania dotyczące robót podano w ST DM-00.00.00.

2. MATERIAŁY

Ogólne wymagania dotyczące materiałów podano w ST D-M-00.00.00.

Wykonawca jest zobowiązany dostarczyć materiały zgodnie z wymaganiami Dokumentacji Projektowej i ST.

Wykonawca powinien powiadomić Inspektora nadzoru o proponowanych źródłach otrzymania materiałów przed rozpoczęciem odc. dostawy.

W przypadku nie zaakceptowania materiału ze wskazanego źródła, Wykonawca powinien przedstawić do akceptacji Inspektora nadzoru materiał z innego źródła.

Wybrany i zaakceptowany rodzaj materiału nie może być później zmieniony bez zgody Inspektora nadzoru. Każdy rodzaj Robót, w którym znajdują się nie zbadane i nie zaakceptowane materiały, Wykonawca wykonuje na własne ryzyko, licząc się z jego nie przyjęciem i niezapłaceniem za wykonaną pracę.

2.1. MATERIAŁY NA PRZEWODY

2.1.1. RURY Z PVC

Kanały rurowe z nieplastyfikowanego PVC o łączach kielichowych na uszczelkę gumową klasy S wg PN-85/C-89205 i ISO 4435:1991 o średnicy 630mm, 500 mm, 400 mm, 315 mm, 250 mm, 200 mm.

2.1.2. TAŚMA SYGNALIZACYJNA

Taśma sygnalizacyjna z tworzywa sztucznego z nadrukiem ostrzegającym o rodzaju kanalizacji, z elementem metalowym w postaci paska lub drutu, umożliwiającym wysledzenie przewodu za pomocą bezpośredniego złącza lub indukcji.

2.2. STUDZIENKI KANALIZACYJNE BETONOWE

2.2.1. KOMORA ROBOCZA

Komora robocza studzienki powinna być wykonana z kręgów betonowych średnicy 600mm, 1000 mm, 1200 mm i 2000 mm odpowiadających wymaganiom PN-B-10729:1999.

2.2.2. CZĘŚĆ DENNA

Część denną wykonać z elementów prefabrykowanych, betonowych stanowiących monolityczne połączenie kręgu i płyty dennej. Prefabrykowanym element dna studni powinien posiadać wyprofilowaną kinetę z betonu. Element prefabrykowany stanowiący dno studni powinien być fabrycznie wyposażony w stopnie włączowe.

2.3. BETONOWE STUDZIENKI ŚCIEKOWE

Należy stosować:

- skrzynki żeliwne wpustów deszczowych wg PN-88-H-74080/01
- Tolerancje wymiarowe nie powinny przekraczać IV klasy dokładności wg PN-72/H-83104.
- Powierzchnie skrzynek i ramek powinny być pokryte warstwą smoły pogazowej.
- Powierzchnie przylegające i współpracujące kratek, korpusów i ramek dystansowych powinny być dokładnie oczyszczone, wszelkie występy i nadlewki usunięte. Luz maksymalny pomiędzy kratką i gniazdem korpusu lub gniazdem ramki dystansowej nie powinien przekraczać 8 mm. Na każdej skrzynce i ramce dystansowej powinny być odlane następujące dane: nazwa wytwórcy, klasa skrzynki, znak PN.
- pierścienie odciażające z betonu B-25, zbrojonego stalą ST0S
 - kręgi betonowe, dno osadnikowe oraz element przyłączeniowy z betonu B45 o średnicy 450 mm wg PN-B-10729:1999.

Studzienki zlokalizowane w jezdniach należy wykonać z pierścieniem odciażającym ułożonym na fundamencie betonowym C12/15 gr. 20cm. z włazem żeliwnym D 400 do zawalcowania z wkładką tłumiącą, pokrywa z zatrzasakmi

2.4. STUDZIENKI INSPEKCYJNE Ø 600

Studzienki inspekcyjne Ø600 mm składają się z:

- kinety z tworzywa sztucznego (podstawa studzienek z wyprofilowaną kinetą),
- rury trzonowej karbowanej stanowiącej komin studzienki,
- zwieńczenia.

Kinety są elementami monolitycznymi z tworzywa sztucznego z fabrycznie umieszczonymi uszczelkami. Jako zwieńczenie zastosować pokrywę betonową dla klasy obciążeń D400 wg PN-EN 124:2000 ułożoną na betonowym stożku odciażającym.

2.5. MATERIAŁY DO WYKONANIA PRZEPUSTU Z RUR PP Ø800

Materiałami stosowanymi przy wykonywaniu przepustu są:

- rury polipropylenowe PP Ø800mm SN8 dwuścienne oraz elementy łączące rury, jak złączki, paski zaciskowe lub śruby, odpowiadające wymaganiom aprobaty technicznej,
- materiał, stanowiący fundament pod rury, zgodny z dokumentacją projektową, np. mieszanka kruszywa naturalnego (pospółka) odpowiadająca wymaganiom PN-EN 13242:2004, o uziarnieniu 0÷31,5 mm,
- geowłóknina filtracyjna 300g/m² odpowiadająca wymaganiom dokumentacji projektowej i aprobaty technicznej; zaleca się, aby geosyntetyki były odporne na działanie wilgoci, promieniowanie słoneczne, starzenie się, bez rozdarć, dziur i przerw ciągłości, z odpowiednią wytrzymałością na rozciąganie i rozerwanie i odpornością na działanie mikroorganizmów występujących w ziemi,
- ława betonowa pod wyloty przepustu, zgodna z dokumentacją projektową, np. z betonu C16/20 wg PN-EN 206-1:2003,
- materiał do wykonania umocnienia skarp na wlocie i wylocie z kamiennej kostki brukowej, pochodzącej z rozbiórki nawierzchni, układany na podsypce cementowo-piaskowej gr. 10cm,
- palisada przy wylocie kolektora wykonana będzie z pali płatkowych o średnicy 10cm, długości 120 cm; do wykonania palisady należy użyć pali wierzbowych lub z topoli,
- narzut kamienny - do umocnień rowu mogą być stosowane rozdrobnione skały lub otoczaki o uziarnieniu 63-120 lub większe zaakceptowane przez Inspektora nadzoru.

2.6. OSADNIK

Osadniki zbudowane są z prefabrykowanych elementów betonowych i żelbetowych o średnicach wewnętrznych $\varnothing 1500$ (pojemność czynna 2000dm^3) i $\varnothing 2000$ (pojemność czynna 3000dm^3) z betonu klasy B45. W przypadku dużych osadników, ze względu na ich ciężary i gabaryty (duże trudności z transportem oraz załadunkiem, rozładunkiem i montażem), korpusy dostarczane są w elementach do montażu na placu budowy - w takich przypadkach dostawa obejmuje uszczelki do połączeń kręgów i/lub zaprawę wodoszczelną do łączenia elementów. Osadnik wyposażony jest w deflektor stalowy lub aluminiowy zwiększający pewność działania osadnika. Otwory do podłączenia rur PCV powinny być zaopatrzone w uszczelki zapewniające szybkie, elastyczne i szczelne podłączenie rur. Osadnik wyposażony jest we właz żeliwny $\varnothing 600$ klasy uzależnionej od lokalizacji w terenie.

2.7. BETON

Beton hydrotechniczny do obudowy wylotu kolektora C16/20 powinien odpowiadać wymaganiom BN-62/6738-07.

2.8. ZAPRAWA CEMENTOWA

Zaprawa cementowa powinna odpowiadać wymaganiom PN-B-14501.

2.9. MATERIAŁY IZOLACYJNE I USZCZELNIAJĄCE

- 2.9.1. Kit olejowy i poliestrowy - kity budowlane trwale plastyczne służące do uszczelniania przejść rur przez ściany studzienek wg BN-85/6753-02
- 2.9.2. Papa izolacyjna - powinna spełniać wymagania PN-90/B-04615.
- 2.9.3. Lepik asfaltowy wg PN-74/B-24620.
- 2.9.4. Abizol "R" - roztwór asfaltowy do gruntowania wg PN-74/B-24622.
- 2.9.5. Abizol „P” – roztwór asfaltowy do zabezpieczeń przeciwwilgociowych obiektów z betonu.

2.10. SKŁADOWANIE MATERIAŁÓW NA PLACU BUDOWY

Powinno odbywać się na terenie równym i utwardzonym z możliwością odprowadzenia wód opadowych.

Elementy prefabrykowane mogą być składowane poziomo lub pionowo, jedno lub wiele warstwowo.

W przypadku poziomego składowania rur, pierwszą warstwę rur należy ułożyć na podkładach drewnianych, zabezpieczając klinami umocowanymi do podkładów pierwszy i ostatni element warstwy przed przesunięciem z ułożeniem równolegle przy stykających się wzajemnie kielichach.

Następne warstwy powinny być układane naprzemianlegle, przy wysuniętych kielichach poza boki koniec rur. Ilość warstw rur uzależniona jest od ich średnicy.

Kręgi można składować poziomo (w pozycji wbudowania) do wysokości 1,80 m.

Przy pionowym składowaniu należy stosować podkłady i kliny podobnie jak przy składowaniu rur. Pokrywy żelbetowe należy składować poziomo.

Cement, materiały izolacyjne, kształtki, uszczelki oraz inne drobne elementy należy składować w magazynie zamkniętym.

Kruszywa tj. pospółkę i piasek do zapraw należy składować w przyzmach.

Zaleca się sposób składowania materiałów umożliwiający dostęp do poszczególnych jego asortymentów.

3. SPRZĘT

Ogólne warunki stosowania sprzętu podano w ST D-M.00.00.00 "Wymagania ogólne" punkt 3.

Wykonawca przystępujący do budowy kanalizacji deszczowej winien wykazać się możliwością korzystania z maszyn i sprzętu gwarantujących właściwą tj. spełniającą wymagania ST jakość robót

Do robót ziemnych i przygotowawczych można stosować następujący sprzęt:

- koparki,

- spycharki,
- ciągniki kołowe,
- przyczepy skrzyniowe
- sprzęt do zagęszczania gruntu,
- samochody samowyładowcze.

Do robót montażowych można stosować następujący sprzęt:

- wciągarkę ręczną,
- wciągarkę mechaniczną,
- samochód skrzyniowy,
- betoniarki,
- żurawie samochodowe

4. TRANSPORT

Ogólne warunki transportu podano w ST D-M.00.00.00 "Wymagania ogólne" punkt 4.

Wykonawca zobowiązany jest do stosowania takich środków transportu, które pozwolą uniknąć uszkodzeń i odształceń przewożonych materiałów.

Materiały na budowę powinny być przewożone zgodnie z przepisami ruchu drogowego oraz BHP.

Przewożone materiały powinny być rozmieszczone równomiernie, oraz zabezpieczone przed przemieszczaniem w czasie ruchu pojazdu.

Rury powinny być układane w pozycji poziomej. Pierwszą warstwę rur kielichowych należy układać na podkładach drewnianych, z założeniem klinów pod skrajne rury.

Przy wielowarstwowym ułożeniu rur, górna warstwa nie może przewyższać ścian środka transportu więcej niż 1/3 średnicy zewnętrznej rury. Poszczególne warstwy rur należy przekładać materiałem wyściółkowym w miejscach stykania się wyrobów.

Kręgi należy transportować w pozycji wbudowania, lub prostopadle do pozycji wbudowania. Dla usztywnienia przewożonych elementów należy stosować przekładki, rozpory i kliny z drewna, gumy i innych materiałów. Podnoszenie i opuszczanie kręgów należy wykonywać za pomocą minimum trzech lin zawiesia, rozmieszczonych równomiernie na obwodzie prefabrykatu.

Włazy kanałowe mogą być przewożone luzem, przy czym należy zabezpieczyć przed przemieszczeniem.

Wpusty żeliwne można przewozić dowolnymi środkami transportu.

Mieszanke betonową należy przewozić w odpowiednich warunkach nie powodujących: segregacji składników, zmiany składu mieszanki oraz jej zanieczyszczenia.

Geosyntetyki należy zabezpieczyć przed nadmiernym zawilgoceniem, ogrzaniem, naświetleniem, chemikaliami, tłuszczami i przedmiotami mogącymi je przebić lub rozciąć.

5. WYKONANIE ROBÓT

5.1. ROBOTY ZIEMNE

Roboty omówione w tym rozdziale Specyfikacji obejmują wykonanie wykopów tymczasowych pod kolektor oraz studzienki ściekowe i rewizyjne, a także pełne umocnienie pionowych ścian wykopów balami drewnianymi/palami stalowymi szalunkowymi.

Roboty obejmują wszystkie czynności związane z wykonaniem wykopu, jego odwodnieniem i zabezpieczeniem, składowaniem i ewentualnym transportem gruntu oraz zasypaniem wykopu. Wykopy wykonać ręcznie, zgodnie z PN-B-10736 i PN-B-06050 na odcinkach zbliżeń do istniejącego uzbrojenia podziemnego.

Jeśli na trasie kanału występują urządzenia podziemne krzyżujące się z wykopem, powinny być one zabezpieczone przed uszkodzeniem. Wszystkie napotkane przewody powinny być zabezpieczone przed uszkodzeniem, a w razie potrzeby podwieszone w sposób zapewniający ich eksploatację.

5.1.1.ODWODNIENIE WYKOPU NA CZAS BUDOWY

Wykonawca przedstawi do akceptacji Inspektorowi nadzoru szczegółowy opis proponowanych metod odwodnienia wykopów na czas budowy kanalizacji deszczowej, zapewniający bezpieczeństwo pracy i ochronę wykonywanych Robót.

Zakres robót odwadniających należy dostosować do rzeczywistych warunków gruntowo-wodnych w trakcie wykonywanych robót.

5.2. KANAŁ DESZCZOWY

Układanie rur na dnie wykopu przeprowadza się na podłożu całkowicie odwodnionym i z wyprofilowanym dnem na łożysko nośne rury kanałowej- zgodnie z zaprojektowanymi spadkami. Budowę kanalizacji rozpoczyna się od punktów węzłowych- studzienek kanalizacyjnych z obsadzonymi zgodnie z zaprojektowanymi rzędnymi, przejściami szczelnymi dla rur z PCV.

Budowę kanału prowadzi się z ustalonymi spadkami pomiędzy punktami węzłowymi o rzędnych niższych do wyższych. Wyrównanie spadków rury przez podkładanie pod rurę kawałków drewna, kamieni lub gruzu jest niedopuszczalne- rura wymaga podbicia na całej długości. W miejscach złączy kielichowych należy wykonać dołki montażowe o głębokości ok. 10 cm dla umożliwienia wpechnięcia bosego końca rury lub kształtki w kielich rury. Kształt i wielkość dołka montażowego musi zapewniać warunki czystości- nie dostawania się piasku do wnętrza kielicha. Kielich układanej rury powinien być zabezpieczony odpowiednim dekle. Ułożony odcinek rury kanałowej- po uprzednim sprawdzeniu prawidłowości jej spadku, wymaga zastabilizowania przez wykonanie obsypki ochronnej z piasku, przynajmniej na wysokość 10 cm ponad wierzch rury (w końcowej fazie robót obsypkę uzupełnia się do 30 cm). Obsypkę należy wykonywać z zachowaniem dostępu do dołka montażowego. Dołki montażowe ulegają zasypaniu piaskiem po próbie szczelności złącz danego odcinka. Odcinki rur gdzie przykrycie jest mniejsze niż 60 cm należy ocieplić warstwą izolacyjną ze żwiru lub keramzytu o gr. 30 cm.

Podłoże wzmocnione należy wykonać jako:

- podłoże piaskowe przy nienawodnionych gruntach spoistych (gliny, ropy),
- podłoże żwirowo-piaskowe lub tłuczniowo-piaskowe przy gruntach nawodnionych słabych (muły, torfy).

Grubość podsypki powinna być zgodna z zaleceniami producenta rur.

5.3. STUDZIENKI ŚCIEKOWE

Betonowe (C35/45) studzienki ściekowe należy montować w przygotowanym, odwodnionym wykopie, bezpośrednio na gruncie rodzimym. Zwieńczenia wpustów ściekowych powinny spełniać wymagania dla klasy obciążeń D400. Złącza pomiędzy poszczególnymi elementami wpustu ściekowego powinny być zaspoinowane i zatarte na gładko zaprawą cementową. Połączenie betonowej studzienki ściekowej z przewodem kanalizacyjnym następuje za pomocą elementu podłączeniowego wbudowanego w element przyłączeniowy w przypadku studzienek z osadnikiem lub w dno odpływowe w przypadku studzienek bez osadnika.

Studzienki zlokalizowane w jezdniach należy wykonać z pierścieniem odciążającym ułożonym na fundamencie betonowym C12/15 gr. 20cm. z włazem żeliwnym D 400 do zawalcowania z wkładką tłumiącą, pokrywa z zatrzasakmi

5.3. STUDZIENKI WŁAZOWE I NIEWŁAZOWE

BETONOWE (C35/45)

Studzienki kanalizacyjne należy wykonać w konstrukcji prefabrykowanej zgodnie z Dokumentacją projektową i wymaganiami normy PN-92/B-10729.

Studzienki kanalizacyjne należy wykonać na wzmocnionym dnie wykopu. Studzienki należy wykonać w wykopach szerokoprzestrzennych. Przejścia rur kanalizacyjnych przez ściany komory należy wykonać jako szczelne dla rur kanałowych z PCW.

Komin włazowy powinien być wykonany z materiałów i w sposób zgodny z wymaganiami PN-B-10729:1999. Posadowienie komina należy wykonać na płycie żelbetowej, przejściowej w takim miejscu, aby pokrywa włazu znajdowała się nad spocznikiem o największej powierzchni. Studzienki płytkie mogą być wykonywane bez kominów włazowych, wówczas bezpośrednio na komorze roboczej należy umieścić płytę pokrywową, a na niej skrzynkę włazową wg PN-87/H-74051/01 i 02.

Studzienki usytuowane w korpusie drogi powinny mieć wąż typu ciężkiego D 400 wg PN-87/H-74051/02 z pokrywą żebrowaną oraz zamkiem zatraskowym.

Stopnie wążowe w ścianie komory roboczej oraz komina wążowego należy montować mijankowo w dwóch rzędach, w odległościach pionowych 0,30 m i w odległości poziomej osi stopni 0,30 m.

Z TWORZYW SZTUCZNYCH

Kinetę studni należy ułożyć na warstwie 5-10 cm nie zagęszczonej podsypki piaskowej stanowiącej warstwę wyrównawczą dna wykopu. Kinetę ułożyć zgodnie z kierunkiem przepływu wody (oznaczonym strzałką). Rurę karbowaną tworzącą komin studzienki należy dociąć do wymaganej wysokości na placu budowy piłą ręczną. Kielich kinety należy wyczyścić z zabrudzeń, posmarować środkiem poślizgowym i zamontować z rurą trzonową poprzez wciśnięcie. Studzienkę zasypać gruntem niespoistym. Zasypywać należy równomiernie na całym obwodzie rury trzonowej.

Zagęszczenie zasyпки wykonywać warstwami, jednak nie grubszymi niż 30 cm. Zasypkę dla studni umiejscowionych na terenach zielonych zagęścić do uzyskania wskaźnika zagęszczenia 0,92. W przypadku terenów obciążonych ruchem zastosować się do wymagań p.5.8 niniejszej ST.

Zwieńczenie żeliwne studni zmontować poprzez rurę teleskopową z kominem studni w sposób mechaniczny na zatrask, wykorzystując uszczelkę dostarczona przez producenta wraz z kominową rurą karbowaną. Studzienki usytuowane w chodnikach powinny być wyposażone we włązy kanałowe klasy B 125 odpowiadające wymogom normy PN-H-74051-2. Dla studni umiejscowionych w jezdni zastosować włązy klasy D 400 wykorzystując betonowym pierścieniem odciażającym pod rurą teleskopową. W innych przypadkach należy stosować włązy kanałowe klasy A 15 odpowiadające wymogom normy PN-H-74051-1.

5.5. IZOLACJA ELEMENTÓW BETONOWYCH

Zabezpieczenie powierzchniowe studzienek od zewnątrz i wewnątrz powinno stanowić szczelną, jednolitą powłokę, trwale przylegającą do ścian, sięgającą 50 cm ponad najwyższy przewidywany poziom wody gruntowej oraz podpiętrzony poziom wód w studzienkach.

5.6. PRZEPUST Z RUR PP

Sposób wykonania robót powinien być zgodny z dokumentacją projektową i ST. W przypadku braku wystarczających danych można korzystać z ustaleń podanych w niniejszej specyfikacji oraz z informacji podanych w załącznikach.

Podstawowe czynności przy wykonywaniu robót obejmują:

- roboty przygotowawcze,
- przełożenie ciekę,
- wykonanie wykopów,
- wykonanie fundamentu (ławy) pod rury z mieszanki kruszywa naturalnego (pospółki) i z betonu pod wloty/wyloty,
- ułożenie rury na ławie w jednym odcinku lub w odcinkach, wymagających połączenia kolejnych dwóch rur złączką,
- wykonanie zasyпки przepustu,
- umocnienie skarp przy wlocie i wylocie przepustu,
- roboty wykończeniowe.

5.6.1. ROBOTY PRZYGOTOWAWCZE

Przed przystąpieniem do robót należy, na podstawie dokumentacji projektowej, ST lub wskazań Inspektora nadzoru:

- ustalić lokalizację robót,
- ew. ustalić dane niezbędne do szczegółowego wytyczenia robót oraz ustalenia danych wysokościowych,
- odwodnić teren budowy w zakresie uzgodnionym z Inspektorem nadzoru,
- dokonać przełożenia koryta ciekę do czasu wybudowania przepustu, wg dokumentacji projektowej.

5.6.2. WYKONANIE WYKOPÓW

Wykonanie wykopów powinno być zgodne z dokumentacją projektową. Dobór sprzętu i metody wykonania należy dostosować do rodzajów gruntu, objętości robót i odległości transportu.

Wykonanie wykopów powinno odpowiadać wymaganiom określonym w ST D-02.00.00.

Dno wykopu powinno być wyrównane z dokładnością co najmniej ± 2 cm.

5.6.3. ŁAWA POD PRZEPUSTEM

Przed ułożeniem ławy należy ułożyć warstwę geowłókniny separacyjnej. Geowłókninę należy układać na dnie wykonanego wykopu. Folię, w którą są zapakowane rolki geosyntetyków, zaleca się zdejmować bezpośrednio przed układaniem. W celu uzyskania mniejszej szerokości rolki można ją przeciąć piłą. Powierzchnia skarpy powinna być wyrównana, zwłaszcza należy wypełnić zagłębienia i wyrwy powstałe po rozmyciu przez deszcz. Rozpakowanie rulonów powinno następować pojedynczo, bezpośrednio przed ich układaniem na przygotowanym podłożu gruntowym. Przy większym zakresie robót zaleca się wykonanie projektu (rysunku), ilustrującego sposób układania i łączenia rulonów, ew. szerokości zakładów, mocowania do podłoża itp.

Geosyntetyki można układać ręcznie, za pomocą żurawia lub przez rozwijanie ze szpuli. Po ułożeniu, jak również przy silnym wietrze w czasie układania, geosyntetyki należy chronić przed podrywaniem, przytwierdzając je za pomocą kołków mocujących lub obciążając punktowo materiałem, który ma być na nich ułożony lub w inny sposób, np. woreczkami z piaskiem. Gdy potrzebne jest stałe mocowanie geosyntetyków do gruntu, można tego dokonać np. szpilkami (stalowymi, z tworzywa sztucznego), klamrami lub gwoździami wbijanymi przez podkładkę w paliki uprzednio umieszczone w gruncie.

Przy układaniu geosyntetyków należy unikać jakichkolwiek przeciągań lub przesunięć rozwiniętej beli, mogących spowodować uszkodzenie materiału. Połączenia rozwiniętych rulonów powinny być wykonane zgodnie z zaleceniami producenta geotekstylu, w postaci: luźnego zakładu o ustalonej jego szerokości lub zszycia, zgrzewania, sklejenia, klamrowania, szpilowania itp.

Rury przepustu powinny być układane na zagęszczonej warstwie podsypki (ławie) o grubości ustalonej w dokumentacji projektowej, z mieszanki kruszywa naturalnego o uziarnieniu $0 \div 31,5$ mm, bez zanieczyszczeń.

Podsypkę należy zagęścić do 0,98 Proctora normalnego. Górna jej warstwa powinna być luźna, aby rura mogła swobodnie się w niej zagłębić.

Pod wlotem/wylotem przepustu należy ułożyć ławę betonową wykonaną z betonu C 16/20.

5.6.4. UŁOŻENIE RUR PRZEPUSTU NA ŁAWIE

Ułożenia rury na ławie należy dokonać po zaniwelowaniu poziomu dna i wytyczeniu osi przepustu.

Zaleca się układać rurę w jednym odcinku, jeśli możliwa jest dostawa rury o odpowiedniej długości, wynikająca z asortymentu produkcji i możliwości transportowych. W innych przypadkach, przepust złożony z dwóch lub większej liczby rur powinien mieć połączenia złączkami poszczególnych odcinków rur.

Łączenie dwóch odcinków rur polega na:

- ułożeniu na ławie złączki,
- położeniu na złączce dwóch sąsiednich końców rur,
- zamknięciu złączki,
- założeniu w złączce pasków lub śrub zaciskowych i zaciągnięcie ich.

Długość końcowego odcinka rury, mierzona w najkrótszym miejscu nie powinna być mniejsza od 1 m.

W przypadku gdy przepust ułożono na ławie, po uprzednim połączeniu odcinków rur poza ławą, należy sprawdzić skuteczność połączeń między rurami.

Rurę przepustu po ułożeniu należy ustabilizować w taki sposób, aby nie zmieniła swojego położenia w czasie zasypywania przepustu. Można dokonać tego podsypką wspierającą.

Przycięcie skrajnych rur do płaszczyzny skarpy można wykonać przed montażem przepustu lub też na budowie po wykonaniu nasypu.

5.6.5. ZASYPKA PRZEPUSTU

Zasyпка przepustu do wysokości co najmniej 30 cm ponad górną krawędź przepustu powinna być wykonana mieszanką kruszywa naturalnego o frakcji 0÷31,5 mm o klasie niejednorodności D5 lub piaskiem gruboziarnistym.

Zasyпка powinna być wykonywana:

- równomiernie i równocześnie z obu stron przepustu,
- warstwami o grubości maksimum 30 cm, zagęszczonymi do wskaźnika zagęszczenia $\geq 0,95$ w strefie bezpośredniej przy rurze i $\geq 0,98$ w pozostałej strefie,
- ze sprawdzaniem rzędnych posadowienia przepustu w celu niedopuszczenia do jego wypychania lub przemieszczania poziomego,
- ze zwróceniem uwagi, aby średnica ziaren kruszywa, układanego bezpośrednio na rurze, nie przekraczała wielkości skoku karbu zewnętrznego rury.

Jeśli grubość naziomu nad przepustem nie przekracza 1,0 m, to cały materiał zasypowy powinien odpowiadać wymaganiom określonym dla zasyпки grubości 30 cm. Pozostałą część nasypu można wykonać z materiałów określonych w ST D-02.00.00.

Szczególnie starannie należy wykonać podsypkę wspierającą przepust, umieszczoną w obszarze ograniczonym ćwiartką koła nad ławą. Materiał na podsypkę wspierającą powinien odpowiadać wymaganiom mieszanki z kruszywa 0÷31,5 mm dla ławy.

5.6.6. UMOCNIENIE SKARP PRZY WLOCIE I WYLOCIE PRZEPUSTU

Umocnienie skarp przy wlocie i wylocie przepustu powinno odpowiadać ustaleniom dokumentacji projektowej. Umocnienie skarp wykonać z kostki kamiennej z rozbiórki nawierzchni drogi układanej na podsypce cementowo-piaskowej gr. 10cm. Szczeliny między kostkami należy wypełnić zaprawą cementową.

Dno rowów na wlocie/wylocie na długości 2,0m należy obsypać narzutem kamiennym o gr. 15cm układanym na podsypce piaskowej gr. 10 cm i zagęścić. Niedopuszczalne jest zrzucanie kamienia.

5.6.7. ROBOTY WYKOŃCZENIOWE

Roboty wykończeniowe powinny być zgodne z dokumentacją projektową i ST. Do robót wykończeniowych należą prace związane z dostosowaniem wykonanych robót do istniejących warunków terenowych, takie jak:

- odtworzenie przeszkód czasowo usuniętych,
- niezbędne uzupełnienia zniszczonej w czasie robót roślinności, tj. zatrawienia, krzewów, ew. drzew,
- roboty porządkujące otoczenie terenu robót.

5.7. WYLOT I WLOTY KANAŁU

Wloty i wyloty na leży kanałów deszczowych należy wykonać poprzez:

- obrukowanie skarp na wlocie /wylocie zgodnie z p. 5.6.6 na wysokość zgodną z Dokumentacją projektową ,
- umocnienie dna rowu na dł. 2,0m lub 1,0m zgodnie z p. 5.6.6,
- zakończenie umocnienia rowu narzutem kamiennym palisadą zgodnie z p. 5.9.

5.8. MONTAŻ OSADNIKÓW

Osadnik należy wykonać w formie studni z kręgów betonowych 1500mm i 2000 mm i przykryć płytą żelbetową z włazem przejazdowym typu ciężkiego wg PN-87/H-74051-02 „C”.

Osadniki posadowiane na gruntach nośnych (powyżej poziomu wody gruntowej) nie wymagają przygotowania specjalnego fundamentu. W dniu wykopu zaleca się wykonanie podbudowy betonowej grubości 10 cm. W przypadku występowania wysokiego poziomu wód gruntowych należy sprawdzić stateczność budowli w najbardziej niesprzyjających warunkach - maksymalny poziom zwierciadła wody gruntowej przy opróżnionym, w czasie czyszczenia, osadniku. W przypadku występowania w poziomie posadowienia gruntów nienośnych sposób posadowienia wymaga odrębnego opracowania projektowego.

Po zamontowaniu korpusu osadnika należy zasypać wykop do wysokości spodu podłączanych rur równomiernie zagęszczając obsypkę, następnie podłączyć przewody i zasypać wykop do

projektowanej rzędnej Obsypywanie rur i zagęszczanie gruntu wykonywać ostrożnie, nie dopuszczając do zniszczeń w połączeniu rur z osadnikiem i unikając nierównomiernego nacisku gruntu na ścianki osadnika.

5.9. PALISADA UMOCNIONA NARZUTEM KAMENNYM

Palisadę należy zastosować na dnie i skarpach wylotu/wlotu kolektora oraz wylotu/wlotu przepustu. Pale drewniane o średnicy 10 cm i długości min. 120 cm należy wbijać „pod sznur” równo z poziomem zgodnym z dokumentacją projektową. Szerokość szczelin między palami nie powinna przekraczać 1 cm. Wystającą część pali należy obsypać narzutem kamiennym 150/200mm o gr. 15 cm na posypce piaskowej gr. 10cm zgodnie z wym. p. 5.6.6. i rysunkami Dokumentacji projektowej.

5.10. ZASYPIANIE WYKOPÓW I ICH ZAGĘSZCZENIE

Zasypywanie rur w wykopie należy prowadzić warstwami grubości 20 cm. Materiał zasypkowy powinien być równomiernie układany i zagęszczany po obu stronach przewodu.

Zasypywanie wykopów podczas mrozów jest niedopuszczalne, bez uprzedniego rozmrożenia gruntu.

Zasypanie kanału należy rozpocząć od równomiernego obsypania rur z boków, z dokładnym ubiciem ziemi i warstwami grubości 10 - 20 cm. Zasypywanie należy wykonać ostrożnie, aby nie uszkodzić styków. Niedopuszczalne jest zasypywanie mechaniczne oraz chodzenie po kanale na odcinku strefy niebezpiecznej.

Powyższe warunki należy także zastosować przy zasypie studzienek. Pozostały wykop należy zasypać warstwami gruntu o grubości 20-30 cm sposobem ręcznym lub mechanicznym. Warstwy należy ubijać ubijkami cięższymi.

Jednocześnie z zasypywaniem kanału należy stopniowo prowadzić rozbiórkę umocnienia. Przy zwalnianiu rozpór należy możliwie unikać wstrząsów w otaczającym gruncie.

Zasypki wąskoprzestrzennych przekopów poprzecznych przez jezdnie, niezależnie od kategorii ruchu na drodze, powinny uzyskać do głębokości 1,2 m wskaźnik zagęszczenia co najmniej 1,00. Na większej głębokości dopuszcza się wskaźnik 0,97 pod warunkiem zastosowania środków łagodzących skutki osiadań (np. użycie kruszyw dobrze zagęszczalnych, wbudowanie zbrojeń z geotekstyliów, ulepszenie mechaniczne lub spoiwami. W pozostałych przypadkach wskaźnik zagęszczenia powinien być zgodny z określonym w PN-S-02205.

Do zasypania wykopów należy zastosować materiał z dowozu wraz z kosztami pozyskania, transportu i wbudowania.

5.11. REGULACJA WŁAZÓW I ZAWORÓW URZĄDZEŃ PODZIEMNYCH.

Po rozebraniu istniejącej nawierzchni wokół regulowanego elementu i podniesieniu go należy zamontować pierścień dystansowy regulujący wpust uliczny lub pokrywę studni do projektowanej rzędnej.

6. KONTROLA JAKOŚCI ROBÓT

6.1. OGÓLNE ZASADY KONTROLI JAKOŚCI ROBÓT

Ogólne zasady kontroli jakości robót podano w ST D-M-00.00.00 „Wymagania ogólne” pkt 6.

6.2. KONTROLA, POMIARY I BADANIA

6.2.1. BADANIA PRZED PRZYSTĄPIENIEM DO ROBÓT

Przed przystąpieniem do robót Wykonawca powinien uzyskać wymagane dokumenty, dopuszczające wyroby budowlane do obrotu (aprobaty techniczne, certyfikaty zgodności, deklaracje zgodności, ew. badania materiałów wykonane przez dostawców itp.).

Wszystkie dokumenty oraz wyniki badań Wykonawca przedstawia Inspektorowi nadzoru do akceptacji.

6.2.2. KONTROLA, POMIARY I BADANIA W CZASIE ROBÓT

Wykonawca jest zobowiązany do stałej i systematycznej kontroli prowadzonych robót w zakresie i z częstotliwością określoną w niniejszej ST i zaakceptowaną przez Inspektora nadzoru.

W szczególności kontrola powinna obejmować:

- sprawdzenie rzędnych założonych ław celowniczych w nawiązaniu do podanych stałych punktów wysokościowych z dokładnością do 1 cm,
- badanie zabezpieczenia wykopów przed zalaniem wodą,
- badanie i pomiary szerokości, grubości i zagęszczenia wykonanej warstwy podłoża z kruszywa mineralnego lub betonu,
- badanie odchylenia osi kolektora i przepustu,
- sprawdzenie zgodności z dokumentacją projektową założenia przewodów i studzienek,
- badanie odchylenia spadku kolektora deszczowego i przepustu,
- badanie wody na wylotach
- sprawdzenie prawidłowości ułożenia przewodów,
- sprawdzenie prawidłowości uszczelniania przewodów,
- badanie wskaźników zagęszczenia poszczególnych warstw zasypu,
- sprawdzenie rzędnych posadowienia studzienek ściekowych (kratek) i pokryw włazowych,
- sprawdzenie zabezpieczenia przed korozją.

Wykonawca określi wartości wskaźników zanieczyszczeń w ściekach opadowych wprowadzonych do wód płynących i stojących oraz do ziemi, tj. zawiesinę ogólną (mg/l) oraz zawartość węglowodorów ropopochodnych (mg/l).

6.2.3. DOPUSZCZALNE TOLERANCJE I WYMAGANIA

- odchylenie odległości krawędzi wykopu w dnie od ustalonej w planie osi wykopu nie powinno wynosić więcej niż ± 5 cm,
- odchylenie wymiarów w planie nie powinno być większe niż 0,1 m,
- odchylenie grubości warstwy podłoża nie powinno przekraczać ± 3 cm,
- odchylenie szerokości warstwy podłoża nie powinno przekraczać ± 5 cm,
- odchylenie kolektora rurowego w planie, odchylenie odległości osi ułożonego kolektora od osi przewodu ustalonej na ławach celowniczych nie powinna przekraczać ± 5 mm,
- odchylenie spadku ułożonego kolektora od przewidzianego w projekcie nie powinno przekraczać -5% projektowanego spadku (przy zmniejszonym spadku) i +10% projektowanego spadku (przy zwiększonym spadku),
- wskaźnik zagęszczenia zasypki wykopów określony w trzech miejscach na długości 100 m powinien być zgodny z pkt 5.10,
- rzędne kratek ściekowych i pokryw studzienek powinny być wykonane z dokładnością do ± 5 mm.

6.3. Inspekcja telewizyjna kanału.

Przed oddaniem kanału do eksploatacji należy dokonać wewnętrznej inspekcji telewizyjnej wykonanych kanałów w obecności Zamawiającego i Użytkownika. Rury muszą posiadać wewnętrzne oznaczenia umożliwiające jednoznaczne określenie ich parametrów technicznych przy wykonywaniu inspekcji. Po dokonaniu inspekcji należy przekazać Użytkownikowi następujące materiały jako załącznik do protokołu odbioru:

- płytę CD lub DVD z nagraniem inspekcją wraz ze zdjęciami i oceną techniczną, opisem miejsca inspekcji, z zapisem spadków chwilowych, odległości oraz daty i godziny wykonania
- komplet raportów wraz z precyzyjnym umiejscowieniem wszelkich uwag i usterek, raport w formie uproszczonej i graficznej wraz z mapą, gdzie należy wskazać badane odcinki.
- wykres poziomy rurociągu

7. OBMIAR ROBÓT

Ogólne wymagania dotyczące obmiaru robót podano w ST D-M-00.00.00. pkt.7.

Rury kanałowe należy mierzyć w metrach bieżących kanału dla każdego typu i średnicy. Pomiary należy prowadzić wzdłuż zamontowanej rury do wewnętrznej powierzchni ścianek studzienek lub wylotów. Studzienki rewizyjne i ściekowe będą naliczane za 1 komplet. Dodatkowe ilości betonu mierzy się w m³.

8. ODBIÓR ROBÓT

Ogólne wymagania dotyczące odbioru robót podano w ST D-M-00.00.00. pkt.8.

Odbiór kanału obejmuje:

- a) odbiór robót zanikających lub ulegających zakryciu: wykop, fundament, izolacja,
- b) odbiór ostateczny (całego odcinka kanalizacji),
- c) odbiór pogwarancyjny (po upływie okresu gwarancyjnego).

Odbiór ostateczny dokonywany jest po całkowitym zakończeniu robót na podstawie wyników pomiarów i badań jakościowych.

Odbiór pogwarancyjny dokonywany jest na podstawie oceny wizualnej obiektu dokonanej przez Zamawiającego przy udziale Wykonawcy.

9. PODSTAWA PŁATNOŚCI

Ogólne wymagania dotyczące podstawy płatności podano w ST D-M-00.00.00. pkt.9.

Płatność za m (metr) kanalizacji i szt. (sztuka) studzienek należy przyjmować zgodnie z obmiarem oraz na podstawie przedstawionych atestów jakości prefabrykatów oraz wyników pomiarów i badań laboratoryjnych, dotyczących wbudowanego betonu, prefabrykatów, izolacji, zasypki.

Cena 1 m wykonanej i odebranej kanalizacji obejmuje:

- oznakowanie robót,
- dostawę materiałów,
- wykonanie robót przygotowawczych,
- wykonanie wykopów wraz z ewentualnym odwodnieniem i umocnieniem oraz wywozem urobku w miejsce wybrane przez Wykonawcę,
- usunięcie kolizji z istniejącym uzbrojeniem,
- przygotowanie podłoża i fundamentu,
- wykonanie wylotu kolektora,
- wykonanie przepustu,
- ułożenie przewodów kanalizacyjnych, przykanalików, studni kanalizacyjnych, studzienek ściekowych,
- Studzienki zlokalizowane w jezdniach należy wykonać z pierścieniem odcciążającym ułożonym na fundamencie betonowym C12/15 gr. 20cm. z włazem żeliwnym D 400 do zawalcowania z wkładką tłumiącą, pokrywa z zatrzasakmi.
- wykonanie urządzeń do podczyszczania wód opadowych,
- wykonanie izolacji studzienek,
- zasypanie i zagęszczenie wykopu gruntem z dowozu, wraz z kosztami pozyskania, transportem i wbudowania,
- wykonanie prób szczelności wykonanej sieci,
- wykonanie kamerowania wykonanej sieci
- przeprowadzenie pomiarów i badań wymaganych w specyfikacji technicznej.

10. PRZEPISY ZWIĄZANE

10.1. NORMY

PN-B-02481:1998	Geotechnika. Terminologia, symbole literowe i jednostki miary.
PN-88/B-06250	Beton zwykły.
PN-85/S-10030	Obiekty mostowe. Obciążenia.

PN-58/B-03261	Betonowe i żelbetowe konstrukcje mostowe.
PN-83/B-03010	Ściany oporowe. Obliczenia statyczne i projektowanie
PN-81/B-03020	Posadowienie bezpośrednie budowli.
PN-92/B-10729	Kanalizacja. Studzienki kanalizacyjne.
PN-EN 124:2000	Zwieńczenia wpustów i studzienek kanalizacyjnych do nawierzchni dla ruchu pieszego i kołowego. Zasady konstrukcji, badania typu, znakowanie, sterowanie jakością.
PN-92/B-10735	Kanalizacja. Przewody kanalizacyjne wymagania i badania przy odbiorze
PN-85/C-89203	Kształtki kanalizacyjne z nieplastyfikowanego polichlorku winylu.
PN-85/C-89205	Rury kanalizacyjne z nieplastyfikowanego polichlorku winylu.
BN-64/9321-02	Krawężniki uliczne, warunki techniczne ustawiania i odbioru.
PN-B-10736	Roboty ziemne. Wykopy otwarte dla przewodów wodociągowych i kanalizacyjnych. Warunki techniczne wykonania.

10.2. INNE DOKUMENTY

ISO 4435:1991 Rury i kształtki z nieplastyfikowanego polichlorku winylu stosowane w systemach odwadniających i kanalizacyjnych.

