

---

**SPECYFIKACJA TECHNICZNA WYKONANIA I ODBIORU ROBÓT BUDOWLANYCH**  
**Kanalizacja deszczowa**

**1. WSTĘP**

**1.1. Przedmiot STWiORB**

Przedmiotem niniejszej Specyfikacji Technicznej Wykonania i Odbioru Robót Budowlanych są wymagania dotyczące wykonania i odbioru Robót budowlanych w ramach realizacji zadania:

**BUDOWA DROGI OD STRONY ZACHODNIEJ MIASTA WYSOKIE MAZOWIECKIE OD KM 0+000,0 DO KM 1+114,95, WRAZ BUDOWĄ SKRZYŻOWANIA Z DK 66 ORAZ BUDOWĄ TOWARZYSZĄCEJ INFRASTRUKTURY TECHNICZNEJ**  
**w zakresie kanalizacji deszczowej**

**1.2. Zakres stosowania STWiORB**

STWiORB jest stosowana jako Dokument Kontraktowy realizacji Robót wymienionych w p. 1.1.

**1.3. Zakres robót objętych STWiORB**

Roboty, których dotyczy n/n STWiORB obejmują wszystkie czynności umożliwiające budowę sieci kanalizacji deszczowej i urządzeń podczyszczających w zakresie projektowanego układu drogowego.

**1.4. Określenia podstawowe**

1.4.1. Kanalizacja deszczowa - sieć kanalizacyjna zewnętrzna przeznaczona do odprowadzania wód opadowych i roztopowych.

1.4.2. Kanały

1.4.2.1. Kanał - liniowa budowla przeznaczona do grawitacyjnego odprowadzania ścieków.

1.4.2.2. Przykanalik - kanał przeznaczony do połączenia wpustu deszczowego z siecią kanalizacji deszczowej.

1.4.2.3. Kanał zbiorczy - kanał przeznaczony do zbierania ścieków z co najmniej dwóch kanałów bocznych.

1.4.2.4. Kolektor główny - kanał przeznaczony do zbierania ścieków z kanałów oraz kanałów zbiorczych i odprowadzenia ich do odbiornika.

1.4.2.5. Kanał nieprzełazowy - kanał zamknięty o wysokości wewnętrznej mniejszej niż 1,0 m.

1.4.2.6. Kanał przełazowy - kanał zamknięty o wysokości wewnętrznej równej lub większej niż 1,0 m.

1.4.3. Urządzenia (elementy) uzbrojenia sieci

1.4.3.1. Studzienka kanalizacyjna - studzienka rewizyjna - na kanale nieprzełazowym przeznaczona do kontroli i prawidłowej eksploatacji kanałów.

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

1.4.3.3. Studzienka połączeniowa - studzienka kanalizacyjna przeznaczona do łączenia co najmniej dwóch kanałów dopływowych w jeden kanał odpływowy.

1.4.3.4. Studzienka kaskadowa (spadowa) - studzienka kanalizacyjna mająca dodatkowy przewód pionowy umożliwiający wytrącenie nadmiaru energii ścieków, spływających z wyżej położonego kanału dopływowego do niżej położonego kanału odpływowego.

---

1.4.3.5. Studzienka bezwłazowa - ślepa - studzienka kanalizacyjna przykryta stropem bez otworu włazowego, spełniająca funkcje studzienki połączeniowej.

1.4.3.6. Komora kanalizacyjna - komora rewizyjna na kanale przełazowym przeznaczona do kontroli i prawidłowej eksploatacji kanałów.

1.4.3.7. Komora połączeniowa - komora kanalizacyjna przeznaczona do łączenia co najmniej dwóch kanałów dopływowych w jeden kanał odpływowy.

1.4.3.8. Komora spadowa (kaskadowa) - komora mająca pochylnię i zagłębienie dna umożliwiające wytrącenie nadmiaru energii ścieków spływających z wyżej położonego kanału dopływowego

1.4.3.9. Wpust deszczowy - urządzenie do odbioru ścieków opadowych, spływających do kanału z utwardzonych powierzchni terenu.

1.4.4. Elementy studzienek i komór

1.4.4.1. Komora robocza - zasadnicza część studzienki lub komory przeznaczona do czynności eksploatacyjnych. Wysokość komory roboczej jest to odległość pomiędzy rzędną dolnej powierzchni płyty lub innego elementu przykrycia studzienki lub komory, a rzędną spocznika.

1.4.4.2. Komin włazowy - szyb połączeniowy komory roboczej z powierzchnią ziemi, przeznaczony do zejścia obsługi do komory roboczej.

1.4.4.3. Płyta przykrycia studzienki lub komory - płyta przykrywająca komorę roboczą.

1.4.4.4. Właz kanałowy - element żeliwny przeznaczony do przykrycia podziemnych studzienek rewizyjnych lub komór kanalizacyjnych, umożliwiający dostęp do urządzeń kanalizacyjnych.

1.4.4.5. Kineteta - wyprofilowane koryto w dnie studzienki, przeznaczone do przepływu ścieków.

1.4.4.6. Spocznik - element dna studzienki lub komory kanalizacyjnej pomiędzy kinetą a ścianą komory roboczej.

1.4.4.7. Kaskada zewnętrzna - element sieci kanalizacyjnej montowany na kanalizacji w przypadku różnicy wlotu i dna kinety większej niż 50 cm .

1.4.4.8. – Przyłącze deszczowe - kanał przeznaczony do połączenia doziemnej instalacji deszczowej z nieruchomości z siecią kanalizacji deszczowej.

1.4.5. Wylot kanału - konstrukcja umacniająca umożliwiająca swobodny odpływ wód do odbiornika bez niszczenia jego skarpy.

1.4.6. Separator z osadnikiem - urządzenia służące do oczyszczania wód deszczowych przed wprowadzeniem ich do odbiornika.

1.4.5. Pozostałe określenia podstawowe są zgodne z obowiązującymi, odpowiednimi polskimi normami.

## **2. MATERIAŁY**

Na sieci kanalizacji deszczowej przewiduje się zabudowanie elementów, m. in.:

- studzienki kanalizacyjne betonowe,
- wpusty deszczowe,
- separatory substancji ropopochodnych z odrębnym osadnikiem wirowym,
- prefabrykowane wyloty kanałów,

### **2.1 Rury przewodowe**

#### **2.1.1 Rury przewodowe do kanalizacji deszczowej**

- 
- Na kanały deszczowe w zakresie średnic Dn 300 mm do Dn 600 mm, należy zastosować rury dwuścienne karbowane kielichowe z polipropylenu typu PP o sztywności obwodowej  $SN \geq 8 \text{ kN/m}^2$  (wg PN-EN 13476: 2007), łączone na uszczelkę gumową, posiadające ważną aprobatę techniczną zaświadczającą, że żaden z parametrów nie jest gorszy od podanych w normie.
  - Na przykanaliki o średnicy Dn 200 mm należy zastosować rury dwuścienne karbowane kielichowe z polipropylenu typu PP o sztywności obwodowej  $SN \geq 8 \text{ kN/m}^2$  (wg PN-EN 13476: 2007) łączone na uszczelkę gumową.

## **2.2. Kruszywo na podsypkę i zasypkę**

Jako materiał na podsypkę i do zasypki należy stosować:

- piasek lub kruszywo drobne lub o uziarnieniu ciągłym wg PN-88/B- 04481 lub PN-EN 13242,

Kanalizację należy wykonać w obsypce o grubości łącznej:

- 10 cm podsypki,
- średnica zewnętrzna rurociągu,
- 30 cm obsypki ponad górną tworzącą przewodu.

## **2.3. Studnie kanalizacyjne z kręgów żelbetonowych**

### **2.3.1. Kręgi żelbetowe**

Studnie należy wykonać z prefabrykowanych kręgów betonowych z zastosowaniem jako materiału betonu klasy nie niższej niż C35/45 – wg PN-EN 206:2014-04, wodoszczelnego (min. W8), i mrozoodpornego (F-150), nasiąkliwości do 4%

Elementy studni należy łączyć z zastosowaniem uszczelek elastromerowych.

Części denne studni należy wykonać jako monolityczne w postaci kienty przepływowej lub kinety ślepej (osadnik) wskazanych w projekcie wykonawczym.

Łączenie przewodowych rur kanalizacyjnych w ściankach betonowych studzienek kanalizacyjnych przewidziano poprzez przejścia szczelne.

### **2.3.2. Płyta pokrywowa, pierścienie betonowe**

- płyta pokrywowa żelbetowa,
- pierścień dystansowy betonowy,

Wymagania dla betonu jak w p. 2.3.1.

### **2.3.3. Właz żeliwny**

Należy zabudować włazy żeliwne Dn600 mm nie ryglowane, bez zawiasowe zgodne z PN-EN 124 klasy D400 oraz z wypełnieniem betonowym wskazanych w projekcie wykonawczym.

### **2.3.4. Stopnie złazowe**

Należy zastosować metalowe drabinki lub stopnie złazowe żeliwne lub ze stali kwasoodpornej powlekane tworzywem sztucznym zgodnie z PN-EN-13101 (rozstawione mijankowo), montowane na etapie produkcji kręgów.

### **2.3.5. Kinety studni**

Należy zastosować kinety przelotowe, połączeniowe oraz zbiorcze o spadku minimum 1% pomiędzy rzędną dna wlotów, a jej wylotem. Przewiduje się zastosowanie podstawy z wyprofilowaną kinetą dla rur z zakresu średnic Dz200 do Dz600.

Zastosować kinety ślepe (osadnikowe) jako monolityczne wykonane na etapie produkcji w studniach wskazanych w projekcie wykonawczym.

### **2.3.6. Posadowienie studni**

---

Studnie należy montować w przygotowanym wykopie na podsypce piaskowej 10cm.

Wskaźnik zagęszczenia podłoża powinien być zgodny z normą PN-S-02205:1998P

#### **2.3.6.1. Kruszywo na podsypkę pod studnię**

Kruszywo drobne lub kruszywo o uziarnieniu ciągłym na podsypkę piaskową lub do podsypki cementowo-piaskowej powinno spełniać wymagania PN-EN 13242, PN-EN 12620 dla podsypki piaskowo-cementowej.

### **2.4. Studnie kaskadowe**

#### **2.4.1. Kręgi betonowe**

Wymagania dla kręgów betonowych jak w p. 2.3.1.

#### **2.4.2. Płyta pokrywowa i pierścień dystansowy**

Wymagania jak w p. 2.3.2.

#### **2.4.3. Właz żeliwny**

Wymagania jak w p. 2.3.3.

#### **2.4.4. Stopnie żłazowe**

Wymagania jak w p. 2.3.4.

#### **2.4.5. Posadowienie studni**

Wymagania jak w p. 2.3.6.

#### **2.4.6. Kaskada**

Należy stosować trójniki, kolana oraz odcinki rur kompatybilne z rurami przewodowymi.

W studniach betonowych dla rur przewodowych i elementów kaskad stosować przejścia szczelne wyposażone w odpowiednie uszczelki, montowane w warunkach fabrycznych.

Elementy zewnętrznej kaskady należy obetonować lub wypełnić mieszanką piaskowo-cementową 1:4.

#### **2.4.7. Beton**

Obetonowanie kaskad należy wykonać z betonu klasy min. C12/15, odpowiadającemu normie PN-EN 206-1, zgodnie z Dokumentacją Projektową.

#### **2.4.8. Zaprawa cementowa**

Do zapraw należy stosować cement wg PN-EN 197-1, piasek wg PN-EN 13139 i wodę wg PN-EN 1008.

### **2.5. Wpusty deszczowe**

Wpusty uliczne deszczowe wykonać z prefabrykowanych elementów betonowych Dn500 mm z osadnikiem 1,0 m. Przejścia rur przez ściany studzienek ściekowych wykonać jako szczelne, elastyczne. Prefabrykowane elementy betonowe wpustów należy wykonać z zastosowaniem jako materiału betonu klasy nie niższej niż C35/45 – wg PN-EN-206-1, wodoszczelnego (min. W8), i mrozoodpornego (F-150). Części denne osadnika należy wykonać jako monolityczne.

Zwieńczenie – wpust uliczny żeliwny klasy D400, krawężnikowo-jezdniowy.

Regulację wysokości osadzenia wpustu można wykonać za pomocą systemowych elementów odciążających tj.: pierścienia odciążającego, pierścienia dystansowego i podstawy betonowej z otworem, pod wpust żeliwny.

Elementy wykonane z betonu min. C35/45 nie wymagają stosowania izolacji przeciwwilgociowej. Dla elementów wykonanych z betonu o niższej klasie zewnętrzną powierzchnię elementów betonowych stykających się z gruntem należy zabezpieczyć warstwą izolacji przeciwwilgociowej.

Zwraca się uwagę na dokładne obsypanie wpustów ściekowych piaskiem (lub innym materiałem za

---

zgodą Inżyniera) z dokładnym zagęszczeniem, dla uniknięcia załamania na nawierzchni lub ścieku.

## **2.6. Urządzenia do oczyszczania wód opadowych i roztopowych (separatory substancji ropopochodnych z osadnikiem).**

Do oczyszczania wód opadowych i roztopowych z dróg należy stosować separatory substancji ropopochodnych z odrębnymi osadnikami.

Urządzenia składające się z 2 zbiorników. Korpus każdego stanowi studnia betonowa EU zbudowana z prefabrykowanych elementów betonowych i żelbetowych, wykonanych z betonu wibroprasowanego C35/45, C40/50 lub C45/55, wodoszczelnego  $\geq W8$ , o nasiąkliwości poniżej 5%, mrozoodpornego F-150 w wodzie i F50 w 2% NaCl. Beton przebadany pod względem odporności na substancje ropopochodne wg PN-EN 858-1, w związku z czym nie jest wymagane stosowanie powłok wewnętrznych. Korpus betonowy produkowany zgodnie z normą PN-EN 1917 oraz Krajową Oceną Techniczną, przystosowany do obciążenia badawczego 300kN (wg PN-EN 1917). Korpus powinien posiadać atest NIZP-PZH. W separatorach stosować włązy żeliwne o klasie D400.

Zastosowane separatory powinny posiadać oznakowanie CE i znak budowlany spełniające wymagania określone przez:

- § 17.1 Rozporządzenia Ministra Gospodarki Morskiej i Żeglugi Śródlądowej z dnia 12 lipca 2019 r.:  $\leq 15$  mg/dm<sup>3</sup> węglowodorów ropopochodnych i  $\leq 100$  mg/dm<sup>3</sup> zawiesiny ogólnej dla wód opadowych i roztopowych wprowadzanych do wód lub do urządzeń wodnych
- Normę PN-EN 858-1 dla separatorów klasy I: stężenie substancji ropopochodnych na odpływie z separatora  $< 5$  mg/dm<sup>3</sup>.

## **2.7. Wyloty do odbiornika**

Wyloty wyprodukowane w całości w zakładzie produkcyjnym jako nowe betonowe, monolityczne urządzenia wykonane wg KPED 02.16 (Katalog Powtarzalnych Elementów Drogowych) dedykowane do rur o średnicy  $\varnothing 600$ mm z zamontowaną siatką zabezpieczającą z drutu ocynkowanego. Należy zastosować beton klasy C 25/30, C30/37 spełniający wymagania normy PN-EN 206-1 o nasiąkliwości do 5%, stopniu wodoszczelności min. W8, mrozoodporności F-150 i zbroić stalą klasy A-IIIIN.

## **2.8. Składowanie materiałów**

Materiały należy składować w sposób zabezpieczający je przed uszkodzeniem lub zniszczeniem, materiały łatwopalne składować z zabezpieczeniem przed ogniem, przestrzegając ściśle zaleceń producenta.

Elementy prefabrykowane należy składować w pozycji zabudowy. Teren składowania powinien być poziomy, równy, odwodniony oraz w miarę możliwości utwardzony. W przypadku składowania w terenie nieutwardzonym, pierwszy element powinien być ułożony na klockach drewnianych (lub innych). Prefabrykaty można składować w słupkach, oddzielając kolejne elementy drewnianymi przekładkami. Wysokość słupków nie powinna przekraczać 2 m dla kręgów i pokryw. Elementy wyposażenia wewnętrznego należy przechowywać w miejscu nienasłonecznionym oraz nie narażonym na wpływ warunków atmosferycznych bezpośrednio na te elementy.

## **3. SPRZĘT**

### **3.1. Ogólne wymagania dotyczące sprzętu**

Wykonawca jest zobowiązany do używania jedynie takiego sprzętu, który nie spowoduje niekorzystnego wpływu na jakość wykonywanych robót. Sprzęt używany do robót powinien być zgodny z ofertą Wykonawcy i powinien odpowiadać pod względem typów i ilości wskazaniom zawartym w SST, PZJ lub projekcie organizacji robót, zaakceptowanym przez Inżyniera/Kierownika projektu; w przypadku braku ustaleń w wymienionych wyżej dokumentach, sprzęt powinien być uzgodniony i zaakceptowany przez Inżyniera/Kierownika projektu.

---

Liczba i wydajność sprzętu powinny gwarantować przeprowadzenie robót, zgodnie z zasadami określonymi w dokumentacji projektowej, SST i wskazaniach Inżyniera/ Kierownika projektu.

Sprzęt będący własnością Wykonawcy lub wynajęty do wykonania robót ma być utrzymywany w dobrym stanie i gotowości do pracy. Powinien być zgodny z normami ochrony środowiska i przepisami dotyczącymi jego użytkowania.

Wykonawca dostarczy Inżynierowi/Kierownikowi projektu kopie dokumentów potwierdzających dopuszczenie sprzętu do użytkowania i badań okresowych, tam gdzie jest to wymagane przepisami.

Wykonawca będzie konserwować sprzęt jak również naprawiać lub wymieniać sprzęt niesprawny.

Jeżeli dokumentacja projektowa lub SST przewidują możliwość wariantowego użycia sprzętu przy wykonywanych robotach, Wykonawca powiadomi Inżyniera/ Kierownika projektu o swoim zamiarze wyboru i uzyska jego akceptację przed użyciem sprzętu. Wybrany sprzęt, po akceptacji Inżyniera/Kierownika projektu, nie może być później zmieniany bez jego zgody.

Jakikolwiek sprzęt, maszyny, urządzenia i narzędzia nie gwarantujące zachowania warunków umowy, zostaną przez Inżyniera/Kierownika projektu zdyskwalifikowane i nie dopuszczone do robót.

#### **4. TRANSPORT**

##### **4.1. Ogólne wymagania dotyczące transportu**

Wykonawca jest zobowiązany do stosowania jedynie takich środków transportu, które nie wpłyną niekorzystnie na jakość wykonywanych robót i właściwości przewożonych materiałów.

Liczba środków transportu powinna zapewniać prowadzenie robót zgodnie z zasadami określonymi w dokumentacji projektowej, SST i wskazaniach Inżyniera/Kierownika projektu, w terminie przewidzianym umową.

Przy ruchu na drogach publicznych pojazdy będą spełniać wymagania dotyczące przepisów ruchu drogowego w odniesieniu do dopuszczalnych nacisków na oś i innych parametrów technicznych. Środki transportu nie spełniające tych warunków mogą być dopuszczone przez Inżyniera/Kierownika projektu, pod warunkiem przywrócenia stanu pierwotnego użytkowanych odcinków dróg na koszt Wykonawcy. Wykonawca będzie usuwać na bieżąco, na własny koszt, wszelkie zanieczyszczenia, uszkodzenia spowodowane jego pojazdami na drogach publicznych oraz dojazdach do terenu budowy.

#### **5. WYKONANIE ROBÓT**

##### **5.1. Ogólne zasady wykonania robót**

Wykonawca przedstawi Inżynierowi do akceptacji Projekt Technologii i Organizacji Robót oraz Program Zapewnienia Jakości uwzględniający wszystkie warunki, w jakich będą wykonywane roboty.

Wykonawca przed rozpoczęciem robót jest zobowiązany do sprawdzenia zgodności z mapą do celów projektowych i uzgodnieniem ZUD.

W przypadku natrafienia na niezidentyfikowane sieci oraz w przypadku zlokalizowania istniejących sieci w innym miejscu niż wskazano na mapie Wykonawca jest zobowiązany powiadomić o tym fakcie Inżyniera. Inżynier powinien określić, wspólnie z Wykonawcą, zakres robót niezbędnych do wykonania przy usunięciu wymienionej kolizji, łącznie z ustaleniem właściciela sieci.

Przed przystąpieniem do robót w miejscach kolizji z istniejącą infrastrukturą techniczną wykonać przekopy kontrolne celem zlokalizowania miejsca, głębokości posadowienia, a także materiału i średnicy istniejących sieci.

Wszelkie roboty w pobliżu uzbrojenia podziemnego wykonywać pod nadzorem wszystkich właścicieli uzbrojenia, stosując się do ich zaleceń odnośnie zabezpieczeń urządzeń.

Wykonana kanalizacja powinna zostać naniesiona na mapy zasadnicze przez służby geodezyjne Wykonawcy.

##### **5.2. Roboty przygotowawcze**

Przed przystąpieniem do robót Wykonawca dokona ich wytyczenia i trwale oznaczy je w terenie.

Szkice sytuacyjne reperów i ich rzędne przekaże Inżynierowi.

### 5.3. Roboty ziemne

Roboty ziemne należy wykonać zgodnie z PN-B-10736:1999, instrukcjami montażowymi układania rur dostarczoną przez producentów a w szczególności z wymaganiami i badaniami dotyczącymi warunków bezpieczeństwa pracy.

Wykop pod kanał należy rozpocząć od najniższego punktu tj. od wylotu do odbiornika i prowadzić w górę w kierunku przeciwnym do spadku kanału. Zapewnienia to możliwość grawitacyjnego odpływu wód z wykopu w czasie opadów oraz odwodnienia wykopów nawodnionych.

Wydobyty grunt powinien być składowany z jednej strony wykopu, z pozostawieniem pomiędzy krawędzią wykopu a stopką odkładu wolnego pasa terenu o szerokości co najmniej 1 m dla komunikacji. Wyjście /zejście/ po drabinie z wykopu powinno być wykonane, z chwilą osiągnięcia głębokości większej niż 1 m od poziomu terenu, w odległości nie przekraczającej 20 m.

Wykopy należy wykonać jako wąskoprzestrzenne o ścianach pionowych umocnionych, ze spadkami podanymi na profilu podłużnym. Dopuszcza się odstępianie od szalunku w przypadku dostosowania pochylenia skarpy wykopów zgodnie z kątem zsypania gruntu.

Minimalna szerokość wykopu powinna być dostosowana do średnicy przewodu i umożliwiać montaż elementów sieci kanalizacyjnej.

Metody wykonania robót - wykopu (ręcznie lub mechanicznie) powinny być dostosowane do głębokości wykopu, danych geotechnicznych oraz posiadanego sprzętu mechanicznego.

W przypadku natrafienia na niekorzystne warunki gruntowe, brak gruntów o wymaganych parametrach nośności, Wykonawca określi niezbędny zakres robót wzmocnienia podłoża o czym poinformuje Inżyniera.

Wykopy należy wykonać bez naruszenia naturalnej struktury gruntu. W czasie wykonywania wykopów należy zwrócić szczególną uwagę na niedopuszczenie do zawilgocenia i uplastycznienia gruntów spoistych.

Technologia wykonywania wykopu musi umożliwiać jego prawidłowe odwodnienie w całym okresie trwania robót ziemnych. Wykonanie wykopów powinno postępować w kierunku podnoszenia się niwelety. W czasie robót ziemnych należy zachować odpowiedni spadek podłużny i nadać przekrojom poprzecznym spadki umożliwiające szybki odpływ wód z wykopu. Wykonawca powinien wykonać urządzenia, które umożliwiają odprowadzenie wód gruntowych i opadowych poza obszar robót ziemnych tak, aby zabezpieczyć grunty przed przewilgoceniem i nawodnieniem.

Proponuje się zastosowanie zestawów igłofiltrów i odpompowanie wody poprzez czasowo zainstalowany osadnik do najbliższych odbiorników. Należy zapewnić zasilanie w energię elektryczną do pomp (np. agregat prądotwórczy). Nie mogą wystąpić przerwy w dostawie energii, gdyż uniemożliwi to prowadzenie prac budowlanych.

Prace odwodnieniowe powinny być prowadzone odcinkami, dostosowane do postępu robót budowlanych.

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

### 5.4. Przygotowanie podłoża

Kanalizację deszczową należy układać w przygotowanym wykopie na podłożu wzmocnionym tj. podsypce piaskowej grubości 10 cm zgodnie z Dokumentacją.

Wskaźnik zagęszczenia zgodnie z poniższą tabelą:

Obszar drogi	podsyпка	0,97
	zasyпки	1,00 do gł. 1,2m 0,97 (poniżej głębokości 1,2)
Tereny zielone	podsyпка	0,95
	zasyпки	0,95

---

## **5.5. Roboty montażowe**

Roboty montażowe należy wykonać zgodnie z opracowaną dokumentacją projektową.

### **5.5.1. Rury kanałowe**

Kanały należy układać zgodnie z wymaganiami normy PN-EN 1610:2002 oraz instrukcją montażową układania rur dostarczoną przez Producenta rur. Rury muszą być ustawione współosiowo. Rury z polipropylenu należy łączyć kielichowo z zastosowaniem uszczelek zapewniających wysoki poziom szczelności. Przewiduje się wykonanie podsypki piaskowej pod rury grub. 10 cm i zasypkę z piasku do poziomu 30 cm ponad wierzch rury. W miejscu połączeń rur należy zostawić wgłębienie na kielich umożliwiające dokładne ułożenie rury i swobodne dopchnięcie w celu wykonania połączenia. Zagęszczenie zgodne z p. 5.4. Możliwy jest alternatywny sposób wykonania zasyпки rur kanalizacyjnych (rodzaj materiału, grubość), po uzgodnieniu z Inżynierem.

Dla rur układanych w nasypach drogowych wykopy pod kanały wolno rozpocząć po wykonaniu i zagęszczeniu nasypu drogowego do rzędnej o co najmniej 0,5m wyższej od rzędnej wierzchu rury kanalizacyjnej. Niedopuszczalne jest jeżdżenie ciężkim sprzętem drogowym po przewodach kanalizacyjnych przykrytych warstwą gruntu mniejszą niż 0,5m.

### **5.5.2. Studnie kanalizacyjne z kręgów betonowych**

Montaż studni należy wykonać na podsypce piaskowej gr. 10cm. W ścianie studni rewizyjnej oraz komina włazowego należy zamontować mijankowo (w warunkach fabrycznych) stopnie złazowe w dwóch rzędach lub drabinę, zgodnie z normą PN-EN 1917.

Studnie wykonane z betonu o klasie min. C35/45 nie wymagają dodatkowego zabezpieczenia przeciwwilgociowego.

Należy dokładnie obsypać studnie piaskiem (lub innym materiałem uzgodnionym z Inżynierem) oraz dokładnie zagęścić materiał zasypowy.

Poziom włazu w powierzchni utwardzonej powinien być z nią równy, natomiast w trawnikach i zieleńcach górna krawędź włazu powinna znajdować się na wysokości min. 5 cm ponad poziomem terenu.

### **5.5.3. Studnia kaskadowa**

W przypadku gdy wlot kanału lub przykanalika znajduje się na wysokości powyżej 0,5 m nad dnem studzienki należy zastosować kaskadę zewnętrzną zgodnie z Dokumentacją Projektową.

Przestrzeń wokół kaskady zewnętrznej należy obetonować lub wypełnić mieszanką piaskowo-cementową do wysokości 10 cm ponad trójnik.

### **5.5.4. Wpusty deszczowe**

Wpusty należy wykonać z kręgów betonowych  $\varnothing 500$  mm z osadnikiem 1,0 m. Należy wykonać wpusty z nasadą żeliwną klasy D400 zgodnie z Dokumentacją Projektową. Przejścia rur przez ściany studzienek ściekowych należy wykonać jako szczelne, elastyczne. Elementy stykające się z gruntem zabezpieczyć izolacją przeciwwilgociową. Dla elementów wykonanych z betonu klasy min. C35/45 izolacja nie jest wymagana.

Należy dokładnie obsypać wpusty ściekowe piaskiem lub innym materiałem z dokładnym zagęszczeniem.

### **5.5.5. Montaż separatorów, osadników**

Montaż separatora z osprzętem, osadnika należy wykonać zgodnie z instrukcją Producenta. Urządzenia posadzić na podsypce piaskowo-cementowej. W przypadku złych warunków wodno-gruntowych Wykonawca określi niezbędny zakres robót wzmocnienia podłoża o czym poinformuje Inżyniera.

## **5.6. Zasypanie kanałów**

Użyty materiał i sposób zasypania nie powinny spowodować uszkodzenia ułożonego przewodu.



---

Zасыpywanie rur w wykopie należy prowadzić warstwami grubości 20-30 cm, w stanie wilgotności optymalnej  $\pm 2\%$ , równocześnie z obu stron rury, w ten sposób aby poziom zasypki po obu stronach był taki sam. Materiał zasypu w obrębie tej strefy powinien być zagęszczony ubijakiem ręcznym po obu stronach przewodu, zgodnie z PN-B-10736:1999. Pozostałe warstwy gruntu dopuszcza się zagęszczać mechanicznie, o ile nie spowoduje ono uszkodzenia przewodu.

Należy zwrócić uwagę, aby nie uszkodzić izolacji przeciwwilgociowej elementów kanalizacji podczas wykonywania zasypki i zagęszczenia gruntu.

Nadmiar gruntu z wykopu: jeżeli stwierdzono przydatność do budowy nasypów - należy wbudować w nasyp. W przeciwnym przypadku – grunt z wykopu podlega utylizacji na koszt Wykonawcy.

Wskaźnik zagęszczenia podłoża powinien być zgodny z pkt. 5.4.

### **5.7. Zabezpieczenie przejść dla ruchu pieszego**

Wykopy w obszarze zabudowanym należy zabezpieczyć ogrodzeniem. W okresie budowy należy zapewnić dojścia i dojazdy do zabudowań. Przejścia dla pieszych zabezpieczyć stosując kładki o nośności 150 kg/m<sup>2</sup>. Minimalna szerokość winna wynosić 0,75 m. Kładki muszą posiadać barierkę na wys. 1,1 m, poprzeczkę na wysokości 0,65 m i krawężnik o wysokości 0,15 m. Kładkę oprzeć min. 1,0 m poza krawędzie wykopu.

W czasie wykonywania wykopów w miejscach dostępnych dla osób „trzech” (pasy drogowe, ciągi piesze), wokół wykopów pozostawionych na czas zmroku i w nocy należy ustawić balustrady zaopatrzone w światło ostrzegawcze koloru czerwonego.

### **5.8. Zabezpieczenie istniejącego uzbrojenia na czas robót**

Zabezpieczenie istniejącego uzbrojenia na czas robót należy wykonać wg uzgodnień z Gestorami kolidujących sieci.

W szczególności, na skrzyżowaniach projektowanych kanałów z kablami energetycznymi i teletechnicznymi należy wykonać zabezpieczenie kabli rurą dwudzielną AROT typu A 110 PS i A160 PS. W przypadku skrzyżowań projektowanych kanałów z gazociągami, kanalizacją, wodociągami należy je zabezpieczyć stosując się do zaleceń użytkowników sieci.

### **5.9. Próba szczelności i inspekcja TV**

Po wykonaniu montażu kanałów deszczowych należy przeprowadzić próbę szczelności i inspekcję TV kanałów deszczowych przed odbudową nawierzchni. Z przeprowadzonej prób i inspekcji należy sporządzić raport. Pozytywny wynik będzie warunkiem odbioru Robót.

## **6. KONTROLA JAKOŚCI ROBÓT**

### **6.1. Ogólne zasady kontroli jakości robót**

Celem kontroli robót będzie takie sterowanie ich przygotowaniem i wykonaniem, aby osiągnąć założoną jakość robót.

Wykonawca jest odpowiedzialny za pełną kontrolę robót i jakości materiałów. Wykonawca zapewni odpowiedni system kontroli, włączając personel, laboratorium, sprzęt, zaopatrzenie i wszystkie urządzenia niezbędne do pobierania próbek i badań materiałów oraz robót.

Przed zatwierdzeniem systemu kontroli Inżynier/Kierownik projektu może zażądać od Wykonawcy przeprowadzenia badań w celu zademonstrowania, że poziom ich wykonywania jest zadowalający.

Wykonawca będzie przeprowadzać pomiary i badania materiałów oraz robót z częstotliwością zapewniającą stwierdzenie, że roboty wykonano zgodnie z wymaganiami zawartymi w dokumentacji projektowej i ST.

Minimalne wymagania co do zakresu badań i ich częstotliwość są określone w ST, normach i wytycznych. W przypadku, gdy nie zostały one tam określone, Inżynier/ Kierownik projektu ustali jaki zakres kontroli jest konieczny, aby zapewnić wykonanie robót zgodnie z umową.

Wykonawca dostarczy Inżynierowi/Kierownikowi projektu świadectwa, że wszystkie stosowane urządzenia i sprzęt badawczy posiadają ważną legalizację, zostały prawidłowo wykalibrowane i

odpowiadają wymaganiom norm określających procedury badań.

Inżynier/Kierownik projektu będzie mieć nieograniczony dostęp do pomieszczeń laboratoryjnych, w celu ich inspekcji. Inżynier/Kierownik projektu będzie przekazywać Wykonawcy pisemne informacje o jakichkolwiek niedociągnięciach dotyczących urządzeń laboratoryjnych, sprzętu, zaopatrzenia laboratorium, pracy personelu lub metod badawczych. Jeżeli niedociągnięcia te będą tak poważne, że mogą wpłynąć ujemnie na wyniki badań, Inżynier/Kierownik projektu natychmiast wstrzyma użycie do robót badanych materiałów i dopuści je do użycia dopiero wtedy, gdy niedociągnięcia w pracy laboratorium.

Wykonawcy zostaną usunięte i stwierdzona zostanie odpowiednia jakość tych materiałów.

Wszystkie koszty związane z organizowaniem i prowadzeniem badań materiałów ponosi Wykonawca.

## 6.2. Kontrola, pomiary i badania

### 6.2.1. 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 STWIORB i zaakceptowaną przez Inżyniera.

W szczególności kontrola powinna obejmować:

- sprawdzenie rzędnych założonych ław celowniczych w nawiązaniu do podanych stałych punktów wysokościowych z dokładnością do 1 cm,
- badanie i pomiary szerokości, grubości i zagęszczenia wykonanej warstwy podłoża z kruszywa mineralnego,
- sprawdzenie prawidłowości ułożenia przewodów,
- sprawdzenie prawidłowości ułożenia rur ochronnych,
- sprawdzenie prawidłowości uszczelniania przewodów,
- sprawdzenie prawidłowości ewentualnego wykonania ocieplenia przewodów,
- badanie wskaźników zagęszczenia poszczególnych warstw zasypu,
- sprawdzenie rzędnych posadowienia studzienek i pokryw wjazdowych,
- sprawdzenie prawidłowości wykonania wpustów ulicznych,
- sprawdzenie prawidłowości montażu separatorów substancji ropopochodnych,
- sprawdzenie prawidłowości wykonania wylotu kolektora,
- sprawdzenie zabezpieczenia przed korozją,
- sprawdzenie prawidłowości wykonania zabezpieczenia istniejącego uzbrojenia,

### 6.2.2. 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 spadku ułożonego kolektora od przewidzianego w projekcie nie powinno przekraczać -5% projektowanego spadku (przy zmniejszonym spadku) i +10% projektowanego spadku (przy zwiększonym spadku),
- badanie zasypu kanału do powierzchni terenu poprzez badanie wskaźników zagęszczenia poszczególnych jego warstw z częstotliwością zgodnie z tabelą:

	Częstotliwość oznaczenia zależnie od lokalizacji kanału	
1	na terenach zielonych	Min 1/50mb / na odcinek
2	Przekraczanie trasy głównej, ew.DK	2 oznaczenia/jezdnię
3	Przekraczanie innych dróg ( za wyjątkiem dróg serwisowych)	2 oznaczenia /drogę

4	Drogi serwisowe	1 oznaczenie/droge
5	W śladzie drogi	3/100mb

Zależnie od warunków panujących na budowie dopuszcza się wykonywanie oznaczeń zagęszczenia innymi alternatywnymi metodami takimi jak np.: za pomocą VSS, sondy SD-10, płyty dynamicznej.

## 7. OBMIAR ROBÓT

Obmiar robót będzie określać faktyczny zakres wykonywanych robót zgodnie z dokumentacją projektową i ST, w jednostkach ustalonych w kosztorysie.

Obmiaru robót dokonuje Wykonawca po pisemnym powiadomieniu Inżyniera/ Kierownika projektu o zakresie obmierzanego robót i terminie obmiaru, co najmniej na 3 dni przed tym terminem.

Wyniki obmiaru będą wpisane do książki obmiarów. Jakikolwiek błąd lub przeoczenie (opuszczenie) w ilościach podanych w ślepych kosztorysie lub gdzie indziej w ST nie zwalnia Wykonawcy od obowiązku ukończenia wszystkich robót. Błędne dane zostaną poprawione wg instrukcji Inżyniera/Kierownika projektu na piśmie.

Obmiar gotowych robót będzie przeprowadzony z częstotliwością wymaganą do celu miesięcznej płatności na rzecz Wykonawcy lub w innym czasie określonym w umowie lub oczekiwanym przez Wykonawcę i Inżyniera/Kierownika projektu.

### 7.1. Zasady określania ilości robót i materiałów

Długości i odległości pomiędzy wyszczególnionymi punktami skrajnymi będą obmierzone poziomo wzdłuż linii osiowej. Objętości będą wyliczone w m<sup>3</sup> jako długość pomnożona przez średni przekrój. Ilości, które mają być obmierzone wagowo, będą ważone w tonach lub kilogramach.

### 7.2. Urządzenia i sprzęt pomiarowy

Wszystkie urządzenia i sprzęt pomiarowy, stosowany w czasie obmiaru robót będą zaakceptowane przez Inżyniera/Kierownika projektu.

Urządzenia i sprzęt pomiarowy zostaną dostarczone przez Wykonawcę. Jeżeli urządzenia te lub sprzęt wymagają badań atestujących to Wykonawca będzie posiadać ważne świadectwa legalizacji.

Wszystkie urządzenia pomiarowe będą przez Wykonawcę utrzymywane w dobrym stanie, w całym okresie trwania robót.

### 7.3. Czas przeprowadzenia obmiaru

Obmiary będą przeprowadzone przed częściowym lub ostatecznym odbiorem odcinków robót, a także w przypadku występowania dłuższej przerwy w robotach.

Obmiar robót zanikających przeprowadza się w czasie ich wykonywania.

Obmiar robót podlegających zakryciu przeprowadza się przed ich zakryciem.

Roboty pomiarowe do obmiaru oraz nieodzowne obliczenia będą wykonane w sposób zrozumiały i jednoznaczny.

Wymiary skomplikowanych powierzchni lub objętości będą uzupełnione odpowiednimi szkicami umieszczonymi na karcie książki obmiarów. W razie braku miejsca szkice mogą być dołączone w formie oddzielnego załącznika do książki obmiarów, którego wzór zostanie uzgodniony z Inżynierem/Kierownikiem projektu.

## 8. ODBIÓR ROBÓT

### 8.1. Rodzaje odbiorów robót

Roboty podlegają następującym etapom odbioru:

- a) odbiorowi robót zanikających i ulegających zakryciu,
- b) odbiorowi częściowemu,
- c) odbiorowi ostatecznemu,

---

d) odbiorowi pogwarancyjnemu.

## **8.2. Odbiór robót zanikających i ulegających zakryciu**

Odbiór robót zanikających i ulegających zakryciu polega na finalnej ocenie ilości i jakości wykonywanych robót, które w dalszym procesie realizacji ulegną zakryciu.

Odbiór robót zanikających i ulegających zakryciu będzie dokonany w czasie umożliwiającym wykonanie ewentualnych korekt i poprawek bez hamowania ogólnego postępu robót.

Odbioru robót dokonuje Inżynier/Kierownik projektu.

Gotowość danej części robót do odbioru zgłasza Wykonawca wpisem do dziennika budowy i jednoczesnym powiadomieniem Inżyniera/Kierownika projektu. Odbiór będzie przeprowadzony niezwłocznie, nie później jednak niż w ciągu 3 dni od daty zgłoszenia wpisem do dziennika budowy i powiadomienia o tym fakcie Inżyniera/Kierownika projektu.

Jakość i ilość robót ulegających zakryciu ocenia Inżynier/Kierownik projektu na podstawie dokumentów zawierających komplet wyników badań laboratoryjnych i w oparciu o przeprowadzone pomiary, w konfrontacji z dokumentacją projektową, niniejszą Specyfikacją Techniczną i uprzednimi ustaleniami.

## **8.3. Odbiór częściowy**

Odbiór częściowy polega na ocenie ilości i jakości wykonanych części robót. Odbioru częściowego robót dokonuje się wg zasad jak przy odbiorze ostatecznym robót. Odbioru robót dokonuje Inżynier/Kierownik projektu.

## **8.4. Odbiór ostateczny robót**

### **8.4.1. Zasady odbioru ostatecznego robót**

Odbiór ostateczny polega na finalnej ocenie rzeczywistego wykonania robót w odniesieniu do ich ilości, jakości i wartości.

Całkowite zakończenie robót oraz gotowość do odbioru ostatecznego będzie stwierdzona przez Wykonawcę wpisem do dziennika budowy z bezzwłocznym powiadomieniem na piśmie o tym fakcie Inżyniera/Kierownika projektu.

Odbiór ostateczny robót nastąpi w terminie ustalonym w dokumentach umowy, licząc od dnia potwierdzenia przez Inżyniera/Kierownika projektu zakończenia robót i przyjęcia dokumentów, o których mowa w punkcie 8.4.2.

Odbioru ostatecznego robót dokona komisja wyznaczona przez Zamawiającego w obecności Inżyniera/Kierownika projektu i Wykonawcy. Komisja odbierająca roboty dokona ich oceny jakościowej na podstawie przedłożonych dokumentów, wyników badań i pomiarów, ocenie wizualnej oraz zgodności wykonania robót z dokumentacją projektową i ST.

W toku odbioru ostatecznego robót komisja zapozna się z realizacją ustaleń przyjętych w trakcie odbiorów robót zanikających i ulegających zakryciu, zwłaszcza w zakresie wykonania robót uzupełniających i robót poprawkowych.

W przypadkach niewykonania wyznaczonych robót poprawkowych lub robót uzupełniających w warstwie ścieralnej lub robotach wykończeniowych, komisja przerwie swoje czynności i ustali nowy termin odbioru ostatecznego.

W przypadku stwierdzenia przez komisję, że jakość wykonywanych robót w poszczególnych asortymentach nieznacznie odbiega od wymaganej dokumentacją projektową i SST z uwzględnieniem tolerancji i nie ma większego wpływu na cechy

eksploatacyjne obiektu i bezpieczeństwo ruchu, komisja dokona potrąceń, oceniając pomniejszoną wartość wykonywanych robót

w stosunku do wymagań przyjętych w dokumentach umowy.

### **8.4.2. Dokumenty do odbioru ostatecznego**

Podstawowym dokumentem do dokonania odbioru ostatecznego robót jest protokół odbioru ostatecznego robót sporządzony wg wzoru ustalonego przez Zamawiającego.

---

Do odbioru ostatecznego Wykonawca jest zobowiązany przygotować następujące dokumenty:

1. dokumentację projektową podstawową z naniesionymi zmianami oraz dodatkową, jeśli została sporządzona w trakcie realizacji umowy,
2. szczegółowe specyfikacje techniczne (podstawowe z dokumentów umowy i ew. uzupełniające lub zamienne),
3. recepty i ustalenia technologiczne,
4. dzienniki budowy i książki obmiarów (oryginały),
5. wyniki pomiarów kontrolnych oraz badań i oznaczeń laboratoryjnych,
6. deklaracje zgodności lub certyfikaty zgodności wbudowanych materiałów,
7. protokoły odbioru od gestorów sieci kanalizacji deszczowej, wodociągowej, gazowej
8. rysunki (dokumentacje) na wykonanie robót towarzyszących (np. na przełożenie linii telefonicznej, energetycznej, gazowej, oświetlenia itp.) oraz protokoły odbioru i przekazania tych robót właścicielom urządzeń,
9. geodezyjną inwentaryzację powykonawczą robót i sieci uzbrojenia terenu,
10. kopię mapy zasadniczej powstałej w wyniku geodezyjnej inwentaryzacji powykonawczej.

W przypadku, gdy wg komisji, roboty pod względem przygotowania dokumentacyjnego nie będą gotowe do odbioru ostatecznego, komisja w porozumieniu z Wykonawcą wyznaczy ponowny termin odbioru ostatecznego robót.

Wszystkie zarządzone przez komisję roboty poprawkowe lub uzupełniające będą zestawione wg wzoru ustalonego przez Zamawiającego.

Termin wykonania robót poprawkowych i robót uzupełniających wyznaczy komisja.

### **8.5. Odbiór pogwarancyjny**

Odbiór pogwarancyjny polega na ocenie wykonanych robót związanych z usunięciem wad stwierdzonych przy odbiorze ostatecznym i zaistniałych w okresie gwarancyjnym.

Odbiór pogwarancyjny będzie dokonany na podstawie oceny wizualnej obiektu z uwzględnieniem zasad opisanych w punkcie 8.4 „Odbiór ostateczny robót”.

## **9. PODSTAWA PŁATNOŚCI**

### **9.1. Ustalenia ogólne**

Wynagrodzenie i zasady płatności zgodne z zapisami umowy pomiędzy Zamawiającym a Wykonawcą.

## **10. PRZEPISY ZWIĄZANE**

### **10.1. Normy**

PN-S-02204	Drogi samochodowe. Odwodnienie dróg,
PN-EN 476:2001	Wymagania ogólne dotyczące elementów stosowanych w systemach kanalizacji grawitacyjnej,
PN-EN 1295-1:2002	Obliczenia statyczne rurociągów ułożonych w ziemi w różnych warunkach obciążenia. Część 1: Wymagania ogólne,
PN-EN 752-1	Zewnętrzne systemy kanalizacyjne. Pojęcia ogólne i definicje,
PN-EN 752-2	Zewnętrzne systemy kanalizacyjne. Wymagania,
PN-EN 752-3	Zewnętrzne systemy kanalizacyjne. Planowanie,
PN-EN 752-4	Zewnętrzne systemy kanalizacyjne. Obliczenia hydrauliczne i oddziaływania na środowisko,
PN-EN 752-5	Zewnętrzne systemy kanalizacyjne. Modernizacja,
PN-EN 752-7	Zewnętrzne systemy kanalizacyjne. Eksploatacja i użytkowanie,
PN-EN 1046:2007	Systemy przewodów rurowych z tworzyw sztucznych. Systemy poza

	konstrukcjami budynków do przesyłania wody lub ścieków. Praktyka instalowania pod ziemią i nad ziemią,
PN-EN 1852-1	Systemy przewodowe z tworzyw sztucznych. Podziemne bezciśnieniowe systemy przewodowe z polipropylenu (PP) do odwadniania i kanalizacji,
PN-EN 1401-1	Systemy przewodowe z tworzyw sztucznych. Podziemne bezciśnieniowe systemy przewodowe z niezmiękczonego polichlorku winylu (PVC-U) do odwadniania i kanalizacji. Wymagania dotyczące rur, kształtek i systemu,
PN-EN 14364:2007	Systemy przewodów rurowych z tworzyw sztucznych do ciśnieniowego i bezciśnieniowego odwadniania i kanalizacji. Termoutwardzalne tworzywa sztuczne wzmocnione włóknem szklanym (GRP), na bazie nienasyconej żywicy poliestrowej (UP). Specyfikacje rur, kształtek i połączeń,
PN-EN 13476-1:2007	Systemy przewodów rurowych z tworzyw sztucznych do bezciśnieniowej podziemnej kanalizacji deszczowej i sanitarnej -- Systemy przewodów rurowych o ściankach strukturalnych z nieplastyfikowanego poli(chlorku winylu) (PVC-U), polipropylenu (PP) i polietylenu (PE) -- Część 1: Ogólne wymagania i właściwości użytkowe,
PN-EN 1917:2004	Studzienki wążowe i niewążowe z betonu niezbrojonego, z betonu zbrojonego włóknem stalowym i żelbetowe,
PN-EN 1916 :2005 i	Rury i kształtki z betonu niezbrojonego, betonu zbrojonego włóknem stalowym żelbetowe,
PN-EN 124:2000	Zwieńczenia wpustó <sup>18</sup> dzienek kanalizacyjnych do nawierzchni dla ruchu kołowego i pieszego. Zasady konstrukcji, badania typu, znakowanie, sterowanie jakością,
PN-EN 13101:2005	Stopnie do studzienek wążowych. Wymagania, znakowanie, badania i ocena zgodności,
PN-EN 1610: 2002, PN-EN 1610: 2002/Ap1	Budowa i badanie przewodów kanalizacyjnych,
PN-EN 13508-1	Stan zewnętrznych systemów kanalizacyjnych. Wymagania ogólne,
PN-EN 13508-2	Stan zewnętrznych systemów kanalizacyjnych. System kodowania inspekcji wizualnej,
PN-EN 858-1:2005	Instalacje oddzielaczy cieczy lekkich (np. olej i benzyna). Część 1: Zasady projektowania, właściwości użytkowe i badania, znakowanie i sterowanie jakością.
PN-EN 858-2:2005	Instalacje oddzielaczy cieczy lekkich (np. olej i benzyna). Część 2: Dobór wielkości nominalnych, instalowanie, użytkowanie i eksploatacja.
PN-EN 12050-2:2002	Przepompownie ścieków w budynkach i ich otoczeniu -- Zasady budowy i badania -- Część 2: Przepompownie ścieków bez fekaliiów,
PN-B-01070	Sieć kanalizacyjna zewnętrzna. Obiekty i elementy wyposażenia. Terminologia,
PN-B-01700:1999	Wodociągi i kanalizacja. Urządzenia i sieć zewnętrzna. Oznaczenia graficzne,
BN-83/8971-06	Rury i kształtki bezciśnieniowe. Ogólne wymagania i badania,
BN-86/8971-08	Prefabrykaty budowlane z betonu. Kręgi betonowe i żelbetowe,
KB.1.-22.26.(6)	Kręgi betonowe średnicy 50 cm, wysokości 30 lub 60 cm,
KB.4-3.3.1.10(1)	Studzienki ściekowe do odwodnienia dróg 1983 r.,
PN-H-74086	Stopnie żeliwne do studzienek kontrolnych,

---

PN-B-12037	Cegła pełna wypalana z gliny – kanalizacyjna,
PN-C-96177	Lepik asfaltowy bez wypełniaczy stosowany na gorąco,
PN-EN 295: 2002	Rury i kształtki kamionkowe i ich połączenia w sieci drenażowej i kanalizacyjnej
PN-EN-206-1:2003	Beton. Część 1: wymagania, właściwości, produkcja i zgodność,
PN-EN 197-1:2002	Cement. Część 1: Skład, wymagania i kryteria zgodności dotyczące cementu powszechnego użytku,
PN-EN 13139: 2003	Kruszywa do zapraw,
PN-EN 13242	Kruszywa do niezwiązanych i związanych hydraulicznie materiałów stosowanych w obiektach budowlanych i budownictwie drogowym
PN-H-84023/06	Stal określonego zastosowania. Stal do zbrojenia betonu. Gatunki,
PN-EN 12063	Wykonawstwo specjalnych robót geotechnicznych. Ścianki szczelne,
PN-B-10736:1999	Roboty ziemne. Wykopy otwarte dla przewodów wodociągowych i kanalizacyjnych. Warunki techniczne wykonania,
PN-S-02205:1998	Drogi samochodowe. Roboty ziemne. Wymagania i badania.

## 10.2. Inne dokumenty

- Ustawa Prawo budowlane z dnia 7 lipca 1994r. (Dz.U. 1994 nr 89 poz. 414)
- Ustawa Prawo wodne z dnia 18 lipca 2001r. (Dz.U. 2001 nr 115 poz. 1229)
- Ustawa z dn. 27 kwietnia 2001r. Prawo ochrony środowiska (Dz.U. 2013 poz. 1232)
- Rozporządzenie Ministra Transportu i Gospodarki Morskiej z dn. 2 marca 1999 r. w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać drogi publiczne i ich usytuowanie (Dz.U.1999 nr 43 poz. 430)
- Rozporządzenie Ministra Transportu i Gospodarki Morskiej z dn. 30 maja 2000 r. w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać drogowe obiekty inżynierskie i ich usytuowanie (Dz.U.2000 nr 63 poz. 735)
- Rozporządzenie Ministra Środowiska z dnia 18 listopada 2014r. w sprawie warunków, jakie należy spełnić przy wprowadzaniu ścieków do wód lub do ziemi, oraz w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego (Dz. U. 2014 poz. 1800).
- Warunki techniczne i odbioru rurociągów z tworzyw wydane w 1994r przez Polską Korporację techniki Sanitarnej, grzewczej, Gazowej i Klimatyzacji.
- Płóciennik S., Wilbik J: Warunki techniczne wykonania i odbioru sieci kanalizacyjnych, zalecane do stosowania przez Ministerstwo Infrastruktury, zeszyt 9, COBRTI Instal 2003.
- Rafał T. Kurek: Poradnik projektowania przejść dla zwierząt i działań ograniczających śmiertelność fauny przy drogach.

**UWAGA: Wszelkie roboty ujęte w specyfikacji należy wykonać w oparciu o aktualnie obowiązujące normy i przepisy, nawet jeżeli nie zostały wymienione w niniejszym opracowaniu.**