

Spis treści

| | |
|--|-----------|
| 1. PODSTAWA OPRACOWANIA | 4 |
| 2. PRZEDMIOT I ZAKRES OPRACOWANIA..... | 4 |
| 3. OPIS STANU ISTNIEJĄCEGO | 4 |
| 3.1 STAN PRAWNY | 4 |
| 3.2 WARUNKI GRUNTOWE I WODNE | 5 |
| 3.3 WARUNKI GÓRNICZE..... | 5 |
| 4. BILANS WODY I ŚCIEKÓW | 5 |
| 4.1 ZAPOTRZEBOWANIE WODY NA CELE SOCJALNE..... | 5 |
| 4.2 ZAPOTRZEBOWANIE WODY NA CELE PORZĄDKOWE..... | 6 |
| 4.3 ZAPOTRZEBOWANIE WODY NA CELE P.POŻ. - SIEĆ | 6 |
| 4.4 BILANS ŚCIEKÓW SANITARNYCH..... | 6 |
| 4.5 BILANS ŚCIEKÓW DESZCZOWYCH | 6 |
| 5. OBLICZENIA | 7 |
| 5.1 PRZEWODY UKŁADNE W GRUNCIE - RURY Z TWORZYW SZTUCZNYCH | 7 |
| 5.2 DOBÓR WODOMIERZA | 7 |
| 5.3 DOBÓR POMPY | 8 |
| 6. PROJEKTOWANE ROZWIĄZANIA – INSTALACJE ZEWNĘTRZNE | 9 |
| 6.1 KANALIZACJA DESZCZOWA..... | 9 |
| 6.2 KANALIZACJA SANITARNA | 10 |
| 6.3 WODOCIĄG..... | 11 |
| 6.4 INSTALACJA NAWADNIANIA ZIELENI | 12 |
| 7. MATERIAŁY I ARMATURA..... | 12 |
| 7.1 MATERIAŁ | 12 |
| 7.2 UKŁADANIE PRZEWODÓW..... | 13 |
| 7.3 OCIEPLENIE PRZEWODÓW..... | 13 |
| 7.4 ODWODNIENIE WYKOPÓW | 14 |
| 7.5 PRÓBA SZCZELNOŚCI | 14 |
| 7.6 PŁUKANIE I DEZYNFEKCJA | 15 |
| 7.7 SKRZYŻOWANIE Z ISTNIEJĄCYM UZBROJENIEM | 15 |
| 7.8 ZABEZPIECZENIE ANTYKOROZYJNE | 16 |
| 8. SPOSÓB ZABEZPIECZENIA WYKOPÓW | 16 |
| 9. OCHRONA ŚRODOWISKA | 17 |
| 10. WYTYCZNE MIĘDZYBRANŻOWE | 17 |
| 10.1 WYTYCZNE ELEKTRYCZNE | 17 |
| 10.2 WYTYCZNE ARCHITEKTONICZNO - BUDOWLANE | 18 |
| 11. ZAGADNIENIA BHP | 18 |
| 12. UWAGI KOŃCOWE | 18 |

ZAŁĄCZNIKI

| L.p. | Nazwa załącznika |
|------|---|
| 1. | Warunki techniczne przebudowy przyłącza wodociągowego KZB.KW-0128/2017 z dnia 17.10.2017 r. |
| 2. | Warunki techniczne podłączenia do sieci kanalizacji sanitarnej UG-III.6733.42.00021.2017 UG-III.KW01074/17 z dnia 06.11.2017 r. |
| 3. | Pismo Urzędu Gminy Łodygowice w sprawie rozdysponowania kanalizacji deszczowej na terenie działki inwestora nr UG-III.6733.00002.2017 UG-III.KW.01075/17 z dnia 06.11.2017 r. |
| 4. | Pismo w sprawie lokalizacji hydrantu i ciśnienia na sieci KZB.KW-0129/2017 z dnia 20.10.2017 r. |
| 5. | Schemat typowej studni tworzywowej DN425 |
| 6. | Schemat typowej studni tworzywowej DN600 |
| 7. | Schemat typowej studni betonowej DN1000 |
| 8. | Detal typowego wpustu ulicznego |
| 9. | Zestawienie materiałów |

CZĘŚĆ RYSUNKOWA

| L.p. | Nazwa rysunku | nr rysunku |
|------|--|------------|
| 1. | Projekt zagospodarowania terenu – zewn. instal. san. | pzt-01s |
| 2. | Profil przyłącza wodociągowego wraz z schematem montażowym | pzt-02s |
| 3. | Profil zewnętrznej instalacji kanalizacji sanitarnej | pzt-03s |
| 4. | Profil zewnętrznej instalacji kanalizacji deszczowej | pzt-04s |
| 5. | Rzut pomieszczenia z zestawem wodomierzowym | pzt-05s |

1. PODSTAWA OPRACOWANIA

- umowa z Inwestorem,
- uzgodnienia z Inwestorem oraz zalecenia przedstawicieli Inwestora,
- podkłady architektoniczno-budowlane,
- uzgodnienia z Projektantami - Autorami opracowań projektowych (realizowanych równolegle)
- normy i wytyczne projektowania w zakresie sieci i instalacji wod-kan,
- warunki techniczne.

2. PRZEDMIOT I ZAKRES OPRACOWANIA

Przedmiotem opracowania jest projekt wykonawczy:

- przyłącza wodociągowego
- zewnętrznej instalacji kanalizacji sanitarnej
- zewnętrznej instalacji kanalizacji deszczowej

na potrzeby inwestycji:

„Rozbiórka budynku Posterunku Policji i garażu dwustanowiskowego oraz budowa nowej siedziby Posterunku Policji wraz z zagospodarowaniem terenu, i niezbędną infrastrukturą techniczną i drogową, zlokalizowanych w Kroczytach, przy ul. Batalionów Chłopskich, na dz. nr 2026/5 i 2026/27, 2027/1”

Zakres opracowania nie obejmuje następujących instalacji ułożonych na terenie (liniowe):

- Wewnętrznych instalacji sanitarnych

3. OPIS STANU ISTNIEJĄCEGO

3.1 STAN PRAWNY

Projektowana inwestycja będzie realizowana na poniższych działkach:

| Lp. | Nr działki |
|-----|------------|
| 1. | 2026/5 |
| 2. | 2026/27 |

3.2 WARUNKI GRUNTOWE I WODNE

"W przedmiotowym rejonie w budowie geologicznej podłoża gruntowego bierze udział gleba, piasek średni, żółty i kremowy, średnio zagęszczony, wilgotny i nawodniony. Zaleganie tych utworów stwierdzono do głębokości 4,50 m p.p.t. Grunty te zaliczyć można do gruntów nośnych.

Na omawianym terenie poziom wód gruntowych stwierdzono w wierceniach na głębokości 1,70 m ~ 1,90 m p.p.t.

Projektowany obiekt zaliczono do I kategorii geotechnicznej. Warunki gruntowe określono jako proste. Nie stwierdzono istotnych zmian w litologii warstw budujących podłoże gruntowe.

W pobliżu projektowanej inwestycji nie stwierdzono istnienia żadnych studni gospodarskich, ujęć wody pitnej, źródeł, ani wysięków wody gruntowej.

Nie przewiduje się oddziaływania projektowanej inwestycji na środowisko, a w szczególności na wody gruntowe."

3.3 WARUNKI GÓRNICZE

Przedmiotowy teren nie podlega wpływom eksploatacji górniczej.

4. BILANS WODY I ŚCIEKÓW

4.1 ZAPOTRZEBOWANIE WODY NA CELE SOCJALNE

| <i>Opis</i> | <i>Ilość</i> | <i>Jednostkowe zużycie [dm³/pr*d]</i> | <i>Ilość wody [m³/d]</i> |
|---|--------------|--|-------------------------------------|
| pracownicy korzystający z natrysków | 7 | 60 | 420 |
| średnio dobowe zapotrzebowanie [m³/d] | | Q_{śr d} = | 0,42 |
| | | <i>Współczynnik</i> | <i>Ilość wody</i> |
| Współczynnik nierównomierności dobowej (Nd) | | 1,1 | |
| Współczynnik nierównomierności godzinowej (Nh) | | 2 | |
| Ilość godzin przyjętych do wyliczenia zapotrzebowania | | 16 | |
| <i>Maksymalne dobowe zapotrzebowanie [m³/d]</i> | | <i>Q_{max d} =</i> | 0,46 |
| <i>Maksymalne godzinowe zapotrzebowanie [m³/h]</i> | | <i>Q_{max h} =</i> | 0,06 |

Obliczenia wykonano na podstawie:

- Rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 14 stycznia 2002 r. w sprawie określenia przeciętnych norm zużycia wody (Dz.U. 2002 nr 8 poz. 70),
- Wytycznych do prognozowania zapotrzebowania wody i ilości ścieków.

4.2 ZAPOTRZEBOWANIE WODY NA CELE PORZĄDKOWE

| Opis | Ilość | Jednostkowe zużycie [dm ³ /pr*d] | Ilość wody [m ³ /d] |
|--|-------|---|--------------------------------|
| Założona powierzchnia do utrzymania czystości | 170 | 1,5 | 255 |
| średnio dobowe zapotrzebowanie [m ³ /d] | | Qśr d = | 0,26 |

4.3 ZAPOTRZEBOWANIE WODY NA CELE P.POŻ. - SIEĆ

Dla ochrony p.poż. budynku przewiduje się wykorzystanie istniejącego zewnętrznego hydrantu zlokalizowanego w rejonie ulicy Batalionów Chłopskich 25.

Przyjęto równoczesność pracy jednego hydrantu:

$$q_{\max} = 1 \times 10 \text{ dm}^3/\text{s} = 10 \text{ dm}^3/\text{s}$$

4.4 BILANS ŚCIEKÓW SANITARNYCH

Bilans ścieków sanitarnych odpowiada 100 % ilości zapotrzebowania wody zakładu i wynosi:

$$Q_{\text{śrd}} = 0,68 \text{ m}^3/\text{d}.$$

4.5 BILANS ŚCIEKÓW DESZCZOWYCH

Ilość wód deszczowych odprowadzonych do kanalizacji wynosi:

$$Q = F \times q \times \psi$$

| Rodzaj powierzchni | Powierzchnia przyjęta do obliczeń F [ha] | Natężenie deszczu q [l/s ha] | Współczynnik spływu [ψ] | Ilość wód Q [l/s] |
|--------------------------------|--|------------------------------|---------------------------|-------------------|
| Dachy | 0,0139 | 162 | 0,90 | 2,03 |
| Parkingi + drogi wewnętrzne | 0,0247 | 162 | 0,85 | 3,39 |
| Chodniki | 0,0147 | 162 | 0,85 | 2,03 |
| Teren utwardzony wokół budynku | 0,0013 | 162 | 0,85 | 0,18 |
| Teren zielony | 0,0298 | 162 | 0,10 | 0,48 |
| SUMA = | | | | 8,12 |

$q = 162 \text{ l/s} \cdot \text{ha}$ - natężenie deszczu, przy czasie trwania $t = 15$ minut i częstotliwości pojawiania się 1 raz/5 lata

Wody deszczowe z terenów zielonych rozsączane są w gruncie. Do zbiornika na wodę deszczową zlokalizowanego na terenie inwestora odprowadzane będą wody deszczowe z dachów oraz powierzchni utwardzonych. Ilość wód doprowadzanych do zbiornika wynosi: **7,94 l/s**.

5. OBLICZENIA

5.1 PRZEWODY UKŁADNE W GRUNCIE - RURY Z TWORZYW SZTUCZNYCH

Obliczenia hydrauliczne, statyczno-wytrzymałościowych przewodów układanych w gruncie wykonano w oparciu o :

- metodę obliczeń statyczno-wytrzymałościową dla rur z tworzyw sztucznych podaną w instrukcji wydanej przez producenta
- nomogramy i programy komputerowe do obliczeń hydraulicznych
- obowiązujące przepisy i normy

Obliczenia wykonano w oparciu o produkty wybranego producenta. W przypadku zastosowania rur innego producenta, wykonawca musi wykonać we własnym zakresie obliczenia hydrauliczne, statyczno-wytrzymałościowych i przedstawić projektantowi do akceptacji.

Dokładne obliczenia znajdują się w archiwum biura.

5.2 DOBÓR WODOMIERZA

| Odbiorniki | Liczba | Normatywny wypływ wody zimnej q_n | | Normatywny wypływ wody ciepłej q_n | |
|--------------------------|--------|-------------------------------------|-------------|--------------------------------------|-------------|
| Umywalki | 4 | 0,07 | 0,28 | 0,07 | 0,28 |
| Zlewozmywak/zlew | 2 | 0,07 | 0,14 | 0,07 | 0,14 |
| Prysznic | 1 | 0,15 | 0,15 | 0,15 | 0,15 |
| Muszla ustępowa | 3 | 0,13 | 0,39 | | |
| zawór ze złączką do węża | 3 | 0,30 | 0,90 | | |
| | | SUMA | 1,89 | SUMA | 0,57 |

Suma normatywnego wypływu wody ciepłej $\sum q_{n \text{ cw}} = 0,57 \text{ dm}^3/\text{s}$.

Suma normatywnego wypływu wody zimnej $\sum q_{n \text{ zw}} = 1,89 \text{ dm}^3/\text{s}$.

Suma wypływu wody wodociągowej $\sum q_n = \sum q_{n \text{ zw}} + \sum q_{n \text{ cw}} = 2,43 \text{ dm}^3/\text{s}$.

Przepływ obliczeniowy gospodarczy oblicza się na podstawie wzoru:

gdy $\sum q_n < 20 \text{ dm}^3/\text{s}$

$$q_o = 0,682 \cdot (\sum q_n)^{0,45} - 0,14 \text{ [dm}^3/\text{s]}$$

Przepływ obliczeniowy gospodarczy wynosi:

$$q_o = 0,88 \text{ [dm}^3/\text{s]}$$

Maksymalne sekundowe zapotrzebowanie wody zgodnie z normą PN-92/B-01706 na podstawie ilości urządzeń wynosi:

$$q_o = 0,88 \text{ [dm}^3/\text{s}] = \mathbf{3,16 \text{ m}^3/\text{h}}$$

Przepływ maksymalny wodomierza: $q_{\text{max. wod}} = 5 \text{ m}^3/\text{h}$

$$q_{\text{obl}} = 3,16 \text{ m}^3/\text{h} \leq 0,67 \times q_{\text{max. wod}} = 0,67 \times 5 = 3,35 \text{ m}^3/\text{h}$$

$$DN \leq D_z \quad 20 \leq 40 \text{ warunek spełniony}$$

DN – średnica nominalna wodomierza,

D – średnica nominalna przewodu, na którym wodomierz będzie ustawiony

Dobrano skrzydełkowy wielostrumieniowy suchobieżny wodomierz do wody zimnej o ciągłym strumieniu objętości $Q_3 = 4 \text{ m}^3/\text{h}$, maksymalnym strumieniu objętości $Q_4 = 5 \text{ m}^3/\text{h}$ DN20.

Przed i za wodomierzem projektuje się zawory kulowe.

Za zestawem pomiarowym należy zamontować zawór zwrotny antyskażeniowy typu BA DN20 oraz zawór odcinający zgodnie z rysunkiem PZT-05s.

W związku z pismem informującym o ciśnieniu statycznym wody w sieci wodociągowej, które wynosi 0,65 MPa, za zestawem pomiarowym należy zamontować regulator ciśnienia DN20, zgodnie z rysunkiem PZT-05s.

Zestaw wodomierzowy zlokalizowany będzie w budynku.

Lokalizacja zgodnie częścią graficzną opracowania.

5.3 DOBÓR POMPY

Wody deszczowe z terenu inwestycji odprowadzane będą poprzez zewnętrzną instalację kanalizacji deszczowej i zostają doprowadzone do zbiornika retencyjnego. W nim znajduje się pompa, która tłoczy zebrane wody do instalacji nawadniania zieleni.

Wysokość podnoszenia pompy została obliczona na podstawie wysokości geometrycznej równej 3 m i wymaganym ciśnieniu w instalacji nawadniania zieleni równym minimum 2,1 bara.

Dobrano całkowicie zatapialną, wielostopniową, samoodpowietrzającą pompę głębinową do instalacji w zanurzeniu nad dnem zbiornika, o następujących parametrach:

- wysokość podnoszenia: 34 m
- wydajność: 2,34 m³/h

Pompa posadowiona zostanie na dnie zbiornika.

6. PROJEKTOWANE ROZWIĄZANIA – INSTALACJE ZEWNĘTRZNE

6.1 KANALIZACJA DESZCZOWA

Na rozpatrywanym obiekcie przewiduje się odprowadzanie wód deszczowych z dachu budynku, drogi wewnętrznej, parkingu, chodników oraz powierzchni utwardzonych. Ścieki deszczowe spływające z dachu budynku będą odprowadzane poprzez rury spustowe, a następnie odprowadzane przewodem Dz160 PVC-U do projektowanej kanalizacji deszczowej. Włączenie przewodów kanalizacyjnych odprowadzających wody deszczowe z rynien do przewodu zbiorczego poprzez studzienki kanalizacyjne. Wody deszczowe z powierzchni utwardzonych odprowadzane będą poprzez wpusty drogowe z osadnikiem do kanalizacji deszczowej. Projektuje się wpusty z wymowanym koszem.

Przed wprowadzeniem ścieków deszczowych do projektowanego zbiornika retencyjnego ścieki deszczowe z terenu inwestycji należy skierować do separatora substancji ropopochodnych. Projektuje się separator koalescencyjny zintegrowany z osadnikiem, z auto-zamknięciem, z 5-krotnym obejściem burzowym o przepływnie nominalnym 1,5 l/s, przepływie maksymalnym 8 l/s i pojemności osadnika 300 l.

Przewody kanalizacji deszczowej układane ze spadkiem w kierunku odbiornika ścieków deszczowych wykonane będą z rur z PVC-U SN8 SDR34 „lite” o średnicy Dz160-Dz250 łączonych na uszczelkę gumową. Na trasie projektowanej kanalizacji należy zabudować studzienki DN1000 oraz tworzywowe DN600 przykryte pokrywami żeliwnymi.

W miejscach wskazanych na rysunku zainstalować wpusty drogowe. Wpusty drogowe projektuje się jako betonowe z osadnikiem, wyposażone w kosz oraz ruszt z zamkiem typu ciężkiego. Zamontować pierścienie odciążające dla wpustów betonowych. Ruszty wpustów drogowych dostosować do projektowanej niwelety drogi. Projektowane studzienki kanalizacyjne posadzić na podsypce piaskowej o grubości warstwy 0,1m. Włazy do studzienek projektuje się w klasie obciążenia B-125 oraz D-400 z wentylacją, samoblokującą. Pokrywy włazów dostosować do projektowanej niwelety. Projektowane studnie betonowe należy posadzić na płycie żelbetowej o 20% większej od zewnętrznej średnicy dennicy monolitycznej studni. Przy przejściu kanału przez ścianki studzienki/wpustu należy zastosować tuleje uszczelniające.

Lokalizacja studzienek, odwodnienia liniowego i wpustów zgodnie z planem sytuacyjnym.

JAKOŚĆ ŚCIEKÓW

Jakość i skład ścieków wprowadzanych do kanalizacji deszczowej będzie odpowiadać typowym wartościom ścieków deszczowych. Dopuszczalne wartości wskaźników zanieczyszczeń w ściekach nie zostaną przekroczone.

ODBIORNIK ŚCIEKÓW

Jako odbiornik ścieków przewidziano projektowany podziemny zbiornik bezodpływowy o pojemności czynnej 10 m³. Dla zbiornika projektuje się możliwość poboru wody na cele podlewania zieleni – należy regularnie opróżniać zbiornik z wody w celu zapewnienia prawidłowej pracy kanalizacji.

W zbiorniku przewiduje się montaż pompy sterowanej pływakiem z możliwością załączania ze stycznego. Woda tłoczona będzie do systemu nawadniania zieleni.

Grunt wokół zbiornika musi być przepuszczalny. Zbiornik może być zakopany na terenie o wysokim poziomie wody gruntowej. Przykrycie zbiornika ziemią musi być przynajmniej w połowie tak wysokie jak głębokość zanurzenia zbiornika w wodzie gruntowej (odległość od dna zbiornika do poziomu lustra wody gruntowej). Ze względów bezpieczeństwa należy zabudować bloki betonowe dociążające zbiornik na wodę deszczową. **Ciężar bloków betonowych musi być co najmniej równy wadze zbiornika wypełnionego wodą. Zbiornik należy w blokach zakotwić.**

6.2 KANALIZACJA SANITARNA

Ścieki bytowo-gospodarcze powstające w budynkach odprowadzane będą przewodami grawitacyjnym do projektowanych studni kanalizacji sanitarnej. Przewody zewnętrznej instalacji kanalizacji sanitarnej układane ze spadkiem w kierunku odbiornika ścieków sanitarnych wykonane będą z rur z PVC-U SN8 SDR34 „lite” o średnicy Dz160 łączonych na uszczelkę gumową. Na trasie projektowanej kanalizacji należy zabudować studzienki tworzywowe DN425 przykryte pokrywami żeliwnymi oraz zabudować włazy DN600 wg PN-EN-124:2000:

- klasy B125 kN – w chodnikach, terenach zielonych.

Projektowane studzienki kanalizacyjne posadzić na podsypce piaskowej o grubości warstwy 0,1m. Włazy do studzienek projektuje się w klasie obciążenia B-125 z wentylacją, samoblokującą. Pokrywy włazów dostosować do projektowanej niwelety. Projektowane studnie betonowe należy posadzić na płycie żelbetowej o 20% większej od zewnętrznej średnicy dennicy monolitycznej studni. Przy przejściu kanału przez ścianki studzienki/wpustu należy zastosować tuleje uszczelniające.

Lokalizacja studzienek zgodnie z planem sytuacyjnym.

JAKOŚĆ ŚCIEKÓW

Jakość i skład ścieków wprowadzanych do kanalizacji będzie odpowiadać typowym wartościom ścieków sanitarnych. Dopuszczalne wartości wskaźników zanieczyszczeń w ściekach jakie można odprowadzać do kanalizacji komunalnej nie zostaną przekroczone.

ODBIORNIK ŚCIEKÓW

Jako odbiornik ścieków przewidziano projektowaną wg odrębnego opracowania kanalizację sanitarną Ø200. Włączenie do sieci kanalizacji nastąpi poprzez projektowaną studnię SP259, zlokalizowaną na działce 2026/5.

6.3 WODOCIĄG

Do obiektu woda będzie doprowadzana z przebudowywanego przyłącza wodociągowego wykonanego z rur Dz40 PE100 RC PN16 SDR11. Przebudowa nastąpi w granicach nieruchomości Inwestora, tj. działki numer 2026/5. Przewód będzie służyć do pokrycia zapotrzebowania na wodę do celów socjalnych. Źródłem zasilania w wodę będzie istniejąca sieć wodociągowa Dz110, zlokalizowana w ulicy Batalionów Chłopskich.

Przewiduje się zabudowę zestawu wodomierzowego w projektowanym budynku w pomieszczeniu gospodarczym (nr 0.05). Lokalizacja zgodnie z częścią graficzną opracowania.

Po trasie przyłącza ok. 0,5 m nad rurą wodociągową ułożyć taśmę ostrzegawczą koloru niebieskiego z wkładką metalową. W procesie montażu zastosować metodę elektrooporową, nie akceptuje się stosowania kształtek o złączach skręcanych. Na załamaniach sieci należy stosować bloki oporowe. Pod zasuwą należy dać podbudowę np. płytka chodnikowa. Przejście wodociągu przez ścianę budynku i studzienkę wodomierzową należy wykonać poprzez zastosowanie przejścia szczelnego lub przepustu ochrono uszczelniającego posiadającego Aprobatę Techniczną.

WŁĄCZENIE DO SIECI

Włączenie do istniejącego przyłącza wodociągowego nastąpi poprzez kolanko elektrooporowe Dz40 PE100 SDR11. Istniejące przyłącze należy uciąć w miejscu przełączenia, zamontować kolanko połączone z nowo projektowanym odcinkiem, a odcinek od miejsca przełączenia, do budynku usunąć. Miejsce włączenia i trasa przebudowy zgodnie z częścią rysunkową.

Miejsce włączenia do istniejącego przyłącza oznaczono na planie jako W1, a schemat montażowy przebudowywanego odcinka pokazano na rysunku pzt-02s.

6.4 INSTALACJA NAWADNIANIA ZIELENI

Na terenie inwestycji projektuje się system automatycznego nawadniania zieleni. System składa się z głowic zraszających, elektrozaworów, sterownika i przewodów rozpraszających. Instalacja została podzielona na cztery sekcje, z możliwością działania jednej sekcji jednocześnie.

Sterowanie następuje za pomocą sterownika serii ESP-RZX firmy BONITA, umieszczonego w garażu. Sterownik wysyła sygnał do pompy, która tłoczy wodę ze zbiornika deszczowego do konkretnie wybranej sekcji.

Instalacja została zaprojektowana z wykorzystaniem głowic wynurzalnych typu UNI-SPRAY z dyszami serii VAN firmy BONITA o rozstawie od 2,4 do 5,5 m.

7. MATERIAŁY I ARMATURA

7.1 MATERIAŁ

PRZEWODY GRAWITACYJNE

Kanalizacja grawitacyjna deszczowa oraz sanitarna - zaprojektowano z rur kielichowych PVC-U „lite” SN8 SDR34 z pierścieniami uszczelniającymi.

PRZEWODY CIŚNIENIOWE

Przewody zaprojektowano z :

- PE100 RC PN16 SDR11 o średnicy Dz40 – rury wodociągowe

STUDZIENKI KANALIZACYJNE

Projektuje się studzienki kanalizacyjne o średnicy DN1000 z prefabrykowanych kręgów betonowych z zastosowaniem jako materiału betonu odpowiadającego klasie wytrzymałości nie niższej niż B-45 (C35/45 – wg PN-EN-206-1), wodoszczelnego (W8), mało nasiąkliwego (nw do 5%) i mrozoodpornego (F-150).

Elementy studni należy łączyć z zastosowaniem uszczelek. Części denne studni należy wykonać jako monolityczne. W przypadku lokalizacji studni bezpośrednio przy krawężniku do budowy studni należy zastosować zwężkę żelbetową. Studnie przykryć płytą żelbetową pokrywową oraz zabudować właz kanałowy DN600 wg PN-EN-124:2000:

- klasy B125 kN – w chodnikach, terenach zielonych
- klasy D400 kN- w drogach, parkingach

W przypadku lokalizacji studni w jezdni należy zastosować krąg odciążający. Włazy kanalizacyjne posadzić zlicowane z poziomem ulic i chodników, w trawnikach właz posadzić min. 8 cm powyżej terenu. Projektowane studnie betonowe należy posadzić na płycie żelbetowej o 20% większej od zewnętrznej średnicy dennicy monolitycznej studni.

Uzbrojenie kanalizacji stanowić będą studzienki kanalizacyjne rewizyjno - połączeniowe o średnicy DN600 mm i DN425 mm z tworzyw sztucznych.

Studzienki wykonać zgodnie z PN-B-10729:1999 z włazem kanałowym Ø600 wg PN-EN-124:2000:

- klasy B-125kN w przypadku studzienki posadowionej terenie zielonym, chodniku
- klasy D-400kN w przypadku studzienki posadowionej w drogach, terenie utwardzonym.

Studzienki posadowione w drodze, parkingu lub poboczu należy dodatkowo wyposażać w pierścień odciążający.

Przejścia rur przez ściany studzienek wykonać jako szczelne z zastosowaniem tulei ochronnej. Zwraca się uwagę na dokładne obsypanie studni rewizyjnych piaskiem z dokładnym zagęszczeniem przy pomocy ubijaków mechanicznych.

Dokładną lokalizację i typ studzienek wg części rysunkowej.

WPUSTY DROGOWE

Projektowane wpusty wyposażać w ruszty z zamkiem, typu ciężkiego. Wpusty należy wyposażać w wyjmowany kosz. Zamontować pierścienie odciążające. Dla projektowanych wpustów drogowych zlokalizowanych w drogach, parkingach należy zastosować pierścień odciążający. Ruszty wpustów drogowych dostosować do projektowanej niwelety.

7.2 UKŁADANIE PRZEWODÓW

Podczas prowadzenia robót na sieciach wod-kan w otwartych wykopach należy zabezpieczyć ściany wykopu przed osunięciem. Rury kanalizacyjne układać na podsypce z piasku o grubości 20 cm, z podbiciem na całej długości i zasypywać piaskiem do wysokości 30 cm ponad wierzch rury. Rury wodociągowe układać na podsypce z piasku o grubości 15 cm, z podbiciem na całej długości i zasypywać piaskiem do wysokości 30 cm ponad wierzch rury. Obsypka rury musi być wolna od brył i kamieni. Zagęszczanie poszczególnych warstw i dalsza zasyпка wg instrukcji producenta. Przy zagęszczaniu pierwszych warstw używać sprzętu lekkiego – wibratory, ubijaki do 200kG. Współczynniki zagęszczenia winny wynosić wg PN-74/B-02380 minimum:

- dla warstwy o grubości do 1,0 m poniżej korony drogi – 1,0
- poniżej –0,97

Nad przewodem wodociągowym należy ułożyć taśmę ostrzegawczą ze ścieżką metalizowaną (szer. 20 cm) koloru niebieskiego.

7.3 OCIEPLENIE PRZEWODÓW

Jeżeli rura jest posadowiona powyżej granicy przemarzania gruntu należy:

- jeżeli nie występują obciążenia dynamiczne naziomu - np. od ruchu kołowego rurę należy ocieplić np. łupkami ze styropianu.
- jeżeli występują obciążenia dynamiczne należy użyć materiału termoizolacyjnego. Takim materiałem jest np. keramzyt czy żużel. Odpowiedni stopień zagęszczenia

materiału wokół rury powoduje jej odporność na obciążenia zewnętrzne. Jeżeli materiał termoizolacyjny posiada ostre krawędzie nie można dopuścić do jego bezpośredniej styczności z rurą - można wykonać obsypkę z piasku lub owinać rurę folią z tworzywa sztucznego.

Miejsce zabezpieczenia według części rysunkowej (przykrycie kanałów poniżej 1,2m).

7.4 ODWODNIENIE WYKOPÓW

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.

Technologię odwodnienia wykopów opracuje Wykonawca.

7.5 PRÓBA SZCZELNOŚCI

WODOCIĄG

Po zakończeniu układania rur należy przeprowadzić próbę szczelności wykonanych instalacji. Dla wodociągu wykonać próbę zgodnie z PN-EN 805. Próbę ciśnieniową należy wykonać na całym rurociągu.

Szczelność odcinka przewodu bez względu na średnicę powinna być taka, aby przy próbie hydraulicznej ciśnienie na manometrze nie spadło w ciągu 30 min poniżej wartości ciśnienia próbnego. Szczelność całego przewodu powinna być taka, aby przy próbie hydraulicznej wypływ wody nie przekraczał 1000 dm^3 na 1 km długości na metr średnicy zastępczej przewodu i dobę wg wzoru: $V_w < 1000 d_{cm} / 1 \text{ km} \cdot 1 \text{ m} \cdot \text{dobę}$

Przed hydrauliczną próbą szczelności przewód należy od zewnątrz oczyścić, w czasie badania powinien być uniemożliwiony dostęp do złączy ze wszystkich stron. Końcówki odcinka przewodu oraz wszystkie odgałęzienia powinny być zamknięte za pomocą odpowiednich zaślepek z uszczelnieniem, a przewód na całej długości powinien być zabezpieczony przed przesunięciem w planie i w profilu. Na badanym odcinku przewodu nie powinna być instalowana armatura przed przeprowadzeniem próby szczelności. Wykopy powinny być zasypane ziemią do wysokości połowy średnic rur, zaś ziemia powinna być dokładnie ubita z obu stron przewodu, każda rura powinna być w środku obsypana maksymalnie ziemią, piaskiem, a ponadto w szczególnych przypadkach zakotwiona, złącza rur nie powinny być zasypane.

Ciśnienie próbne odcinka przewodu należy przyjąć wyższe od najwyższego występującego w badanym odcinku przewodu ciśnienia roboczego:

- a) dla odcinka przewodu ciśnieniowego tłocznego o ciśnieniu roboczym p_r do 1 MPa o 50%, $p_p = 1,5 p_r$ lecz nie mniej niż 1 MPa,
 - b) dla odcinka przewodu ciśnieniowego tłocznego o ciśnieniu roboczym powyżej 1 MPa $p_p = p_r + 0,5$ MPa,
 - c) dla odcinka przewodu ciśnieniowego tłocznego ułożonego pod drogami w rurach ochronnych, $p_p = 2 p_r$ lecz nie mniejsze niż 1 MPa.
- Wysokość ciśnienia próbnego powinien wskazywać manometr przy pompie hydraulicznej. Ciśnienia próbne całego przewodu niezależnie od średnicy należy przyjąć jako równe maksymalnemu występującemu w badanym przewodzie ciśnieniu roboczemu.

KANALIZACJA

Po zakończeniu układania rur należy przeprowadzić próbę szczelności wykonanych instalacji. Próbę wykonać przy odsłoniętych złączach i wlotach do studzienek. Dla kanałów bezciśnieniowych zgodnie z PN-EN 1610:2002 wykonać próbę wodną poddając rurociąg działaniu ciśnienia 3 m słupa wody przez czas 15 minut. Próba jest pozytywna gdy na złączach nie pojawią się kropelki wody i dopełniana ilość wody nie przekroczy w czasie próby 0,02 l/m² powierzchni rury. Po próbach i odbiorze rurociągi zasypać zgodnie z punktem 7.

7.6 PŁUKANIE I DEZYNFEKCJA

Po uzyskaniu pozytywnych wyników próby szczelności należy przewód przepłukać używając do tego wody wodociągowej. Prędkość przepływu w odcinku płukanym powinna umożliwić usunięcie wszystkich zanieczyszczeń mechanicznych występujących w przewodzie. Woda płuczająca po zakończeniu płukania powinna być poddana badaniom fizykochemicznym i bakteriologicznym w jednostce badawczej do tego upoważnionej. Woda musi pod względem własności chemicznych, fizycznych, bakteriologicznych odpowiadać warunkom podanym w rozporządzeniu Ministra Zdrowia z dnia 29 marca 2007 r. w sprawie jakości wody przeznaczonej do spożycia przez ludzi (Dz.U Nr 61 poz.417) . Jeżeli wyniki badań wskazują na potrzebę wykonania dezynfekcji należy przeprowadzić ten proces przy użyciu wapna chlorowanego lub podchlorynu sodu. Czas dezynfekcji wynosi 24 h./ Zalecane stężenie: 1 dm³ podchlorynu sodu na 500 dm³ wody./ Po 24 h pozostałość chloru w wodzie powinna wynosić ok. 10 mgCl/dm³. Po zakończeniu dezynfekcji i spuszczeniu wody przewód należy ponownie wypłukać.

7.7 SKRZYŻOWANIE Z ISTNIEJĄCYM UZBROJENIEM

Jeżeli na trasie zostanie napotkane uzbrojenie nie ujawnione w projekcie, należy zawiadomić o tym zainteresowaną instytucję i zabezpieczyć przewody wg ich wymogów. Nadzór nad pracami należy zlecić przedstawicielom właściciela sieci. Istniejące kable energetyczne należy zabezpieczyć rurą dwudzielną z PE lub PVC. Powyższe prace należy wykonać pod nadzorem ich właściciela.

W przypadku naruszenia istniejącego uzbrojenia, koszty związane z odszkodowaniem i naprawą ponosi Inwestor.

W miejscach istniejącego uzbrojenia terenu roboty ziemne prowadzić ręcznie z zachowaniem szczególnej ostrożności pod nadzorem właściciela sieci.

7.8 ZABEZPIECZENIE ANTYKOROZYJNE

Zastosowane rury z tworzyw sztucznych nie wymagają dodatkowego zabezpieczenia. Powierzchnie ścian studzienki stykające się z gruntem należy zaizolować materiałem bitumicznym posiadającym aprobatę techniczną, w gruntach nawodnionych gliną plastyczną.

Armatura będzie zabezpieczona przez producenta.

8. SPOSÓB ZABEZPIECZENIA WYKOPÓW

Dla budowy sieci należy wykonać wykopy wąsko przestrzenne, o ścianach pionowych zabezpieczonych wypraskami zakładanymi poziomo z rozporami.

Wykonywanie robót ziemnych w bezpośrednim sąsiedztwie sieci, takich jak: elektroenergetyczne, wodociągowe i kanalizacyjne powinno prowadzone w bezpiecznej odległości.

Bezpieczną odległość wykonywania robót ustala kierownik budowy w porozumieniu z właściwą jednostką, w której zarządzie lub użytkowaniu znajdują się te instalacje. Miejsca tych robót należy oznakować napisami ostrzegawczymi i ogrodzić.

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

W czasie wykonywania wykopów w miejscach dostępnych dla osób niezatrudnionych przy tych robotach należy wokół wykopów pozostawionych na czas zmroku i w nocy ustawić balustrady, zaopatrzone w światło ostrzegawcze koloru czerwonego.

Poręcze balustrad, powinny znajdować się na wysokości 1,1 m nad terenem i w odległości nie mniejszej niż 1 m od krawędzi wykopu.

Niezależnie od ustawienia balustrad, w przypadkach uzasadnionych względami bezpieczeństwa wykop należy szczelnie przykryć, w sposób uniemożliwiający wpadnięcie do wykopu.

Jeżeli teren, na którym są wykonywane roboty ziemne, nie może być ogrodzony, wykonawca robót powinien zapewnić stały jego dozór.

Niedopuszczalne jest używanie elementów obudowy wykopu niezgodnie z przeznaczeniem.

W czasie wykonywania koparką wykopów wąsko przestrzennych należy wykonywać obudowę wyłącznie z zabezpieczonej części wykopu lub zastosować obudowę prefabrykowaną, z użyciem wcześniej przewidzianych urządzeń mechanicznych.

Jeżeli wykop osiągnie głębokość większą niż 1 m od poziomu terenu, należy wykonać zejście (wejście) do wykopu.

Odległość pomiędzy zejściami (wejściami) do wykopu nie powinna przekraczać 20 m.

Wchodzenie do wykopu i wychodzenie po rozporach oraz przemieszczanie osób urządzeniami służącymi do wydobywania urobku jest zabronione.

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

Jeżeli roboty odbywają się w wykopie wąsko przestrzennym jednocześnie z transportem urobku, wykop przykrywa się szczelnym i wytrzymałym zabezpieczeniem.

W czasie zasypywania obudowanych wykopów zabezpieczenie należy demontować od dna wykopu i stopniowo usuwać je, w miarę zasypywania wykopu.

W czasie wykonywania robót ziemnych nie powinno dopuszczać się do tworzenia się nawisów gruntu.

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

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

Przebywanie osób pomiędzy ścianą wykopu a koparka, nawet w czasie postoju, jest zabronione.

Przy wykonywaniu robót należy przestrzegać:

- Dz. U. 2003 nr 47 poz. 401 z dnia 06 lutego 2003 r. - w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy podczas wykonywania robót budowlanych
- Warunków technicznych wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych. Ministerstwo Budownictwa i PMB
- Warunków technicznych wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych,
- BN-62/8836-02 Roboty Ziemne. Wykopy otwarte pod przewody wodociągowe i kanalizacyjne. Warunki techniczne wykonania.

9. OCHRONA ŚRODOWISKA

Projektowane zagospodarowanie terenu, jak też projektowane rurociągi i elementy zewnętrznych instalacji sanitarnych nie wpłyną negatywnie na istniejące warunki środowiskowe.

10. WYTYCZNE MIĘDZYBRANŻOWE

10.1 WYTYCZNE ELEKTRYCZNE

- doprowadzić zasilanie do pompy wody deszczowej (zlokalizowanej w zbiorniku podziemnym)
- doprowadzić zasilanie do centrali nawadniania zieleni
- doprowadzić zasilanie do elektrozaworów na instalacji nawadniania zieleni

10.2 WYTYCZNE ARCHITEKTONICZNO - BUDOWLANE

Ze względów bezpieczeństwa należy zabudować bloki betonowe dociążające zbiornik na wodę deszczową. Ciężar bloków betonowych musi być co najmniej równy wadze zbiornika wypełnionego wodą. Zbiornik należy w blokach zakotwić.

11. ZAGADNIENIA BHP

Podczas prowadzenia robót należy przestrzegać warunków BHP – Dziennik Ustaw nr 47 z dnia 06.02.2003 r. („Bezpieczeństwo i higiena pracy przy wykonywaniu robót budowlanych”).

12. UWAGI KOŃCOWE

- Projekt należy rozpatrywać łącznie z pozostałymi branżami.
- Przy wykonywaniu robót korzystać z „Warunków technicznych wykonania i odbioru rurociągów z tworzyw sztucznych” – Warszawa 1994 r. wydane przez P.K.T.S.G.G.iK
- Przy wykonywaniu robót należy przestrzegać przepisów BHP – Dziennik Ustaw nr 47 z dnia 06.02.2003 r. (Bezpieczeństwo i higiena pracy przy wykonywaniu robót budowlano-montażowych”)
- Dobór wszystkich urządzeń został poprzedzony obliczeniami. Dopuszcza się zmianę producenta i materiałów po uprzednim uzgodnieniu ich z projektantem.
- Wszystkie materiały zastosowane do budowy muszą mieć odpowiednie aprobaty i być dopuszczone do stosowania w budownictwie powszechnym w Polsce.
- Połączenia i układanie w gruncie wykonać zgodnie z instrukcją montażową rurociągów z PE/PVC
- Instalacje wewnętrzne nie są ujęte w niniejszym opracowaniu.
- Wykonanie sieci podlega inwentaryzacji geodezyjnej po wykonawczej.
- Na trasie projektowanych ciągów wodnych i kanalizacyjnych oraz w pasie o szerokości 1m nie nasadzać drzew ani krzewów oraz nie budować obiektów stałych.
- Przyłącza/zewnętrzną instalacje należy realizować w oparciu o materiały i armaturę posiadające odpowiednie atesty konstrukcyjne i PZH.,
- Część graficzna stanowi integralną część niniejszego opracowania
- Za kompletne opracowanie należy przyjąć wszystko co zostało narysowane, opisane, objęte przedmiarem oraz nieujęte, a konieczne do prawidłowego wykonania sieci z sztuką budowlaną, zasadami wiedzy technicznej oraz prawidłowego funkcjonowania.

WSZELKIE ZMIANY W TRAKCIE REALIZACJI OBIEKTU WYMAGAJĄ AKCEPTACJI PROJEKTANTA. REALIZACJA NIEZGODNA Z PROJEKTEM ZWALNIA PROJEKTANTA Z ODPOWIEDZIALNOŚCI ZA PROJEKTOWANY I REALIZOWANY OBIEKT I PRZENOSI TĘ ODPOWIEDZIALNOŚĆ NA WYKONAWCĘ.

WSZYSTKIE ZAPROJEKTOWANE URZĄDZENIA NALEŻY EKSPLOATOWAĆ I KONSERWOWAĆ ZGODNIE Z DTR PRODUCENTÓW I OBOWIAZUJĄCYMI PRZEPISAMI BHP