

## 2. SPIS TREŚCI

1. STRONA TYTUŁOWA	str.1
2. SPIS TREŚCI	str.2
3. OPIS TECHNICZNY	
3.1. PODSTAWA OPRACOWANIA	str.4
3.2. ZAKRES OPRACOWANIA	str.4
3.3. SIEĆ WODOCIĄGOWA - ROZWIĄZANIA PROJEKTOWE	str.5
3.3.1. PROJEKTOWANA TRASA	
3.3.2. MATERIAŁY	
3.3.3. POSADOWIENIE	
3.3.4. PRÓBY I ODBIORY	
3.4. SIEĆ KANALIZACJI SANITARNEJ - ROZWIĄZANIA PROJEKTOWE	str.9
3.4.1. PROJEKTOWANA TRASA	
3.4.2. MATERIAŁY	
3.4.3. POSADOWIENIE	
3.5. WARUNKI GRUNTOWO-WODNE I ODWODNIENIE WYKOPÓW	str.11
3.6. ISTNIEJĄCE UZBROJENIE	str.12
3.7. UWAGI KOŃCOWE	str.12
4. INFORMACJA DOTYCZĄCA BEZPIECZEŃSTWA I OCHRONY ZDROWIA W ZAKRESIE INSTALACJI SANITARNYCH.	str.13
5.ZAŁĄCZNIKI:	str.16
• Decyzja o lokalizacji inwestycji celu publicznego;	
• Protokół z narady koordynacyjnej z załącznikiem graficznym;	
• Warunki techniczne wydane przez MPWiK – nr INW-R/245/2018 z dnia 07.03.2018r.;	
• Kserokopia z opracowania „ Gronówko, pow. Leszczyński – kanalizacja sanitarna w rejonie Osiedla Owocowego” wykonanego przez pracownię PROJEKTOWANIE GEOLOGICZNO - INŻYNIERSKIE z Poznania;	
• Uprawnienia i wpisy do WIIB;	
• Oświadczenie projektanta i sprawdzającego.	

6. RYSUNKI:

- **PROJEKT ZAGOSPODAROWANIA TERENU – SIECI WODOCIĄGOWA  
I KANALIZACJI SANITARNEJ** **RYS. NR 01**
- **PROFIL SIECI WODOCIĄGOWEJ, WĘZŁY WODOCIĄGOWE** **RYS. NR 02**
- **PROFIL SIECI KANALIZACJI SANITARNEJ, STUDZIENKI KANALIZACYJNE** **RYS. NR 03**

### 3. OPIS TECHNICZNY.

#### 3.1. PODSTAWA OPRACOWANIA

- zlecenie Inwestora – Miejskiego Przedsiębiorstwa Wodociągów i Kanalizacji Sp. z o.o. w Lesznie – umowa INW-I-U/0016/2018;
- aktualny podkład geodezyjny w skali 1:500, dostarczony przez inwestora;
- Decyzja o lokalizacji inwestycji celu publicznego;
- protokół z narady koordynacyjnej z załącznikiem graficznym
- warunki techniczne na budowę odcinka wodociągowej i kanalizacji sanitarnej w drodze o nr ewid. 117/26, wzdłuż działek o nr ewid. 117/10-117/30 na terenie os. Owocowego w Gronówku, wydane przez Miejskie Przedsiębiorstwo Wodociągów i Kanalizacji Sp. z o.o. w Lesznie – nr INW-R245/2018 z dnia 07.03.2018r.;
- Kserokopia z opracowania geotechnicznego „Gronówko, pow. Leszczyński – kanalizacja sanitarna w rejonie Osiedla Owocowego”, wykonanego przez pracownię PROJEKTOWANIE GEOLOGICZNO - INŻYNIERSKIE z Poznania;
- uzgodnienia z Inwestorem.

#### 3.2. ZAKRES OPRACOWANIA

Opracowanie obejmuje:

- projekt sieci wodociągowej w drodze o nr ewid. 117/26 w Gronówku, od istniejącej w drodze o nr ewid. 516, sieci wodociągowej PVC  $\varnothing 110$ , do końca działki o nr ewid. 417/15
- projekt sieci kanalizacji sanitarnej w drodze o nr ewid. 117/26 w Gronówku, od istniejącej w drodze o nr ewid. 516, studzienki sieci kanalizacyjnej PVC  $\varnothing 200$  do wysokości działki o nr ewid. 117/15

#### DANE OGÓLNE

DŁUGOŚĆ SIECI WODOCIĄGOWEJ PE $\varnothing 110$ mm	L = 132,2 m
DŁUGOŚĆ SIECI WODOCIĄGOWEJ ŻELIWNEJ $\varnothing 80$ mm	L = 2,0 m
DŁUGOŚĆ SIECI WODOCIĄGOWEJ PVC $\varnothing 110$ mm	L = 0,6 m
LICZBA HYDRANTÓW NADZIEMNYCH PROJEKTOWANYCH	2 szt.
DŁUGOŚĆ SIECI KANALIZACJI SANITARNEJ PVC $\varnothing 200$ mm	L = 144,0 m
LICZBA PROJEKTOWANYCH STUDZIENEK KANALIZACYJNYCH dn1000	3 szt.

### 3.3. SIEĆ WODOCIĄGOWA - ROZWIĄZANIA PROJEKTOWE

#### 3.3.1. Projektowana trasa

Nowoprojektowana sieć PE o średnicy  $\varnothing 110\text{mm}$ , włączona zostanie do istniejącej sieci wodociągowej PVC  $\varnothing 110\text{mm}$  - węzeł W1. Sieć poprowadzona będzie wzdłuż drogi o nr ewid. 117/26 do końca działki o nr ewid. 117/15 - węzeł W3. W węźle tym zamontowany zostanie trójnik z zaślepką pod dalszą rozbudowę sieci i z odnogą, na której zostanie zamontowany hydrant nadziemny dn 80 (HP2).

W węźle W1, na projektowanej sieci, zostanie zamontowana zasuwa odcinająca dn100.

Projektowane hydranty p.poż HP1 i HP2, to hydranty nadziemne, z podwójnym zamknięciem, zabezpieczone przed złamaniem, z zasuwą odcinającą dn80mm.

W związku z kolizją z projektowaną siecią kanalizacji sanitarnej, należy przebudować odcinek istniejącej sieci wodociągowej PVC  $\varnothing 110\text{mm}$  od węzła W1 w kierunku wschodnim na długości 2,5m, zgodnie ze schematem na rysunku IS2.

#### 3.3.2. Materiały

- projektowaną sieć wodociągową wykonać:

z rur ciśnieniowych polietylenowych PE100, SDR 17 – PN 10

*wymiary przewodu wodociągowego:*

średnica nominalna	DN - 110mm
średnica wewnętrzna	$D_i - 96,8 \text{ mm}$
grubość ścianki	$e = 6,6 \text{ mm}$

- przebudowywany odcinek istniejącej sieci wodociągowej wykonać:

z rur ciśnieniowych z PVC z kielichem i uszczelką wargową - SDR 26 - PN 10

*wymiary przewodu wodociągowego:*

średnica nominalna	DN - 110mm
średnica wewnętrzna	$D_i - 101,6 \text{ mm}$
średnica zewnętrzna kielicha	$D_x - 141,8 \text{ mm}$
grubość ścianki	$e = 4,2 \text{ mm}$

- rury PE łączyć przez zgrzewanie
- w węzłach zaprojektowałam połączenia kołnierzowe
- wszystkie elementy kołnierzowe żeliwne: zasuwy, trójniki, króćce kołnierze – np. klasy firmy JAFAR lub HAWLE lub podobne - zestawienie elementów węzłów znajduje się na rysunku nr 02

- zamontować skrzynki uliczne do zasuw z korpusem z PEHD lub PP, z pokrywą żeliwną o minimalnej średnicy 157mm, zabezpieczyć betonowym pierścieniem odciążającym wokół skrzynki
- wszystkie elementy armatury oznakować w terenie zgodnie z obowiązującą normą

### 3.3.3. Posadowienie

Wykopy wykonać jako wąskoprzestrzenne, ściany wykopów zabezpieczyć stalową, przestawną obudową systemową.

Sieć jest projektowana powyżej poziomu wód gruntowych.

Rury wodociągowe układać na podsypce żwirowej o grubości 0,15m.

W podsypce nie powinny występować cząstki o wymiarach powyżej 20 mm, materiał nie może być zmrożony, nie może zawierać ostrych kamieni lub innego łamanego materiału.

Wypełnienie wokół rur oraz obsypkę do wysokości 300mm powyżej górnej krawędzi rury należy wykonać z piasku lub żwiru zagęszczonego do 98% zmodyfikowanej wartości Proctora. Materiał obsypki musi spełniać te same warunki, co materiał do wykonania podłoża.

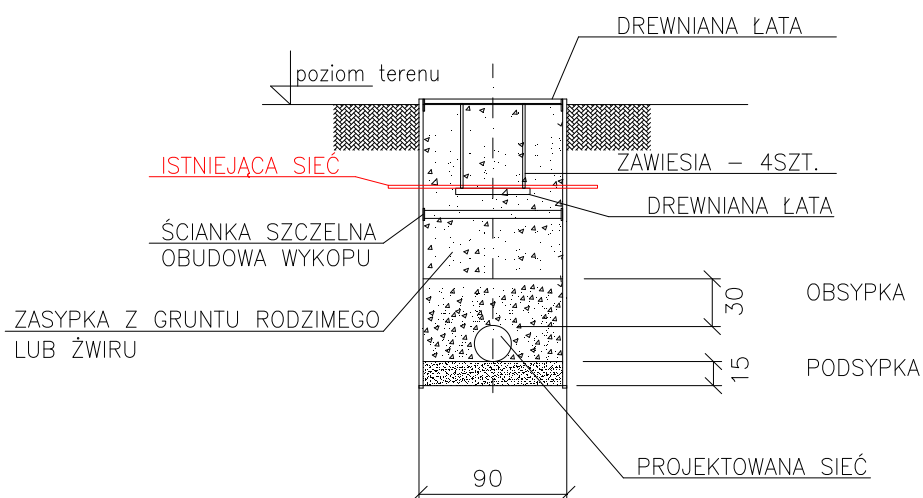
Wykop należy zasypać piaskiem drobnym, który należy zagęścić do wskaźnika  $I_s=0,97$ .

Ponadto posadowienie rur należy wykonać zgodnie z zaleceniami producentów rur.

Projektuję częściową wymianę gruntu.

Nawierzchnię należy przywrócić do stanu pierwotnego.

Przekrój wykopu

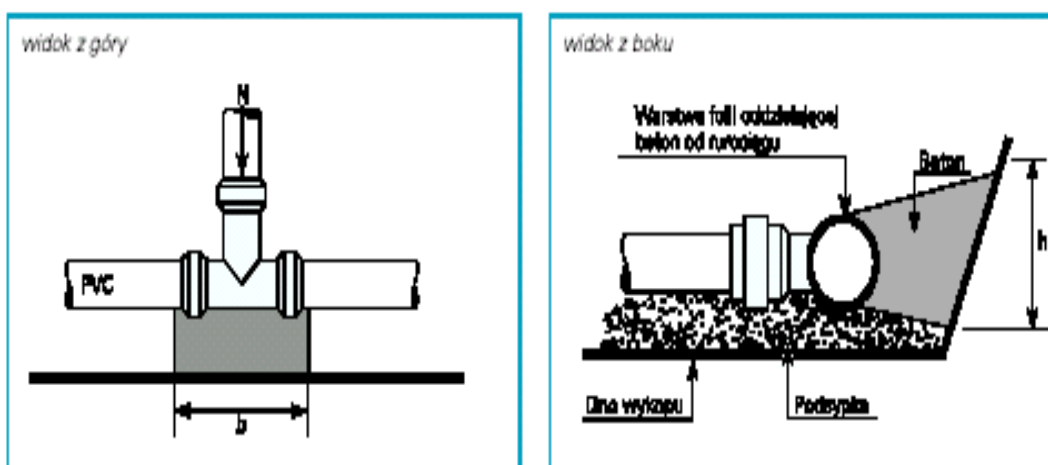


Na załamaniach wodociągu oraz w węzłach z odgałęzieniami zamontować bloki oporowe.

Warunkiem odpowiedniej skuteczności wzmocnienia jest wylanie betonu na twardej ścianie wykopu.

W przypadku wylewania betonu na nieutwardzonym gruncie, wypełnienie wykopu musi być bardzo dokładnie i ostrożnie ubite. Aby zabezpieczyć kształtkę przed zniszczeniem przez beton zastosować folię oddzielającą ( taśmę z tworzywa).

Obliczenie bloków oporowych



Wzmocnienie trójników

$$N = p \times N_1 \quad [\text{kN}]$$

$N$  – siła wzdłużna

$p$  – maksymalne ciśnienie występujące w sieci,  $p=10$  bar

dla DN 100

$N_1$  – siła wzdłużna przy ciśnieniu 1 bar,  $N_1 = 0,95$  kN

$$N = 10 \times 0,95 = 9,5 \text{ kN}$$

wymiary bloku oporowego dla trójnika DN100/DN100

$$L = 300 \text{ mm}$$

$$h = N / (b \times \sigma_{gr}) \quad [\text{m}]$$

$h$  – wysokość wzmocnienia

$b$  – szerokość wzmocnienia

$$b = 300 \text{ mm}$$

$\sigma_{gr}$  – wytrzymałość gruntu,  $\sigma_{gr} = 200$  [kN/m<sup>2</sup>]

$$h = 9,5 / (0,3 \times 200) = 0,16 \text{ m}$$

$$b \times h = 0,30 \text{ m} \times 0,16 \text{ m}$$

dla DN 80

$N_1$  – siła wzdłużna przy ciśnieniu 1 bar,  $N_1 = 0,64$  kN

$$N = 10 \times 0,64 = 6,4 \text{ kN}$$

wymiary bloku oporowego dla trójnika DN100/DN80

$$L = 300 \text{ mm}$$

$$h = N / (b \times \sigma_{gr}) \quad [m]$$

h – wysokość wzmocnienia  
 b – szerokość wzmocnienia  
 $b = 300 \text{ mm}$   
 $\sigma_{gr}$  – wytrzymałość gruntu,  $\sigma_{gr} = 200 \text{ [kN/m}^2\text{]}$   
 $h = 6,4 / (0,3 \times 200) = 0,11 \text{ m}$   
 $b \times h = 0,30 \text{ m} \times 0,11 \text{ m}$

#### *Wzmocnienie łuków*

$$R = 2 \times N_1 \times p \times \sin(\alpha / 2) \quad [kN]$$

R – siła wypadkowa  
 p – maksymalne ciśnienie występujące w sieci,  $p = 10 \text{ bar}$   
 $N_1$  – siłą wzdłużną przy ciśnieniu 1 bar,  $N_1 = 0,95 \text{ kN}$   
 wymiary bloku oporowego dla łuku  $30^\circ$ , dla rury dn110mm  
 $R = 2 \times 0,95 \times 10 \times 0,26 = 4,94 \text{ kN}$   
 $b = R / (h \times \sigma_{gr}) \quad [m]$   
 h – wysokość wzmocnienia  
 b – szerokość wzmocnienia  
 $h = 250 \text{ mm}$   
 $\sigma_{gr}$  – wytrzymałość gruntu,  $\sigma_{gr} = 200 \text{ [kN/m}^2\text{]}$   
 $b = 4,94 / (0,25 \times 200) = 0,10 \text{ m}$   
 $b \times h = 0,10 \text{ m} \times 0,25 \text{ m}$

### **3.3.4. Próby i odbiory.**

Badania przy odbiorze powinny być zgodne z wymaganiami PN-B-10725.

*Odbiór techniczny częściowy :*

- zbadanie zgodności usytuowania i długości przewodu z dokumentacją i inwentaryzacją geodezyjną,
- zbadanie usytuowania bloków oporowych w miejscach ustalonych w dokumentacji,
- zbadanie przez oględziny zabezpieczeń przed przemieszczeniem przewodów w rurze ochronnej,
- zbadanie podłoża naturalnego przez sprawdzenie nienaruszenia gruntu,
- zbadanie podłoża wzmocnionego przez sprawdzenie jego grubości i rodzaju zgodnie z dokumentacją,
- zbadanie materiału ziemnego użytego do obsypki przewodu oraz stopnia zagęszczenia,
- zbadanie szczelności przewodu zgodnie PN-B-10725.

*Uwaga: do wykonania chlorowania, płukania i prób szczelności wykonać nawiertkę dn40 w węźle nr 1 oraz wykorzystać hydrant przeciwpożarowy HP2; po wykonaniu prób otwór po nawiertce zamknąć opaską naprawczą.*

Próbę szczelności i ciśnieniową należy wykonać zgodnie z zaleceniami producenta rur oraz z PN-B-10725. Próbę należy wykonać przez okres 30 min.- obserwować i rejestrować wzrost ciśnienia

wewnętrznego wywołany kurczeniem się rurociągu. Zasadniczą próbę szczelności można uznać za pozytywną jeżeli linia zmian ciśnienia wykazuje tendencję wzrostową i w ciągu 30 min. nie wykazuje spadku. Próbę ciśnieniową wykonać na ciśnienie 1 MPa. Przed włączeniem do czynnej sieci, nowo wybudowany przewód wodociągowy należy przepłukać i zdezynfekować, a uzyskane wyniki badań bakteriologicznych znajdującej się w nim wody powinny spełniać wymagania Rozporządzenia Ministra Zdrowia z dnia 4 września 2000 ( Dz. U nr 82/00/ poz. 937).

Wyniki badań powinny być wpisane do dziennika budowy, który z protokołem próby szczelności przewodu, inwentaryzacją geodezyjną oraz certyfikatami i deklaracjami zgodności z polskimi normami i aprobatami technicznym dotyczącymi rur i armatury, stanowi podstawę do decyzji i możliwości zasypania odebranego odcinka przewodu sieci wodociągowej.

*Odbiór techniczny końcowy:*

- zbadanie zgodności dokumentacji technicznej ze stanem faktycznym i inwentaryzacją geodezyjną
- zbadanie zgodności protokółów odbioru: próby szczelności, wyników badań bakteriologicznych oraz wyników stopnia zagęszczenia gruntu zasypki wykopu
- zbadanie rozstawu armatury i jej działania
- wyniki badań powinny być wpisane do dziennika budowy, który z protokołami odbiorów technicznych częściowych, projektem z wprowadzonymi zmianami w trakcie budowy, wynikami badań bakteriologicznych, wynikami badań stopnia zagęszczenia gruntu zasypki wykopu i inwentaryzacją geodezyjną jest przedłożony podczas spisywania protokołu odbioru technicznego końcowego. Teren po budowie przewodu wodociągowego powinien być doprowadzony do stanu pierwotnego.

### 3.4. SIEĆ KANALIZACJI SANITARNEJ - ROZWIĄZANIA PROJEKTOWE

#### 3.4.1. Projektowana trasa i włączenie do sieci

Nowoprojektowana sieć o średnicy  $\varnothing 200\text{mm}$ , włączona zostanie do istniejącej sieci kanalizacji sanitarnej PVC  $\varnothing 200\text{mm}$  poprzez istniejącą studnię S0 zlokalizowaną przy działce nr 450. Sieć poprowadzona będzie wzdłuż drogi o nr ewid. 117/26 do wysokości działki o nr ewid. 117/15 i zakończona studnią S3. Kinetę w studni S3 przygotować do rozbudowy sieci w kierunku południowym oraz pod włączenia przyłączy z działek o numerach 117/15 i 117/30, wyloty zaślepić.

Kineta w studni S0 przygotowana już jest do podłączenia nowoprojektowanej sieci.

Na włączeniach do studni wykonać przejścia szczelne.



W związku z budową sieci kanalizacyjnej, konieczne jest przełączenie istniejącego przyłącza sanitarnego z działki o nr 117/9. Skrócone przyłącze włączyć do sieci przez projektowany trójnik T1  $\varnothing 200/\varnothing 160$ , włączony pod kątem  $45^\circ$ , z zastosowaniem kolanka PVC i elastycznego łącznika z obejmą do rur PVC, likwidacji ulegnie odcinek S0 – T1  $\varnothing 160$ mm o długości 19,7m.

W czasie wykonywania odcinka kanalizacji S0-T1 i przełączania przyłącza do projektowanej sieci, należy zakorkować odpływ ze studzienki na terenie działki 117/9, a zbierające się ścieki przepompować do studni S0.

### 3.4.2. Materiały

Sieć sanitarną projektuję z rur z tworzywa sztucznego PVC o średnicy nominalnej dn200, ścianie z litego materiału i sztywności 8 kN/m<sup>2</sup>.

Zaprojektowano studzienki kanalizacyjne o średnicy  $\varnothing 1000$ mm; zamontować studnie z betonu(B45) lub polimerbetonu, posiadające pełne dno z gotową kinetą (stanowiące monolit), połączenia elementów studni na uszczelki gumowe. Studnia musi być wyposażona w stopnie wjazdowe żeliwne, zamontowane fabrycznie. Na zwieńczeniu studni zamontować żelbetową płytę pokrywową 92x92x16cm, z osadzonym centralnie włazem kanałowym typu ciężkiego; płyta ma zapobiegać osiadaniu wjazdu w nawierzchni jezdni; właz żeliwny z wypełnieniem betonowym (B45).

### 3.4.3. Posadowienie

Sieć kanalizacji sanitarnej wykonać w wykopach wąskoprzestrzennych. Wykopy zabezpieczyć stalową, przestawną obudową systemową.

Sieć jest projektowana powyżej poziomu wód gruntowych.

Posadowienie kanału na zagęszczonej podsypce piaskowo - żwirowej o grubości 150 mm.

W podsypce nie powinny występować cząstki o wymiarach powyżej 20 mm, materiał nie może być zmrożony, nie może zawierać ostrych kamieni lub innego łamanego materiału.

Wypełnienie wokół rur oraz obsypkę do wysokości 300mm powyżej górnej krawędzi rury należy wykonać z piasku lub żwiru zagęszczonego do 98% zmodyfikowanej wartości Proctora.

Materiał obsypki musi spełniać te same warunki, co materiał do wykonania podłoża.

Wykop należy zasypać piaskiem drobnym, zagęścić do wskaźnika  $I_s=0,97$ , a warstwę o grubości 0,15m pod nawierzchnią asfaltową wykonać o wskaźniku zagęszczenia  $I_s=1$ .

Posadowienie studni na podsypce piaskowo-żwirowej o grubości 100mm.

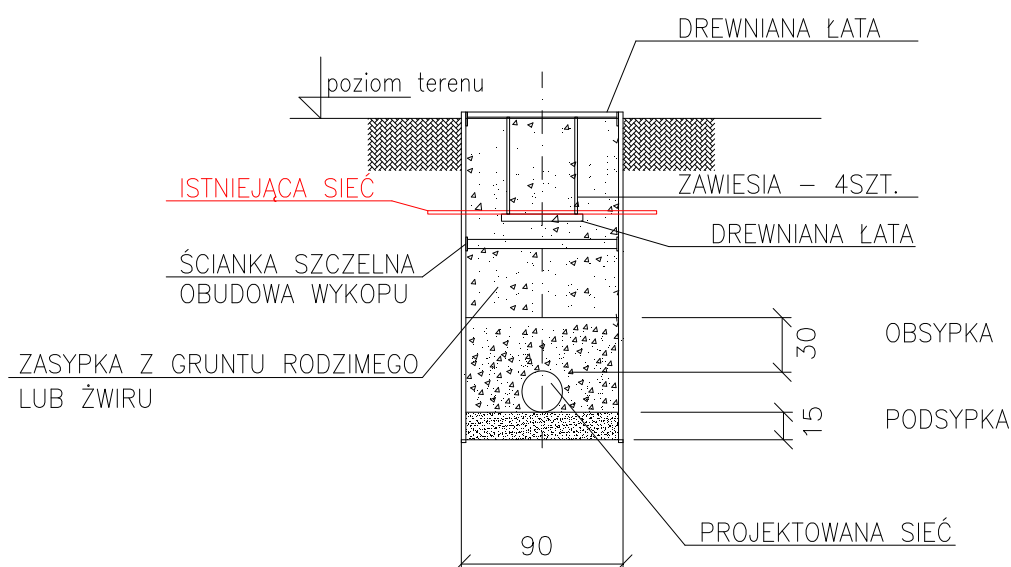
Ponadto posadowienie rur i studni należy wykonać zgodnie z zaleceniami ich producentów.

Zagęszczenie kolejnych warstw obsypki i zasypki musi podlegać odbiorowi.

Projektując częściową wymianę gruntu.

Nawierzchnię należy przywrócić do stanu pierwotnego.

Przekrój wykopu



### 3.5. WARUNKI GRUNTOWO-WODNE I ODWODNIENIE WYKOPÓW

Zgodnie z udostępnionymi badaniami geotechnicznymi (kserokopia z opracowania „Gronówko, pow. Leszczyński – kanalizacja sanitarna w rejonie Osiedla Owocowego” wykonanego przez pracownię PROJEKTOWANIE GEOLOGICZNO - INŻYNIERSKIE z Poznania) - opierać się możemy na odwiercie nr 8.

Dno wykopów znajdować się będzie w warstwie glin piaszczystych lub - częściowo - piasków średnich. Wodę będzie można odprowadzić przy pomocy drenażu poziomego, ułożonego w dnie wykopu.

Drenaż wykonać: z rur drenarskich dn100, obsypka 0,15m. Tymczasową studnię, zbierającą wodę z wykopów, zamontować w pobliżu studni S0; studnię tę wykonać z kręgów betonowych dn400. Wodę ze studni zbierającej przepompowywać do istniejącej w drodze studni S0; uzyskać zgodę z MPWiK na odprowadzenie tych wód.

W kosztorysie przewidziana zostanie pozycja, przyjmująca komplet igłofiltrów do odwodnienia wykopów, które można będzie zastosować, jeśli warunki gruntowo-wodne okażą się odmienne od opisanych w badaniach.

Odwiert nr 8 (okolice studni S0, węzła W1)

- do ok. 0,3 – gleba
- 0,3-1,2 – piasek drobny
- 1,2 -1,9 – piasek średni
- poniżej – gliny piaszczyste

### 3.6. ISTNIEJĄCE UZBROJENIE.

Na osiedlu Owocowym występują sieci: kanalizacji sanitarnej, wodociągowa, gazowa oraz energetyczne. Wszystkie występujące skrzyżowania projektowanych sieci z uzbrojeniem wykazany na mapach geodezyjnych pokazano na profilach sieci. W miejscach zbliżeń do istniejących sieci podziemnych wykopy wykonywać ręcznie. Wszelkie kolizje rozwiązywać w porozumieniu i pod nadzorem właścicieli kolidujących urządzeń. Zachować normatywne odległości.

### 3.7. UWAGI KOŃCOWE

- roboty wykonać zgodnie z "Warunkami technicznymi wykonania odbioru sieci wodociągowych" oraz "Warunkami technicznymi wykonania odbioru sieci kanalizacyjnych", zalecanych do stosowania przez Ministerstwo Rozwoju Regionalnego i Budownictwa z 2001r. oraz przy zachowaniu aktualnie obowiązujących przepisów BHP
- realizację przedsięwzięcia prowadzić w sposób nie powodujący degradacji oraz nie naruszający istniejących zasobów środowiska
- prace budowlane prowadzić w taki sposób, aby nie spowodować dodatkowego zanieczyszczenia środowiska gruntowo-wodnego w trakcie wykonywania wykopów

**OPRACOWAŁ: mgr inż. Maria Sacha**



## INFORMACJA DOTYCZĄCA BEZPIECZEŃSTWA I OCHRONY ZDROWIA W ZAKRESIE INSTALACJI SANITARNYCH.

*Zakres robót sanitarnych dla całego zamierzenia budowlanego oraz kolejność realizacji:*

### 1. Roboty przygotowawcze

- szczegółowe zapoznanie się z projektem budowlanym
- wizja lokalna w terenie
- zawiadomienie właścicieli istniejących sieci o przystąpieniu do robót
- zawiadomienie Miejskiego Zarządu Dróg w Lesznie o przystąpieniu do robót
- wyznaczenie trasy sieci
- wykonanie dróg dojazdowych
- wyznaczenie miejsca składowania rur
- zwiezenie rur na plac budowy

### 2. Roboty ziemne i montażowe:

- wykonanie wykopów pod nadzorem inspektora nadzoru
- zabezpieczenie wykopów przed osuwaniem się ziemi
- odbiór techniczny wykopów
- wykonanie przejść dla pieszych w postaci kładek
- wykonanie oznakowania i ogrodzenia wykopów
- wykonanie podłoża pod rury
- odbiór techniczny podłoża
- montaż rur
- wykonanie obsypki
- odbiór techniczny obsypki
- wykonanie inwentaryzacji powykonawczej
- zasypanie wykopów
- odtworzenie terenu do stanu takiego, jak przed rozpoczęciem robót

*Wskazanie, dotyczące przewidywanych zagrożeń występujących podczas realizacji robót budowlanych, określające skalę i rodzaje zagrożeń oraz miejsce i czas wystąpienia:*

- zagrożenie przy robotach ziemnych związanych z wykonaniem głębokich wykopów
- zagrożenie przy robotach związanych z montażem rur w wykopach głębokich
- zagrożenie przy pracy w pobliżu przewodów podziemnych elektroenergetycznych
- zagrożenie przy robotach ziemnych związanych z zagęszczaniem gruntu

*Wskazanie sposobu prowadzenia instruktażu pracowników przed przystąpieniem do realizacji robót szczególnie niebezpiecznych:*

- przed przystąpieniem do wykonywania robót budowlanych każdy pracownik winien być przeszkolony w zakresie BHP
- przed rozpoczęciem robót należy zapoznać się szczegółowo z dokumentacją budowlaną, zwracając uwagę na warunki wydane w uzgodnieniach, zachowując wytyczne wykonawstwa i odbioru robót
- całość prac instalacyjnych należy wykonać zgodnie z "Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych cz.II Instalacje sanitarne i przemysłowe, "Warunkami technicznymi wykonania i odbioru rurociągów z tworzyw sztucznych" SGGiK z 1994 roku, przepisami BHP i p.poż. oraz warunkami zawartymi w rozporządzeniach
- przestrzegać, aby drogi dojazdowe były przejezdne, zabrania się składowania na nich materiałów budowlanych, gromadzenia sprzętu, itp.
- na placu budowy w widocznym miejscu powinien znajdować się sprzęt p.poż.

- w trakcie wykonywania robót należy zachować wszelkie wymogi bhp, dotyczące robót ziemnych i pracy w wykopach, a przede wszystkim:
  - zabezpieczyć w widoczny sposób wszelkie wykopy wraz z ustawieniem niezbędnych znaków i tablic informacyjnych
  - ograniczyć do minimum pozostawienie na noc wykopów niezasypanych
  - zwracać uwagę na niezainwentaryzowane podziemne uzbrojenie
  - wszelkie roboty zanikowe winny być odebrane przed zasypaniem
  - na bieżąco przed zasypaniem winna być wykonana przez uprawnionego geodetę szczegółowa inwentaryzacja geodezyjna położonych sieci
  - bezwzględnie należy dostosować się do uwag i zaleceń zawartych w uzgodnieniach z zainteresowanymi jednostkami
  - stosować wyroby i rozwiązania dopuszczone do stosowania w budownictwie.

**OPRACOWAŁ: mgr inż. Maria Sacha**