



PROENCO

PRZEDSIĘBIORSTWO WIELOBRANŻOWE SP. Z O. O.

Adres: ul Warszawska 30/10 , 25-312 Kielce, tel./ fax (041) 3415027

NIP: 657 24 09 288, REGON: 292393830

Stadium dokumentacji:	PROJEKT ARCHITEKTONICZNO-BUDOWLANY
Nazwa dokumentacji:	<i>Budowa oczyszczalni ścieków i sieci kanalizacji sanitarnej obejmującej miejscowości Niska Jabłonica, Ninków i Rzuców, gmina Borkowice</i>
Zadanie:	Etap IV – budowa sieci kanalizacji sanitarnej w miejscowości Rzuców - wejścia w pas drogowy oraz przejścia poprzeczne kanalizacji sanitarnej przez działkę nr ew. 93, 873, 579 – pas drogowy drogi wojewódzkiej nr 727
Kategoria obiektu budowlanego:	XXVI
Egz. 1	Jednostka ewidencyjna 142301_2 Rzuców Obręb 0012 – Rzuców gm. Borkowice (142301_2.0012) <u>Dz. ew. nr: 93, 873, 579</u>

Inwestor (Zamawiający):	Gmina Borkowice, ul. Ks. J. Wiśniewskiego 42, 26-422 Borkowice
Nazwa obiektu:	Sieć kanalizacyjna sanitarna
Adres:	<u>Obręb Rzuców, gmina Borkowice, powiat przysuski, woj. mazowieckie;</u>
Umowa:	Umowa nr ZPI.16/2022 z dnia 01.09.2022r.

	tytuł	imię i nazwisko	specjalność i nr uprawnień		podpis
Projektował:	<i>mgr inż.</i>	<i>Dobiesław Śliz</i>	<i>instalacyjno - inżynieryjna</i>	<i>KL – 178/90</i>	
Asystent:	<i>mgr inż.</i>	<i>Wiktor Krajcarz</i>			
Sprawdzający:	<i>mgr inż.</i>	<i>Piotr Maurycy</i>	<i>instalacyjno –inżynieryjna</i>	<i>SWK/0014/ PWBS/18</i>	

Kielce, październik 2024r.

.....
Prezes

SPIS TREŚCI

1. Przeznaczenie obiektu budowlanego.....	2
2. Parametry obiektu budowlanego.....	2
3. Informacje dotyczące wpisu do rejestru zabytków oraz ochronie.....	4
4. Dane określające wpływ eksploatacji górniczej na działkę lub teren zamierzenia budowlanego znajdującego się w granicach terenu górniczego.....	4
5. Informacje i dane o charakterze i cechach istniejących i przewidywanych zagrożeń dla środowiska.	5
6. Inne konieczne dane wynikające ze specyfiki, charakteru i stopnia skomplikowania obiektu budowlanego lub robót budowlanych.	7
7. Stan prawny gruntów wzdłuż trasy sieci.....	7
8. Warunki gruntowo wodne.	7
8a. Opinia geotechniczna oraz informacja o sposobie posadowienia obiektu budowlanego.	13
9. Opis projektowanych rozwiązań.....	14
10. Roboty ziemne.....	15
11. Roboty montażowe.	18
11.1. Głębokość ułożenia sieci kanalizacyjnej.....	18
11.2. Zabezpieczenie antykorozyjne.	19
11.3. Próba szczelności kanalizacji ciśnieniowej.	19
11.4. Tablice informacyjne.	19
11.5. Bloki oporowe.....	19
11.6. Kolektor grawitacyjny.....	19
11.7. Kolektor tłoczny.	20
11.8. Przyłącza kanalizacji grawitacyjnej.....	21
11.9.Studzienki kanalizacyjne.....	21
11.10.Studzienka rozprężna	22
11.11.Włączenie do istniejącej kanalizacji	22
12. Przejścia sieci pod przeszkodami.....	22
13. Odbiory.....	24
14. Zasady BHP przy budowie sieci	26
15. Wnioski i uwagi końcowe	26

1. Przeznaczenie obiektu budowlanego.

Przeznaczeniem projektowanej sieci kanalizacyjnej jest odbiór ścieków z gospodarstw domowych oraz działek przeznaczonych pod budowę mieszkalną. Sieć w przyszłości obsługiwać będzie gospodarstwa domowe i rolne.

Niniejszy projekt dotyczy wejść w pas drogowy oraz przejść poprzecznych kanalizacji sanitarnej przez działki nr ew. 93, 873, 579 obręb 0012 Rzuców –pas drogowy drogi wojewódzkiej nr 727.

2. Parametry obiektu budowlanego.

Przedmiotem inwestycji jest budowa oczyszczalni ścieków w Niskiej Jabłonicy, sieci kanalizacyjnej grawitacyjno - tłocznej wraz z przyłączami, przepompowniami ścieków w miejscowościach Niska Jabłonica, Ninków i Rzuców gmina Borkowice.

Powyższe zadanie obejmuje Etap IV zawierający budowę sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjno-tłocznej wraz z przyłączami grawitacyjnymi i tłocznymi wraz z urządzeniami zbiornikowo- tłocznymi i pompowniami ścieków w miejscowości Rzuców.

Niniejszy projekt dotyczy przejść przez działki będące we władaniu Mazowieckiego Zarządu Dróg Wojewódzkich w Warszawie- wejścia w pas drogowy drogi wojewódzkiej oraz przejścia poprzeczne kanalizacji sanitarnej przez działki nr ew. 93, 873, 579 obręb 0012 Rzuców–pas drogowy drogi krajowej nr 74 :

Przejścia poprzeczne:

- 1 – km 33+100, L=12,1m DN200 PVC***
- 2 – km 33+185, L=16,1m DN160 PVC***
- 3 – km 33+222, L=13,8m DN200 PVC***
- 4 – km 33+343, L=14,4m DN200 PVC***
- 5 – km 33+388, L=14,3m DN200 PVC***
- 6 – km 33+475, L=13,7m DN200 PVC***
- 7 – km 33+495, L=14,6m DN160 PVC, 1 studnia DN630 PE***
- 8 – km 33+533, L=21,2m DN250 PVC 1 studnia DN1000 PE***
- 9 – km 33+695, L=13,9m DN200 PVC***
- 10 – km 33+790, L=16,7m DN200 PVC***
- 11 – km 33+857, L=11,5m DN50 PE***
- 12 – km 34+072, L=22,7m DN200 PVC***
- 13 – km 34+056-34+067, L=10,8m DN200 PVC***

SUMA:

- DN250 PVC, L = 21,2m,***
- DN200 PVC, L = 132,4m,***
- DN160 PVC, L = 61,4m,***
- DN50 PE, L = 11,5m,***
- 1 studnia DN 630 PE,***
- 1 studnia DN 1000 PE***

Wejścia w pas drogowy:

1 – km 33+100 ÷ 33+140, km 33+185 ÷ 33+475 L=330,0m DN200PVC, L=2,0m DN200 PVC (km 33+422), L=8,8m DN160 PVC (km 33+300, 33+322, 33+334, 33+388, 33+454), 10 studni DN1000 PE, 6 studni DN630 PE

2 - km 33+835 ÷ 33+857, L=22,1m DN50PE,

3 – km 34+072, L=5,1m DN200 PVC,

SUMA:

DN200 PVC, L = 337,1m,

DN160 PVC, L = 8,8m,

DN50 PE, L = 22,1m,

10 studni DN 1000 PE,

6 studni DN630 PE

Projektuje się sieć kanalizacyjną DN250 PVC o długości 21,2m, DN200 PVC o długości 469,5m oraz DN160 PVC o długości 70,2m, DN50 PE o długości 33,6m, 11 studni DN 1000 PE a także 7 studni DN630 PE.

Zestawienie projektowanej sieci kanalizacji sanitarnej:**Długość kolektorów:**

- <u>Kanał grawitacyjny: Ø250 PVC</u>	21,20 mb
---------------------------------------	----------

w tym:

wykopowo:	0,00 mb
-----------	---------

przewiertem:	21,20 mb
--------------	----------

- <u>Kanał grawitacyjny: Ø200 PVC</u>	469,50 mb
---------------------------------------	-----------

w tym:

wykopowo:	0,00 mb
-----------	---------

przewiertem:	469,50 mb
--------------	-----------

Odcinki należące do sieci:

- <u>grawitacyjne: Ø 160 PVC</u>	70,20 mb
----------------------------------	----------

w tym:

wykopowo:	0,00 mb
-----------	---------

przewiertem:	70,20 mb
--------------	----------

- <u>tloczne: Ø 50 PE</u>	33,60 mb
---------------------------	----------

w tym:

wykopowo:	0,00 mb
-----------	---------

przewiertem:	33,60 mb
--------------	----------

Studnie:

Ø 1000 PE:	11 szt.
Ø 630 PE:	7 szt.

Rury osłonowe do przewiertów:

• rura ochronna PE RC Ø350	21,20 m
• rura ochronna PE RC Ø315	469,50 m
• rura ochronna PE RC Ø280	70,20 m
• rura ochronna PE RC Ø110	33,60 m

3. Informacje dotyczące wpisu do rejestru zabytków oraz ochronie

Według opinii Mazowieckiego Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków z dnia 19.12.2022 znak: DR.5183.355.2022.mk; RPW/47224/2022 na terenie inwestycji zlokalizowane są obiekty wpisane do rejestru zabytków w miejscowości Rzuców (leśniczówka „Gucin” oraz zespół dworsko- parkowy). Dodatkowo inwestycja zlokalizowana jest w rejonie występowania licznych stanowisk archeologicznych zlokalizowanych na obszarach AZP 77-63 i 76-64, stąd konieczność prowadzenia prac ziemnych pod stałym nadzorem archeologa z możliwością przekształcenia w ratownicze badania wykopaliskowe.

Na prace budowlane polegające na budowie kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej oraz przyłączy kanalizacyjnych znajdujących się na terenie zespołu dworsko- parkowego na dz. ew. 556/6 oraz 556/7 obręb Rzuców wpisany do rejestru zabytków pod nr 276/A/84 z 20.11.1984r., Mazowiecki Wojewódzki Konserwator Zabytków wydał Decyzję 837/DR/24 (z dnia 28.10.2024r., znak: DR.5142.7.95.2024KL) zezwalającą na prowadzenie wyżej wymienionych prac. Decyzja wymaga aby inwestor zapewnił stały nadzór archeologiczny przy pracach ziemnych na terenie inwestycji.

4. Dane określające wpływ eksploatacji górniczej na działkę lub teren zamierzenia budowlanego znajdującego się w granicach terenu górniczego

Przedmiotowy obszar znajduje się poza terenami górnictwem a zatem realizowane obiekty budowlane nie podlegają wymogom sprecyzowanym w ustawie z dnia 9 czerwca 2011r. Prawo Górnictwa i Geologiczne (tj. Dz.U. 2016 poz. 1131 ze zm.). Teren nie jest zagrożony osuwaniem się mas ziemnych.

5. Informacje i dane o charakterze i cechach istniejących i przewidywanych zagrożeń dla środowiska.

Projektowana sieć kanalizacyjna nie zmieni funkcji przyrodniczych obszaru, na którym będzie realizowana. Sieci zaprojektowano z pominięciem istniejącego drzewostanu. Przyjęte w projekcie rozwiązania eliminują wpływ obiektu na środowisko przyrodnicze, zdrowie ludzi i inne obiekty budowlane.

Rurociągi tłoczne wykonane zostaną z rur dwuwarstwowych PE 100+ , SDR17 PN 10, z wbudowaną wkładką miedzianą. Rury PE łączone przez zgrzewanie doczołowe gwarantują szczelność sieci. Dla zapewnienia stabilności i pewności połączeń rurowych, należy zagęścić grunt pod każdym połączeniem, a boki połączenia obsypać piaskiem z równoczesnym jego zagęszczaniem. Cała sieć przed jej oddaniem do eksploatacji poddana będzie próbom ciśnieniowym.

Powyższe rozwiązania gwarantują pełne bezpieczeństwo instalacji dla środowiska gruntowo - wodnego. W przypadku awarii sieci ciśnieniowej będzie istnieć możliwość wyłączenia uszkodzonego odcinka sieci, poprzez zamknięcie zasuw. Szczelność połączeń oraz całej sieci, przed oddaniem jej do eksploatacji poddana będzie próbom ciśnieniowym.

Sieć kanalizacyjna grawitacyjna wykonana zostanie z atestowanych rur z PVC-U $SN \geq 8 \text{ kN/m}^2$, SDR 34 co w pełni zabezpiecza je przed zgnieceniem. System ten jest oparty na montowanych fabrycznie gumowych uszczelkach wargowych. Uszczelki te nie są wstępnie smarowane w fabryce specjalnym smarem silikonowych.

System ten posiada całą gamę kształtek z PVC-U. Dla zapewnienia stabilności i pewności połączeń rurowych, należy zagęścić grunt pod każdym połączeniem, a boki połączenia obsypać piaskiem z równoczesnym jego zagęszczaniem lub też dokonać stabilizacji połączeń rurowych z użyciem chudego betonu. Szczelność połączeń przed oddaniem jej do eksploatacji poddana będzie próbom ciśnieniowym.

Powyższe rozwiązania gwarantują pełne bezpieczeństwo instalacji dla środowiska gruntowo - wodnego. W sytuacjach awaryjnych istnieje możliwość zablokowania przepływu ścieków przez zaczopowanie rur kanalizacyjnych w studzienkach rewizyjnych. Przed włączeniem do eksploatacji przyłączy kanalizacyjnych, sporządzony będzie operat powykonawczy, w którym uwzględnione będą odpowiednie rygory bezpiecznej eksploatacji rurociągów oraz parametry dopływających ścieków.

Przedsięwzięcie zlokalizowane jest na terenie miejscowości Rzuców wzdłuż drogi wojewódzkiej nr 727, drogi powiatowej nr 3339W (w pasie drogowym ul. Kościelna) oraz wzdłuż dróg gminnych.

Przedsięwzięcie znajduje się w Obszarze Chronionego Krajobrazu Lasy Przysusko-Szydłowieckie. Ta inwestycja nie leży w obszarze Natura 2000 i jej realizacja nie będzie miała negatywnego wpływu na faunę i florę, ponieważ teren na którym prowadzona jest inwestycja jest to pas drogowy dróg oraz zabudowane działki prywatne gdzie siedliska przyrodnicze i chronione gatunki roślin i zwierząt nie występują.

Przedsięwzięcie znajduje się:

- częściowo w Obszarach Chronionego Krajobrazu – Lasy Przysusko- Szydłowieckie
- 11 km na wschód od obszaru Natura 2000 Ostoja Brzeźnicka – obszary siedliskowe PLH260026
- 5,5 km na północ od obszaru Natura 2000 Dolina Czarnej – obszary siedliskowe PLH260015 oraz rezerwatu Podlesie

Na terenie inwestycji w msc. Rzuców znajduje się użytek ekologiczny 204 oraz Pomnik Przyrody – drzewo Olsza czarna - *Alnus glutinosa* (na granicy parku zabytkowego nad stawem). Inwestycja przebiegać będzie w bezpiecznej odległości od wskazanego pomnika przyrody. Ta inwestycja nie leży w obszarze Natura 2000 a jej realizacja nie będzie miała negatywnego wpływu na faunę i florę.

Dla działki ew. nr 884/12 wpisany jako Użytek ekologiczny 204 poprowadzone został przyłączy kanalizacyjne w celu podłączenia do sieci siedziby Nadleśnictwa Przysucha uzgodnione z przedstawicielami Lasów Państwowych.

Ninków, Niska Jabłonica, Rzuców znajdują się w obszarze Jednolitych Części Wód Podziemnych o numerze PLGW200086. Jest to obszar dorzecza Wisły, region wodny Środkowej Wisły. Ocena stanu ilościowego – słaby, ocena stanu chemicznego – dobry. Cele środowiskowe określono jako: stan ilościowy- mniej rygorystyczny cel: ochrona stanu ilościowego przed dalszym pogorszeniem, a stan chemiczny określono jako dobry stan chemiczny. Ocena ryzyka nieosiągnięcia celów – zagrożona. Rodzaj użytkowania JCWP – rolniczy. Obszar należy do Zlewni Jednolitych Części Wód Powierzchniowych o nazwie Jabłonica– kod RW200017252289. Jej zlewnią bilansową jest Zlewnia Radomki. Jest to naturalna, monitorowana część wód, potok nizinny piaszczysty. Rodzaj użytkowania części wód rolno- leśna. Stan/ potencjał ekologiczny – dobry, stan chemiczny – dobry, stan JCWP – dobry. Cel dla stanu/ potencjału ekologicznego – dobry stan ekologiczny oraz cel dla stanu

chemicznego – dobry stan chemiczny.

Przez miejscowość przepływa ciek 3 rzędu o nazwie Jabłonica. W aktualnym Etapie IV wykonane zostaną 2 przejścia pod dnem rzeki Jabłonica na które zostało wydane pozwolenie wodnoprawne z dnia 26.11.2024r., znak: WR.ZUZ.4210.141.2024.AM.

Realizowana budowa sieci kanalizacyjnej nie będzie powodowała wytworzenia odpadów szkodliwych dla środowiska. Zastosowane materiały są przyjazne dla środowiska i mają atesty potwierdzające ich przydatność. Wytwarzany hałas w czasie budowy będzie krótkotrwały i nie będzie oddziaływał na otoczenie.

6. Inne konieczne dane wynikające ze specyfiki, charakteru i stopnia skomplikowania obiektu budowlanego lub robót budowlanych.

Obiekt budowlany, jakim jest sieć kanalizacyjna jest obiektem prostym zarówno z uwagi na jego specyfikę, charakter i stopień skomplikowania, jak wykonawstwo robót budowlanych.

7. Stan prawny gruntów wzdłuż trasy sieci

Grunty, przez które przebiega trasa projektowanej sieci kanalizacyjnej są własnością Mazowieckiego Zarządu Dróg Wojewódzkich w Warszawie.

Zarządca dróg wydał decyzję zezwalającą na wejście w pas drogowy - Decyzja nr 1258/2023 Mazowieckiego Zarządu Dróg Wojewódzkich w Warszawie na lokalizację kanalizacji sanitarnej w pasie drogowym drogi wojewódzkiej nr 727.

8. Warunki gruntowo wodne.

Dokumentację badań podłoża gruntowego pod budowę kanalizacji sanitarnej i deszczowej na terenie miejscowości Niska Jabłonica, Ninków, Rzuców, gmina Borkowice wykonał DOMINAR SERWIS Wojciech Gawęcki.

Morfologicznie badany teren położony jest w obrębie jednostki fizjograficznej noszącej nazwę Wyżyny Kielecko-Sandomierskiej, w obrębie Garbu Gielniowskiego.

W rejonie miejscowości Rzuców teren badań zlokalizowany jest na wysoczyznach po stronie północno- zachodniej oraz południowo- wschodniej, nachylonych w kierunku doliny

rzeki Jabłownicy oraz w dolinie rzeki Jabłonica, która odwadnia teren badań i tereny przyległe. Tereń badań położony jest w obrębie jednostki geologicznej zwanej północno-zachodnim mezozoicznym obrzeżeniem Gór Świętokrzyskich, które należą do dużej jednostki strukturalnej zwanej wałem południowopolskim.

Starsze podłoże badań budują utwory jury dolnej – piętra synemur, wykształcone w postaci piaskowców, mułowce i iłowców – seria ostrowiecka i zarzecka.

Na utworach jury dolnej zalegają utwory zaliczane do plejstocenu, zlodowacenia środkowopolskiego, wykształcone w postaci piasków podścielonych glinami zwałowymi. Starsze podłoże w rejonie badanego terenu zalega na głębokości ok. 1 – 6 m.

W dolinie rzeki Jabłownicy występują utwory rzeczne, zaliczane do holocenu, głównie wykształcone w postaci piasków podrzędnie namulów.

W czasie prowadzenia prac wiertniczych wodę gruntową nawiercono w piaskach w formie zwierciadła swobodnego zawieszonego na ogół na warstwie glin oraz w formie śródglinowych sączy.

Budowę geologiczną podłoża gruntowego do projektu budowy kanalizacji sanitarnej rozpoznano wykonaniem 22 otworów geotechnicznych, do głębokości od 3,0 m do 5,0 m. Łącznie odwiercono 74,0 m.b. otworów.

Wykonane otwory geotechniczny zlokalizowany są na rzędnych: otw. nr 1 – 211,90 m n.p.m., otw. nr 2 – 213,60 m n.p.m., otw. nr 3 – 206,90 m n.p.m., otw. nr 4 – 206,70 m n.p.m., otw. nr 5 – 211,50 m n.p.m., otw. nr 6 – 205,20 m n.p.m., otw. nr 7 – 203,60 m n.p.m., otw. nr 8 – 204,40 m n.p.m., otw. nr 9 – 206,30 m n.p.m., otw. nr 10 – 206,90 m n.p.m., otw. nr 11 – 206,80 m n.p.m., otw. nr 12 – 197,00 m n.p.m., otw. nr 13 – 210,80 m n.p.m., otw. nr 14 – 212,40 m n.p.m., otw. nr 15 – 201,50 m n.p.m., otw. nr 16 – 213,20 m n.p.m., otw. nr 17 – 218,90 m n.p.m., otw. nr 18 – 197,40 m n.p.m., otw. nr 19 – 197,10 m n.p.m., otw. nr 20 – 195,90 m n.p.m., otw. nr 21 – 194,10 m n.p.m., otw. nr 22 – 191,50 m n.p.m.,

Na podstawie wykonanych badań, stwierdzono zaleganie następujących utworów w nawierconych otworach:

Otwór nr. 1

działka 423 obręb 0012 Rzuców

0.0 – 0.4 m.ppt. gleba ciemnobrązowa, kat. I

0.4 – 1.2 m.ppt. zwietrzelina piaszczysta piaskowców, beżowa kat. V,

1.2 – 5.0 m.ppt. piaskowce spękanе, beżowe kat. VII,
woda poniżej 5,0 m m.ppt.

Otwór nr. 2

działka 878 obręb 0012 Rzuców

0.0 – 0.3 m.ppt. gleba piaszczysta, ciemnoszara kat. I,
0.3 – 1.9 m.ppt. piasek średni + kamienie, żółty kat. III,
1.9 – 2.3 m.ppt. zwietrzelina piaszczysta piaskowców, beżowa kat. V,
2.3 – 3.0 m.ppt. piaskowce spękanе, beżowe kat. VII,
woda poniżej 3,0 m m.ppt.

Otwór nr. 3

działka 406 obręb 0012 Rzuców

0.0 – 0.7 m.ppt. nasyp piaszczysto- kamienisty, ciemnoszary , kat. I,
0.7 – 2.8 m.ppt. namuł piaszczysty, szaro- brązowy kat. III,
2.8 – 3.3 m.ppt. zwietrzelina piaszczysta piaskowców, beżowa kat. V,
3.3 – 5.0 m.ppt. piaskowce spękanе, beżowe kat. VII,
woda na poziomie 2,8 m m.ppt.

Otwór nr. 4

działka 900/903 obręb 0012 Rzuców

0.0 – 1.1 m.ppt. nasyp piaszczysto- gliniasty, ciemnoszary , kat. I,
1.1 – 1.8 m.ppt. piasek średni jasnożółty kat. III,
1.8 – 2.2 m.ppt. zwietrzelina piaszczysta piaskowców, beżowa kat. V,
2.2 – 3.0 m.ppt. piaskowce spękanе, beżowe kat. VII,
woda poniżej 3,0 m m.ppt.

Otwór nr. 5

działka 903 obręb 0012 Rzuców

0.0 – 0.8 m.ppt. nasyp piaszczysto- gliniasty, ciemnoszary , kat. I,
0.8 – 3.0 m.ppt. piasek średni + kamienie, jasnożółty kat. III,
woda na poziomie 2,5 m m.ppt.

Otwór nr. 6

działka 560/5 obręb 0012 Rzuców

0.0 – 0.5 m.ppt. nasyp piaszczysto- gliniasty + kamienie, ciemnoszary , kat. I,

0.5 – 3.5 m.ppt. zwietrzelina piaszczysta piaskowców, beżowa kat. V,

3.5 – 5.0 m.ppt. piaskowce spękane, beżowe kat. VII,

woda na poziomie 1,0 m m.ppt.

Otwór nr. 7

działka 558/1 obręb 0012 Rzuców

0.0 – 0.3 m.ppt. gleba szaro- brązowa, kat. I,

0.3 – 3.0 m.ppt. glina piaszczysta zwięzła szaro- brązowa kat. IV,

woda na poziomie 2,1 m m.ppt.

Otwór nr. 8

działka 855/3 obręb 0012 Rzuców

0.0 – 0.7 m.ppt. nasyp gliniasty + kamienie, ciemnoszary , kat. I,

0.7 – 3.0 m.ppt. glina piaszczysta zwięzła szaro- brązowa kat. IV,

woda na poziomie 2,5 m m.ppt.

Otwór nr. 9

działka 586 obręb 0012 Rzuców

0.0 – 0.3 m.ppt. gleba ciemnobrązowa , kat. I,

0.3 – 3.0 m.ppt. glina piaszczysta zwięzła szaro- brązowa kat. IV,

woda na poziomie 2,4 m m.ppt.

Otwór nr. 10

działka 654 obręb 0012 Rzuców

0.0 – 0.3 m.ppt. gleba ciemnobrązowa , kat. I,

0.3 – 3.0 m.ppt. glina piaszczysta zwięzła szaro- brązowa kat. IV,

woda na poziomie 2,4 m m.ppt.

Otwór nr. 11

działka 704 obręb 0012 Rzuców

0.0 – 0.4 m.ppt. gleba ciemnobrązowa , kat. I,

0.4 – 3.0 m.ppt. glina piaszczysta zwięzła szaro- brązowa kat. IV,
woda na poziomie 2,3 m m.ppt.

Otwór nr. 12

działka 554 obręb 0012 Rzuców

0.0 – 1.0 m.ppt. nasyp piaszczysto- gliniasty, szaro- brązowy , kat. I,
1.0 – 2.1 m.ppt. piasek średni jasnoszary, kat. III,
2.1 – 3.1 m.ppt. pył piaszczysty jasnoszary, kat. III,
3.1 – 5.0 m.ppt. piasek gruby jasnoszary, kat. III,
woda na poziomie 1,8 m m.ppt.

Otwór nr. 13

działka 624 obręb 0012 Rzuców

0.0 – 0.7 m.ppt. nasyp piaszczysto- gliniasty, ciemnoszary , kat. I,
0.7 – 1.1 m.ppt. zwietrzelina piaszczysta piaskowców, beżowa kat. V,
1.1 – 3.0 m.ppt. piaskowce spękanne, beżowe kat. VII,
woda poniżej 3,0 m m.ppt.

Otwór nr. 14

działka 701 obręb 0012 Rzuców

0.0 – 1.1 m.ppt. nasyp piaszczysto- gliniasty, ciemnoszary , kat. I,
1.1 – 2.2 m.ppt. glina piaszczysta zwięzła, jasnobrązowa , kat. IV,
2.2 – 2.6 m.ppt. zwietrzelina piaszczysta piaskowców, beżowa kat. V,
2.6 – 3.0 m.ppt. piaskowce spękanne, beżowe kat. VII,
woda poniżej 3,0 m m.ppt.

Otwór nr. 15

działka 505 obręb 0012 Rzuców

0.0 – 0.9 m.ppt. nasyp piaszczysto- gliniasty, ciemnoszary , kat. I,
0.9 – 1.6 m.ppt. piasek gliniasty szaro- brązowy, kat. III,
1.6 – 3.0 m.ppt. piasek pylasty jasnoszary, kat. III,
woda poniżej 3,0 m m.ppt.

Otwór nr. 16

działka 511/1 obręb 0012 Rzuców

0.0 – 0.3 m.ppt. gleba ciemnobrązowa , kat. I,
0.3 – 1.1 m.ppt. piasek średni jasnobrązowy, kat. III
1.1 – 3.0 m.ppt. glina piaszczysta zwięzła, jasnobrązowa , kat. IV,
woda poniżej 3,0 m m.ppt.

Otwór nr. 17

działka 1132 obręb 0006 Ninków

0.0 – 0.3 m.ppt. gleba ciemnobrązowa , kat. I,
0.3 – 0.8 m.ppt. piasek średni jasnobrązowy, kat. III
0.8 – 1.9 m.ppt. glina piaszczysta zwięzła, jasnobrązowa , kat. IV,
1.9 – 2.3 m.ppt. zwietrzelina piaszczysta piaskowców, beżowa kat. V,
2.3 – 3.0 m.ppt. piaskowce spękane, beżowe kat. VII,
woda poniżej 3,0 m m.ppt.

Otwór nr. 18

działka 809/2 obręb 0012 Rzuców

0.0 – 0.3 m.ppt. gleba ciemnobrązowa , kat. I,
0.3 – 0.7 m.ppt. piasek średni + kamienie, ciemnożółty, kat. III
0.7 – 1.2 m.ppt. zwietrzelina piaszczysta piaskowców, beżowa kat. V,
1.2 – 3.0 m.ppt. piaskowce spękane, beżowe kat. VII,
woda poniżej 3,0 m m.ppt.

Otwór nr. 19

działka 816 obręb 0012 Rzuców

0.0 – 0.3 m.ppt. gleba ciemnobrązowa , kat. I,
0.3 – 3.0 m.ppt. piasek średni + kamienie, ciemnożółty, kat. III
woda na poziomie 2,4 m m.ppt.

Otwór nr. 20

działka 824 obręb 0012 Rzuców

0.0 – 0.3 m.ppt. gleba ciemnobrązowa , kat. I,
0.3 – 0.9 m.ppt. zwietrzelina piaszczysta piaskowców, beżowa kat. V,

0.9 – 3.0 m.ppt. piaskowce spękanne, beżowe kat. VII,
woda poniżej 3,0 m m.ppt.

Otwór nr. 21

działka 549 obręb 0004 Niska Jabłonica

0.0 – 0.3 m.ppt. gleba ciemnobrązowa , kat. I,
0.3 – 1.2 m.ppt. zwietrzelina piaszczysta piaskowców, beżowa kat. V,
1.2 – 3.0 m.ppt. piaskowce spękanne, beżowe kat. VII,
woda poniżej 3,0 m m.ppt.

Otwór nr. 22

działka 15/1 obręb 0004 Niska Jabłonica

0.0 – 0.3 m.ppt. gleba ciemnobrązowa , kat. I,
0.3 – 1.1 m.ppt. zwietrzelina piaszczysta piaskowców, beżowa kat. V,
1.1 – 3.0 m.ppt. piaskowce spękanne, beżowe kat. VII,
woda poniżej 3,0 m m.ppt.

Według PN-B-02481:1998 występujące w podłożu projektowanej kanalizacji sanitarnej grunty należy zaliczyć do 4 kategorii urabialności - utwory sypkie do 3 kategorii, gliny zwarte do 4 kategorii, zwietrzliny piaskowców do 5 kategorii oraz do 7 kategorii utwory skaliste.

8a. Opinia geotechniczna oraz informacja o sposobie posadowienia obiektu budowlanego.

Obiekt budowlany jakim jest kanalizacja sanitarna jest obiektem prostym zarówno z uwagi na jego specyfikę, charakter i stopień skomplikowania, jak wykonawstwo robót budowlanych.

W podłożu gruntowym występują warstwy jednorodne genetycznie i litologicznie, zalegające poziomo, brak jest gruntów słabonośnych, brak niekorzystnych zjawisk geologicznych. Takie warunki podłoża gruntowego tworzą proste warunki geotechniczne. Zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych (Dz. U. Nr 463) pozwala zaliczyć projektowaną inwestycję do II kategorii

geotechnicznej ze względu na głębokość posadowienia obiektu poniżej 1,2m.

9. Opis projektowanych rozwiązań.

Projektowane sieci obejmować będą swym zasięgiem wszystkie działki zabudowane oraz przeznaczone pod budowę mieszkalną jednorodziną wzdłuż drogi wojewódzkiej nr 727, powiatowej nr 3339W oraz wzdłuż dróg gminnych w miejscowości Rzuców. Kanalizacja odprowadzać będzie ścieki z gospodarstw domowych do projektowanej oczyszczalni ścieków w Niskiej Jabłownicy.

Przy projektowaniu trasy kanalizacji uwzględniono wymogi norm w zakresie dopuszczalnych odległości projektowanej sieci od innych rodzajów uzbrojenia terenu. Aktualnie występuje sieć wodociągowa, energetyczna, telekomunikacyjna oraz światłowód 4t.

Ułożenie przewodu kanalizacji w stosunku do innych elementów uzbrojenia podziemnego zaprojektowano uwzględniając minimalny dopuszczalny odstęp od zewnętrznej ścianki kanalizacji do zewnętrznej powierzchni innych rodzajów sieci (projektowanych) i tak odstęp ten wynosi:

- dla przewodu kanalizacyjnego 1,5 m.
- dla przewodu energetycznego 0,75-1,25 m.
- dla przewodu teletechnicznego 1,0 m.
- dla innych przewodów kanalizacyjnych 1,5-2,0 m
- dla przewodów gazociągowych 0.5 – 2.0 m.
- 1,0m od słupów elektroenergetycznych i telekomunikacyjnych

Ponadto sieci powinny być usytuowane od innych obiektów zagospodarowania terenu w następujących minimalnych odległościach:

- 15,0 m od pomników przyrody
- 2,5 m od drzew
- 1,5 m od krawędzi jezdni

Zgodnie z Instrukcją producenta rur projektowany przewód prowadzony w pasie jezdni nie wymaga przeprowadzenia obliczeń wytrzymałościowych związanych z możliwością jego odkształcenia w przypadku spełnienia następujących warunków:

- maksymalne przykrycie przewodów nie większe niż 6 m.

- minimalne przykrycie przewodu 1 m. przy obciążeniu naziomu ruchem drogowym
- wykonanie warstwy wyrównującej i zasypki z piasku lub żwiru z ziarnami mniejszymi niż 0,75 mm w ilości nie większej niż 15 %.
- Minimalne zagęszczenie zasypki zależnie od warunków obciążenie powinno mieścić się w przedziale od 88 - 95% zmodyfikowanej próby Proctora. Dla gruntów niespoistych 85 – 93%.
- rury są gładkie i bez uszkodzeń mechanicznych i deformacji kształtu przekroju poprzecznego
- SDR rur z PCV nie jest wyższy niż 44, a pod drogami o intensywnym ruchu $SDR \leq 34$
- największe dopuszczalne odkształcenie początkowe bezpośrednio po zakończeniu robót nie przekracza 8 %.

Dla przejść pod drogami i rzeką rurociągi układać w rurach osłonowych PE o średnicach: Ø350mm → rurociąg DN250PVC, Ø315mm → rurociąg DN200PVC, Ø280mm → rurociąg DN160PVC, Ø110mm → rurociąg DN50PE.

W miejscu skrzyżowań sieci kanalizacyjnej z siecią teletechniczną i elektroenergetyczną należy nałożyć rury dwudzielne na istniejącej sieci teletechnicznej i elektroenergetycznej Ø53mm L=3,00m. W miejscach skrzyżowań ze światłowodem należy zastosować rurę osłonową dwudzielną DN125 RHDPE oraz zastosować się do warunków technicznych zabezpieczenia sieci światłowodowej podczas wykonywania robót wydanych przez Agencję Rozwoju Mazowsza SA z dnia 11.03.2024r., znak: DII.4402.3.9.2024.AS.

10. Roboty ziemne.

Przed przystąpieniem do robót na określonym odcinku należy:

- zapoznać się z warunkami podanymi w protokole ZUDP.
- ustalić wstępne położenie przewodów na podstawie planów syt.-wys.
- wytyczyć trasy przewodów
- zawiadomić użytkowników istniejących sieci o planowanym terminie przystąpienia do robót
- ustalić faktyczne usytuowanie i głębokość posadowienia istniejącej infrastruktury podziemnej poprzez ich ręczne odkopanie z zachowaniem środków ostrożności odpowiednio do danego rodzaju przewodu

Roboty ziemne na sieci kanalizacyjnej projektuje się wykonać mechanicznie i ręcznie jako wykopy o ścianach pionowych z zabezpieczeniem ścian balami drewnianymi lub wypraskami stalowymi zgodnie z normą BN-83/8836-02.

Podłoże

Projektuje się wykonanie podłoża wzmocnionego z piasku bez frakcji pylastych, o grubości warstwy 20cm.

Zagęszczenie podłoża i podsypki nie powinno być mniejsze niż 85 % zmodyfikowanej próby Proctora, przy czym warstwa podsypki o grubości 5 cm układana bezpośrednio pod przewodem nie powinna być zagęszczana bardziej niż do stanu średniego zagęszczenia. Pozwoli to na elastyczne ułożenie przewodu przy wykonywaniu zasypki. Warstwa ta zostanie dogęszczona podczas zagęszczania zasypki wokół rury. Naturalne podłoże oraz zasypka powinny spełniać wymagania w zakresie wskaźnika zagęszczenia I_s oraz wtórnego modułu odkształcenia E_2 takie same jak zasypka wykopu w miejscu wbudowania.

Zasypanie wykopu

Obsypka wokół rury

Grunt wypełniający wykop na całej jego szerokości i na wysokości ułożonego przewodu należy wykonać z gruntu sypkiego niewysadzinowego. Zagęszczenie powinno przebiegać warstwami ręcznie lub lekkim sprzętem. Strefa ta ma największe znaczenie dla wytrzymałości przewodu, dlatego nie wolno dopuścić do wystąpienia pustych przestrzeni szczególnie w dolnej części rury, a zagęszczenie powinno być nie mniejsze niż 85 % zmodyfikowanej próby Proctora. Wskaźnik zagęszczenia I_s tej warstwy nie może być niższy niż to wynika z lokalizacji warstwy, typu konstrukcji ziemnej oraz kategorii ruchu. Zasypka winna być wznoszona równomiernie. Grunt należy zagęszczać niezwłocznie po wbudowaniu, warstwami, o grubości dostosowanej do posiadanego sprzętu i wilgotności zbliżonej do optymalnej w granicach ~2%. Niedopuszczalne jest układanie gruntów w stanie upłynnionym. Dopuszczalne jest stosowanie tylko sprzętu lekkiego, aby nie spowodować odkształcenia lub przemieszczenia przewodu.

Zasypka

Wykop nad rurą 20cm powyżej wierzchu przewodu, należy zasypywać ręcznie gruntem piaszczystym, żwirem lub pospółką o ziarnach nie większych niż 20mm. Wymagane jest w tej

strefie zagęszczenie takie jak dla obsypki wokół rury. Do zagęszczania należy używać tylko sprzętu lekkiego. Pozostałą część wykopu wypełnić gruntem niewysadzinowym. Zasyпка winna być wznoszona równomiernie, a grunt należy zagęszczać niezwłocznie po wbudowaniu, warstwami. Niedopuszczalne jest układanie gruntów w stanie upłynnionym. Do zagęszczania warstw leżących do 1,0 m powyżej wierzchu przewodu należy używać tylko sprzętu lekkiego, aby nie spowodować niezamierzonego odkształcenia przewodu.

Po osiągnięciu właściwych parametrów zagęszczenia warstwy można przystąpić do układania kolejnej warstwy. Ocenę zagęszczenia dokonywać na podstawie wskaźnika zagęszczenia I_s .

Odwodnienie wykopów:

Przewiduje się odwodnienia wykopów (techniczne badania do głębokości posadowienia rurociągów wykazały wodę gruntową w piaskach w formie zwierciadła swobodnego zawieszonego na ogół na warstwie glin oraz w formie śródglinowych sączeń. Przewiduje się zastosowanie igłofiltrów tam gdzie zwierciadło wody jest powyżej 0,5 m ponad dnem projektowanego wykopu. Igłofiltrów należy usytuować jednorzędowo po jednej stronie wykopu. Tam gdzie zwierciadło wód gruntowych jest mniej niż 0,5 m ponad dno wykopu podczas prowadzenia robót należy wykonać tymczasowe odwodnienie wykopów za pomocą wyprofilowanego w dnie wykopu rowu odwadniającego lub drenażu bocznego i pomp elektrycznych-odwadniających. W terenach gliniastych przewiduje się zastosowanie odwodnienia w dnie wykopu przez drenaż i pompowanie wody z „rząpia”.

W okresach braku opadów lustro wody gruntowej może obniżyć się. W rejonie gdzie występują utwory piaszczyste, lustro wody należy obniżyć poprzez zastosowanie systemu igłofiltrowego. W rejonie gdzie występują gliny, wodę gruntową najlepiej pompować z otwartych wykopów, za pomocą pomp płaskich.

W czasie prowadzenia prac wiertniczych wodę gruntową nawiercono w piaskach w formie zwierciadła swobodnego zawieszonego na ogół na warstwie glin oraz w formie śródglinowych sączeń. W trakcie wykonywania robót ziemnych, woda może pojawiać się w utworach skalistych. W okresach braku opadów lustro wody gruntowej może obniżyć się. W trakcie prowadzenia robót ziemnych lustro wody należy obniżyć poprzez zastosowanie systemu igłofiltrowego w przypadku występowania piasków, lub bezpośrednio z dna wykopów w przypadku występowania glin oraz utworów skalistych.

Na czas wykonywania robót w obrębie dróg wykonawca robót w porozumieniu z Urzędem Gminy powinien zabezpieczyć ruch pieszego i kołowego ustawiając odpowiednie znaki drogowe.

W obrębie obszaru zabudowanego wykonawca winien zabezpieczyć tymczasowe dojścia do poszczególnych posesji .

Przy zbliżeniach do słupów energetycznych wykopy należy prowadzić ze szczególną ostrożnością, a prowadzenie tych robót powinno być nadzorowane przez kierownika budowy i za zgodą Rejonu Energetycznego z możliwością czasowego wyłączenia sieci energetycznej na czas prowadzenia tych robót.

11. Roboty montażowe.

Sieć kanalizacyjną ciśnieniową zaprojektowano z rur PE Ø160, Ø125, Ø90 oraz Ø50 PN 10 SDR17.

Łączenie przez zgrzewanie doczołowe.

Montaż rur wykonywać zgodnie z zaleceniami zawartymi w instrukcji montażu opracowanej przez wybranego producenta rur.

Zmiany kierunku trasy sieci w zakresie od 15° do 90° realizować poprzez stosowanie łuków segmentowych. Zmiany kierunku poniżej 15° realizować formując łuki na zimno na budowie przy dostosowaniu minimalnego promienia gięcia do temperatury otoczenia.

Montaż rur wykonywać zgodnie z zaleceniami zawartymi w instrukcji montażu opracowanej przez producenta rur.

Sieć kanalizacyjną zaprojektowano z rur PVC kanalizacyjnych.

Montaż rur wykonywać zgodnie z zaleceniami zawartymi w instrukcji montażu opracowanej przez producenta rur. Układanie przewodów PVC -U kielichami w kierunku przeciwnym do spadku dna należy rozpocząć od najniższego punktu. Przewody należy układać zgodnie ze spadkami i na głębokościach określonych w profilu podłużnym załączonym do niniejszego opracowania. Łączenie rur z PVC -U poprzez kształtki z uszczelką wargową.

- Zmiany kierunku trasy kanału przeprowadzać w studzienkach kanalizacyjnych Ø1000 mm PE.

11.1. Głębokość ułożenia sieci kanalizacyjnej.

Zgodnie z podziałem Polski na strefy przemarzania gruntu wg. PN-81/B-03020 rejon przedmiotowej inwestycji leży w strefie o głębokości przemarzania gruntu do 1,0 m ppt. Zgodnie z normą PN-81/B-10725 minimalne przykrycie mierzone od wierzchu rury

ciśnieniowej do poziomu terenu równe 1,4 m. Projektuje się przykrycie do wierzchu rury 1,5 m.

11.2. Zabezpieczenie antykorozyjne.

Sieć kanalizacyjna kształtki z rur PE i PVC nie wymagają zastosowania zabezpieczenia antykorozyjnego, zasuwy i armatura posiadają fabryczne zabezpieczenie przed korozją. Ewentualne ubytki powłok zewnętrznych antykorozyjnych armatury i kształtek należy uzupełnić przed montażem masą bitumiczną nakładaną „na gorąco” na dokładnie oczyszczone powierzchnie.

11.3. Próba szczelności kanalizacji ciśnieniowej.

Po wykonaniu danego odcinka sieci ciśnieniowej z rur PE należy przed zasypaniem poddać go ciśnieniowej próbie szczelności na ciśnienie próbne równe 1,5 krotnej wartości ciśnienia roboczego. Próbę szczelności należy przeprowadzić po ułożeniu przewodu i wykonaniu warstwy ochronnej z podbiciem rur z obu stron piaszczystym gruntem dla zabezpieczenia przed poruszeniem przewodu.

Szczelność przewodów kanalizacyjnych powinna spełniać wymagania normy PN 81/B-10725. Z wykonanego odbioru próby szczelności kanalizacji należy sporządzić protokoły odbioru robót z udziałem inspektora nadzoru i przedstawiciela użytkownika kanalizacji.

11.4. Tablice informacyjne.

Do oznakowania uzbrojenia sieci kanalizacji ciśnieniowej należy wykonać tablice informacyjne, które można umieścić na budynkach, budowlach trwałych lub na słupkach zabetonowanych w ziemi. Tablice orientacyjne wykonać zgodnie z normą PN-86/B-09700.

11.5. Bloki oporowe.

Pod zasuwy, trójniki oraz na końcówkach przewodów projektuje się oparcie na betonowych blokach oporowych.

Bloki oporowe wykonać zgodnie z załączonym rysunkiem.

11.6. Kolektor grawitacyjny.

Przedmiotowe kolektory zaprojektowano z rur PVC - U SN ≥ 8 kN/m² SRD 34 kanalizacyjnych łączonych poprzez uszczelki wargowe o średnicach $D_y=200$ mm. Rury te

fabrycznie zespolone są z kielichem, zastosowane rury i studnie stanowią kompletny, kompatybilny system.

Zaprojektowane przykrycie kolektora jest większe od wymaganego normą (głębokość przemarzania do 1,2 m). Rurociągi posadowiono poniżej granicy strefy przemarzania zgodnie z PN-EN 1610:2015-10.

Na trasie kolektora grawitacyjnego w miejscach podłączeń odcinków należących do sieci, załamania trasy oraz dłuższych odcinkach prostoliniowych przewidziano studzienki Ø1000mm oraz Ø630mm wykonane z PE z włazem żeliwnym. W przypadku wysokich wód podskórnych dociążyć pierścieniem betonowym.

Studnie przykryte będą włazami systemowymi z wypełnieniem betonowym typu B125 i D400 wg normy PN-EN 124-1:2015-07. Włazy na studzienkach zlokalizowanych w pasach drogowych typu ciężkiego D400 wykończone pierścieniem obciążającym, stopnie nad najszerszą półką zgodne z normą PN-EN 124-1:2015-07. Zastosować włazy z wkładką amortyzacyjną, wykonane zgodnie z normą PN-B-10729 oraz PN- EN 124.

Całość robót należy wykonać zgodnie z normą PN-92/B-01707- instalacje kanalizacyjne.

Zagłębienie kanału bocznego zweryfikować z oczekiwaniami właściciela posesji. Jeśli przykrycie kanału jest mniejsze niż 1,4m rurociąg docieplić otuliną styropianową lub zastosować docieplenie w postaci obsypki z keramzytu.

W przypadku zbliżeń kanału do obrysu budynku wykopy wykonywać ze szczególną ostrożnością, a przy odległościach mniejszych niż 3m (w linii równoległej do budynku) szalunek pozostawić w wykopie

11.7. Kolektor tłoczny.

Przedmiotowe kolektory zaprojektowano z dwuwarstwowych rur kanalizacyjnych ciśnieniowych PE100+ SDR17 PN10, z wbudowaną wkładką miedzianą o średnicy Dn= 160mm, 125mm, 90mm oraz 50mm. Łączenie rur wykonane za pomocą zgrzewania czołowego. Rury te nie wymagają wykonania wokół przewodu obsypki piaszczystej (wg instrukcji producenta). Jako obsypka i nadsypka stosowany jest grunt rodzimy zagęszczony ręcznie. Zmiany kierunku trasy sieci w zakresie od 15° do 90° realizować poprzez stosowanie łuków segmentowych. Zmiany kierunku poniżej 15° realizować formując łuki na zimno na budowie przy dostosowaniu minimalnego promienia gięcia do temperatury otoczenia.

Montaż rur wykonywać zgodnie z zaleceniami zawartymi w instrukcji montażu opracowanej przez producenta rur.

Rurociągi tłoczne posadowiono poniżej granicy strefy przemarzania zgodnie z PN-84/B-10725.

11.8. Przyłącza kanalizacji grawitacyjnej.

Odcinki należące do sieci grawitacyjnej wykonane z rur PVC –U $SN \geq 8 \text{ kN/m}^2$, SDR 34 kanalizacyjnych łączonych poprzez uszczelkę wargową o średnicy $\varnothing 160\text{mm}$.

Przyłącza kanalizacyjne posadowiono poniżej granicy strefy przemarzania zgodnie z PN-EN 1610:2015-10 (tj. min. 1,2 m przykrycia). W przypadku nie spełnienia powyższego warunku rurociąg dodatkowo zaizolowano za pomocą obsypki z keramzytu lub docieplić otuliną styropianową.

Na końcach przyłączy zaprojektowano studnie DN425. Przyłącza grawitacyjne od UZT są to odcinki od istniejącego przyłącza na terenie posesji lub bezpośrednio z budynku do projektowanego UZT. Minimalne spadki przyłączy dla średnicy $\varnothing 160 \text{ mm}$ wynoszą 1 %. Przyłącza należy układać na głębokości zabezpieczającej je przed zamarzaniem, która przy strefie przemarzania $h_z = 1,0\text{m}$ wynosi 1,2m licząc od powierzchni terenu do wierzchu rury.

Całość robót należy wykonać zgodnie z normą PN-92/B-01707-instalacje kanalizacyjne.

11.9. Studzienki kanalizacyjne

Zbiorniki pompowni P1-P5 wykonane zostaną jako zbiorniki betonowe DN2000.

Cechy studni

- Nasiąkliwość betonu: $\leq 5\%$
- stopnie złączowe powlekane
- pozostałe parametry zgodnie z PN-EN 1917;2004

Dla przyłączy grawitacyjnych zaprojektowano rewizyjne studzienki kanalizacyjne $\varnothing 630 \text{ PE}$ oraz $\varnothing 425\text{PP}$.

Studnie PE składają się z następujących elementów:

- tworzywowe studzienki monolityczne z kietami typowymi
- konstrukcja przeciwwyporowa PE
- studzienka zakończona teleskopem
- pokrywa – właz żeliwny
- uszczelka manszetowa

Studzienki umożliwiają połączenie z rurami kanalizacyjnymi w zakresie średnic 160-400 mm.

11.10.Studzienka rozprężna

Studzienka rozprężna jest elementem składowym sieci kanalizacji grawitacyjno – ciśnieniowej ewentualnie ciśnieniowej. Jest ona zlokalizowana na wylocie przewodu tłocznego przed studzienką rewizyjną (włączeniową). Zaprojektowano 5 studzienek rozprężno– włączeniowych, jako studnie DN1000 PE przed włączeniem do sieci grawitacyjnej.

11.11.Włączenie do istniejącej kanalizacji

Miejsce włączenia do projektowanej kanalizacji jest to studzienka SK103 zaprojektowana w etapie III – miejscowość Ninków. Włączeni na rzędnej 191,50/188,82 na dz. ew. nr 546 obręb 0004 Niska Jabłonica. Następnie ścieki odprowadzane będą rurociągiem tłocznym na projektowaną oczyszczalnię ścieków na dz. 4 Niska Jabłonica (projekt oczyszczalni ścieków objęty odrębnym opracowaniem). Gmina Borkowice wydała zapewnienie odbioru ścieków przez projektowaną oczyszczalnię ścieków, pismo z dnia 13.05.2024r., znak: ZPI.I.34.2024.

12. Przejścia sieci pod przeszkodami

Sieć kanalizacyjną w poboczu drogi wojewódzkiej nr 727 projektuje się wykonać metodą przewiertu poziomego lub przecisku; w rurach ochronnych PE, min 1,5 m poniżej niwelety jezdni. Zawory i zasuwę poza pasem drogowym.

Wytyczne realizacji przejść - Przecisk:

Przecisk wykonać wiertnicą poziomą.

Przed podjęciem przecisku należy usytuować i wytyczyć w sposób trwały oś skrzyżowania oraz komór wejściowej i wyjściowej na podstawie załączonych podkładów geodezyjnych.

Projektuje się wykonanie komory przeciskowej o wymiarach: 8.0 x 3.0 x 2.5 m.

Po wyznaczeniu ww. komór wykonać ich obudowy za pomocą grodzic stalowych. Pograżanie grodzic za pomocą wibromłotów lub młotami hydraulicznymi. Wykonać wykop koparką do głębokości uzależnionej od rodzaju zastosowanej wiertnicy (dla wiertnicy WP o ok. 0,5 m głębiej od projektowanej osi przewiertu). Dno wykopu wyprofilować celem zapewnienia spływu ewentualnej wody gruntowej sączkami drenażowymi do studzienki zbiorczej. Podłoże

utwardzić przez ułożenie 10 cm warstwy tłucznia o granulacji 20 – 40 mm, a na tym prefabrykowanych płyt nawierzchniowych. Komorę wyjściową należy wykonać po zakończeniu robót ziemnych w roboczej komorze wejściowej ze względu na zapewnienie ciągłości prac wibromłota i koparki oraz niecelowość długotrwałego utrzymywania otwartego wykopu wyjściowego.

W gotowym wykopie początkowym wykonać ściankę oporową z wielowarstwowo ułożonych płyt drogowych. W grodzicy wyciąć otwór w celu wprowadzenia wiertła. Następnie do wykopu opuścić wiertnicę. Ponad wykopem wstępnym ustawić agregat napędowy, połączony z zespołami roboczymi maszyny za pomocą przewodów elastycznych. Jednocześnie z prowadzeniem przewiertu przeciskać odcinki rur ochronnych. Urobek podawany wiertłem do przenośnych, wymiennych pojemników usuwać poza wykop początkowy.

Wykonując przecisk prowadzić w sposób ciągły obserwacje przodka drążonego tunelu i wstrzymywać roboty w przypadku natrafienia na niezidentyfikowany element uzbrojenia podziemnego.

Po wykonaniu przecisku rurą stalową wprowadzić do jej wnętrza rurę przewodową na płozach z tworzywa sztucznego. Rurę ochronną na przewodzie tłocznym wyposażyc w wylewkę (analogia sączeł węchowu) z rury stalowej zakończoną u góry skrzynką uliczną do zasuw, montowanych na podłożu betonowym lub betonowych płytach z otworami (w przypadku przejść rurowięgów tłocznych). Końce rur stalowych zaślepić manszetami.

Po zakończeniu montażu rurowięgu przewodowego poddać go próbie szczelności, rurowięgi ciśnieniowe próbie ciśnieniowej ($P = 1,0 \text{ Mpa}$).

Przed zasypaniem wykopów wykonać inwentaryzację geodezyjną.

Wykonać zasypkę wykopów, grunt zagęszczać warstwami o grub. 0,3 m. Nadmiar ziemi pochodzącej z wykopów rozplantować na miejscu. Teren wokół zasypanych wykopów uporządkować i przywrócić jego pierwotny wygląd.

Wytyczne realizacji przejść - Przewiert:

Horyzontalny przewiert sterowany rozpoczynamy z powierzchni gruntu w miejscu, gdzie ma być ułożona dana instalacja. Jest on wykonywany przy pomocy specjalnej głowicy sterującej prowadzonej żerdziami wiertnicy w kierunku zaprojektowanego punktu wyjścia. Odwiert pilotażowy wykonuje się po uprzednio zaplanowanej trasie. W głowicy pilotażowej umieszczona jest sonda-nadajnik, co daje możliwość dokładnego jej lokalizowania i sterowania przewiertem. Podczas wiercenia podawana jest płuczka bentonitowa, której

zadaniem jest m.in. transport urobku z otworu, stabilizacja wykonanego tunelu oraz chłodzenie narzędzia wierzącego. Wszystkie przeszkody takie, jak: korzenie drzew, fundamenty, kable, kanalizacja, zostają ominięte i głowica pilotażowa trafia dokładnie do zaplanowanego celu. Chcąc uzyskać określoną średnicę otworu, w miejsce głowicy pilotażowej montuje się specjalną głowicę rozwiercającą i wraz z obrotem wciągając ją po wytyczonej trasie poszerzamy odwiert pilotażowy. Bezpośrednio za głowicę rozwiercającą montujemy element, który ma być przeciągany. Cała operacja odbywa się bez zakłóceń dzięki płuczce zmniejszającej współczynnik tarcia. Płuczka wiertnicza transportuje urobek do wykopów, a po stężeniu wzmacnia tunel. Składa się ona z bentonitu i wody w proporcji dopasowanej do rodzaju gruntu.

Szczegółowe wytyczne realizacji przejść pod drogami znajdują się w uzgodnieniach z ich zarządcami dołączonymi do niniejszego projektu.

13. Odbiory

W celu sprawdzenia zgodności z dokumentacją techniczną oraz wymaganiami norm, badania odbiorcze winny być prowadzone na bieżąco jako odbiory częściowe podczas układania przewodu, wykonywania zasypki i innych prac, które spowodują zakrycie i niedostępność niektórych elementów. Po zakończeniu budowy należy dokonać odbioru końcowego kanalizacji.

Zasady prowadzenia badań zostały określone w obowiązujących ustawach, zarządzeniach i normach.

Badania i sprawdzenia przewodu i studzienek winny być poprzedzone:

- sprawdzeniem odkryć wykopaliskowych i nieprzewidzianych urządzeń
- sprawdzeniem robót pomiarowych
- sprawdzeniem robót przygotowawczych

i uzupełnione badaniami podłoża oraz robót ziemnych związanych z zasypaniem wykopu lub wznoszeniem nasypu.

Badania podłoża

Projekt badań podłoża powinien obejmować:

- badania gruntów podłoża naturalnego
- badanie zagęszczenia podłoża
- badania rzędnych

- głębokości i wielkości przykrycia przewodów
- odległości od sąsiadujących budowli i jej zabezpieczenia

Badania przewodu i studzienek

Badania te winny obejmować

- ułożenie przewodów na podłożu
- odchylenie w planie osi przewodu, zmiany kierunku w planie i profilu
- różnice rzędnych w profilu
- prawidłowości połączeń elementów i użytych materiałów
- szczelność odcinka przewodu na eksfiltrację i infiltrację

Próby szczelności przewodów kanalizacyjnych należy przeprowadzić zgodnie z normą PN-EN 1610:2015-10 odcinkami między zlokalizowanymi studzienkami rewizyjnymi przy próbie ciśnienia do 3 m sł. wody. Czas próby po ustabilizowaniu się wody w studziencie położonej powyżej wynosi dla odcinka o długości 50m – 30 minut; dla odcinka powyżej 50m 1 godzina. Rurociąg jest szczelny, gdy ilość dopełnienia rury wodą wynosi nie więcej niż $0,02\text{dm}^3/\text{m}^2$ powierzchni.

Dla kanałów ciśnieniowych należy przeprowadzić próbę szczelności na ciśnienie 1,0 MPa, uznając wynik za pozytywny w przypadku, gdy w przeciągu 30 minut nie nastąpi spadek ciśnienia.

W przypadku wystąpienia nieszczelności na złączach kielichowych należy przeprowadzić próbę szczelności na infiltrację.

Badania robót ziemnych

Badania robót ziemnych obejmują badania obsypki wykonywanych wokół rury i zasypki wykopu.

Należy je powiązać z innymi badaniami robót ziemnych prowadzonymi na budowanej drodze.

Winny być prowadzone co najmniej w następującym zakresie :

- sprawdzenia zgodności z dokumentacją
- badanie gruntów do wykonania zasypki
- badanie zagęszczenia układanych warstw ziemnych

14. Zasady BHP przy budowie sieci

W trakcie budowy sieci należy przestrzegać zasad BHP podanych w rozporządzeniu MGPIB z dnia 1993.10.01 w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy przy eksploatacji, remontach i konserwacji sieci (Dz. Ust. Nr 96 op. 437 z dnia 11.10.1995r.), a w szczególności:

- Teren prowadzenia robót powinien być ogrodzony lub zabezpieczony barierkami ochronnymi, oznakowany i oświetlony w porze nocnej, na wypadek przerwy w dostawie prądu należy przewidzieć oświetlenie zastępcze.
- W razie prowadzenia robót na ulicach i drogach stanowiska pracy należy zabezpieczyć przed dostępem osób niepowołanych oraz oznakować zgodnie z przepisami o ruchu drogowym.

15. Wnioski i uwagi końcowe

Przed rozpoczęciem do robót należy założyć sieć stałych reperów roboczych, które zapewniają możliwość niwelacji poszczególnych odcinków sieci kanalizacyjnej. Wytyczne trasy rurociągów należy powierzyć uprawnionemu geodecie.

Roboty ziemne w obrębie istniejącego uzbrojenia podziemnego winny być wykonywane ręcznie ze szczególnym zabezpieczeniem tego uzbrojenia przed uszkodzeniem. Wszystkie czynności winny być wpisywane do dziennika budowy.

Wytyczne kolektorów należy powierzyć uprawnionemu geodecie, który również powinien sprawdzić zgodność terenu na profilach podłużnych z mapami. W przypadku niezgodności z mapami można wprowadzić niezbędne korekty projektu przy udziale nadzoru.

Skorygowany profil winien być zatwierdzony przez inspektora nadzoru i dopiero wtedy może on stanowić podstawę do prowadzenia robót. Realizację robót należy prowadzić od dołu kanałów włączając poszczególne odcinki do sieci.

Kolejność realizacji robót winna być następująca :

- karczowanie krzewów, usunięcie przeszkód jak płoty, szamba;
- usunięcie ziemi urodzajnej na szerokość prowadzonych robót na jedną stronę wykopu a w drogach rozebranie nawierzchni;
- odkład ziemi z wykopu na drugą stronę;
- wzmocnienie ścian wykopów (wypraski stalowe);
- usunięcie kamieni i przygotowanie podłoża;
- ułożenie rurociągu z niwelacją poszczególnych odcinków rur;
- wykonanie przejść pod rzeką i drogami;

- zasypanie częściowo rurociągu warstwą min. 0,3 m nad rurą;
- zasypanie rurociągu warstwami z zagęszczeniem (dotyczy to szczególnie odcinków biegnących w ulicach i drogach).

W trakcie realizacji robót należy dokładnie rozpoznać i zlokalizować przebieg istniejącego uzbrojenia podziemnego (wodociągi, gazociągi kable energetyczne i telefoniczne).

Przy pracach na posesjach należy ustalić z ich właścicielami czy nie występują urządzenia podziemne, które nie są zainwentaryzowane. Przed przystąpieniem do robót należy odkopać ręcznie uzbrojenie podziemne i zabezpieczyć je tak, aby nie nastąpiło jego uszkodzenie.

Dopuszcza się zastosowanie materiałów i armatury innych producentów pod warunkiem wyrażenia zgody przez projektanta.

W trakcie prowadzenia robót winny być przeprowadzane próby szczelności kanalizacji i odbiory częściowe robót ulegające zakryciu. Ważniejsze zmiany i odstępstwa od niniejszego projektu winny być dokonywane za zgodą nadzoru inwestorskiego lub autorskiego po uprzednim zleceniu jego pełnienia.

Roboty ziemne w obrębie istniejącego uzbrojenia podziemnego winny być wykonywane ręcznie ze szczególnym zabezpieczeniem tego uzbrojenia przed uszkodzeniem.

Wszystkie czynności winny być wpisywane do dziennika budowy.

Całość robót budowlano-montażowych 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”
- „Instrukcją stosowania rur PVC opracowaną przez producenta rur”
- „Instrukcją stosowania rur PE opracowaną przez producenta rur”

Projektował:

mgr inż. Dobiesław Śliz

Opracował:

mgr inż. Wiktor Krajcarz