

SPIS TREŚCI

1. Oświadczenie projektanta i sprawdzającego	4
2. Uprawnienia i przynależność do izby	5
3. Opis techniczny:	
1. Podstawa, cel i zakres opracowania	7
1.1 Podstawa i cel opracowania	7
1.2 Zakres rzeczowy inwestycji	7
2. Materiały wykorzystane w opracowaniu	7
3. Istniejący stan zagospodarowania	7
4. Warunki geologiczne	8
5. Rodzaj, skala i usytuowanie przedsięwzięcia	8
6. Sieć wodociągowa	9
6.1. Wykonanie wodociągu	9
6.2 Montaż hydrantów i zasuw	9
6.3 Bloki oporowe na wodociągu	10
6.4. Roboty ziemne i przeszkody na trasie wodociągu	11
6.5 Próba szczelności, płukanie i dezynfekcja	12
6.6 Odwodnienie wykopów	12
6.7 Warunki bezpieczeństwa i higieny pracy	13
6.8 Uwagi końcowe	13
7. Warunki ochrony przeciwpożarowej	14
7.1 Ochrona przeciwpożarowa	14
8. Projektowane rozwiązania techniczne sieci kanalizacji sanitarnej	15
8.1 Przeznaczenie i program użytkowania obiektu	15
8.2 Bilans ilości ścieków	15
8.3 Zestawienie przyłączy kanalizacji sanitarnej	16
8.4 Skrzyżowanie proj. kanalizacji z przeszkodami	17
8.5 Roboty ziemne	18
8.6 Zalecenia ogólne	19
8.7 Zabezpieczenia antykorozyjne	19
8.8 Układanie rur w wykopie	19
9. Analiza oddziaływania na środowisko inwestycji	19
9.1 Podstawa prawna – dokumenty odniesienia	19
9.2 Rozwiązania chroniące środowisko	20
9.3 Analiza oddziaływania przedsięwzięcia na środowisko	20
10. Informacja dotycząca obszaru oddziaływania obiektu.	21
11. Informacja dotycząca bezpieczeństwa i ochrony zdrowia, plan BIOZ	22

Podstawa opracowania

1. Warunki techniczne sieci wod-kan	24
2. Protokół z narady koordynacyjnej	25
3. Decyzja o ustaleniu lokalizacji inwestycji celu publicznego	26

Spis rysunków

	skala	rys. nr
1. Mapa sytuacyjno – wysokościowa (projekt zagospodarowania terenu)	1 : 500	1
2. Profil podłużny sieci wodociągowej w1-w2-w3-w4-w5	1 : 100/500	2
3. Profil podłużny sieci wodociągowej w2-w4	1 : 100/500	3
4. Profil podłużny sieci wodociągowej w3-hp6	1 : 100/500	4
5. Schemat węzłów		5
6. Ustawienie hydranty nadziemnego na odgałęzieniu		6
7. Profil podłużny sieci kanalizacji sanitarnej s1-s7	1 : 100/500	7
8. Profil podłużny sieci kanalizacji sanitarnej s1-s11-s12	1 : 100/500	8
9. Profil podłużny sieci kanalizacji sanitarnej s2-s8-s9-s10	1 : 100/500	9
10. Profil podłużny sieci kanalizacji sanitarnej s17-s16-s13-s14-s15	1 : 100/500	10
11. Profil podłużny przyłączy kanalizacji sanitarnej	1 : 100/100	11
12. Studzienka rewizyjna Ø 425 mm		12
13. Studzienka rewizyjna przelotowa		13
14. Schematy podłączenia przyłączy kan. do granic posesji lub do studzienki kanalizacyjnej		14
15. Skrzyżowanie z istn. kablem energetycznym lub teletechnicznym		15

OŚWIADCZENIE

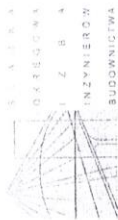
Zgodnie z art. 20 ust. 4 Prawa Budowlanego oświadczam, że sporządziłem/ sprawdziłem Projekt budowlano - wykonawczy **budowy odcinka sieci wodociągowej oraz kanalizacji sanitarnej z przyłączami w miejscowości Łysiec ul. Dębowa, Akacyjowa, obręb Łysiec (0002) dz. nr ewid. 321/41, 102, 361/39, 361/40, 361/12, 94/18, 94/28, 361/35, 321/11, 92/18, 94/23, 94/24, 94/25, 92/11, 92/10, 361/37, 361/38 obręb Klepaczka (0001) dz. nr ewid. 30/16, jedn. ewid. Starcza** zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej, posiada niezbędne uzgodnienia i jest kompletna z punktu widzenia celu jakiemu ma służyć.

Projektant:

Sprawdzający :

.....

.....



SLK/OKX/7131.7132/1059/05

Katowice, dnia 15 grudnia 2005 r.

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (Dz.U. z 2001 r. Nr 5, poz. 42 z późn. zm.), art. 13 ust. 1 pkt 1 i 2 i ust. 2, art. 14 ust. 1 pkt 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz.U. z 2003 r. Nr 207, poz. 2016 z późn. zm.) oraz § 12 pkt. 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 18 maja 2005 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U. z 2005 r. Nr 96, poz. 817) w związku z art. 104 Kodeksu postępowania administracyjnego (Dz.U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071 z późn. zm.)

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Śl.OIIB

n a d a j e

Panu(!) Łukaszowi Mirczak

Mgr inż. inżynierii środowiska
ur. dnia 26 maja 1978 w Częstochowie

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

numer ewidencyjny SLK/1059/PWOS/05

do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń
w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci, instalacji i urządzeń cieplnych,
wentylacyjnych, gazowych, wodociagowych i kanalizacyjnych

UZASADNIENIE

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Katowicach na podstawie protokołów z postępowania kwalifikacyjnego oraz z przeprowadzonego egzaminu, stwierdza, że Pan(!) **Łukasz Mirczak** posiada wymagane prawem: wykształcenie i praktykę zawodową oraz uzyskał(a) pozytywny wynik egzaminu - konieczne do uzyskania uprawnień budowlanych do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci, instalacji i urządzeń cieplnych, wentylacyjnych, gazowych, wodociagowych i kanalizacyjnych.

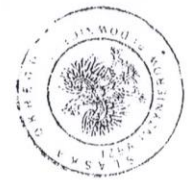
Szczegółowy zakres uprawnień jest określony na odwrocie niniejszej decyzji.

Pouczenie

1. Zgodnie z art. 12 ust. 7 w/w ustawy Prawo budowlane – podstawę do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie stanowi wpis do centralnego rejestru Głównego Nadzoru Budowlanego oraz wpis na listę członków właściwej izby samorządu zawodowego.
2. Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Śl.OIIB w Katowicach w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.

Otrzymują:

1. Pan(!) **Łukasz Mirczak**
Lokietka 13
42-200 Częstochowa
Okręgowa Rada Izby
Główny Inspektor
Nadzoru Budowlanego
a/a.



SKŁAD ORZĘKAJĄCY OKK

1. **Zbigniew Dzierżewicz**
Mgr inż. Zbigniew Dzierżewicz
2. **Bolesław Jurkiewicz**
Mgr inż. Bolesław Jurkiewicz
3. **Tadeusz Lipiński**
Mgr inż. Tadeusz Lipiński



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

SLK-JKX-AE4-2C5 *

Pan **Łukasz Mirczak** o numerze ewidencyjnym SLK/IS/3855/06

adres zamieszkania ul. Łokietka 13, 42-200 Częstochowa

jest członkiem Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2021-01-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2020-01-21 roku przez:

Roman Karwowski, Przewodniczący Rady Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

(Zgodnie art. 5 ust. 2 ustawy z dnia 18 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 130 poz. 1450) dane w postaci elektronicznej opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu są równoważne pod względem skutków prawnych dokumentom opatrzonym podpisami własnoręcznymi.)

* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa www.pib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.



Katowice, dnia 12 grudnia 2013 r.

DECYZJA

Na podstawie art. 12 ust. 2, 3, 4, art. 13, art. 14 ust. 1 pkt. 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz.U. z 2010 r. Nr 243, poz. 1623 z późn. zm.), § 15 i § 23 ust. 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U. z 2006 r. Nr 83, poz. 578 z późn. zm.) oraz art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (Dz.U. z 2001 r. Nr 5, poz. 42 z późn. zm.), po usłuszeniu, że zostały spełnione warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz po złożeniu egzaminu na uprawnienia budowlane z wynikiem **pozytywnym**

Pan Paweł Januszewski
mgr inż. inżynierii środowiska
ur. dnia 14 maja 1974 w Częstochowie

otrzymuje

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

numer ewidencyjny SLK/5184/PWOS/13
do projektowania i kierowania robotami budowlanymi
w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci, instalacji i urządzeń cieplnych,
wentylacyjnych, gazowych, wodociagowych i kanalizacyjnych bez ograniczeń

Zakres uprawnień:

- projektowanie obiektu budowlanego i kierowanie robotami budowlanymi związanymi z obiektem budowlanym, takim jak: sieci i instalacje ciepłe, wentylacyjne, gazowe, wodociagowe i kanalizacyjne z doбором właściwych urządzeń w projekcie budowlanym oraz ich instalowaniem w procesie budowy lub remontu,
- sprawdzanie projektów budowlanych i sprawowanie nadzoru autorskiego,
- kierowanie wytworzeniem konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz nadzór i kontrola techniczna wytworzenia tych elementów,
- wykonywanie nadzoru inwestorskiego,
- sprawowanie kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych z zastrzeżeniem art. 62 ust. 5 ustawy

Na podstawie §15 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie - uprawnienia niniejsze uprawniają do sporządzania projektów zagospodarowania działki lub terenu w zakresie w/w specjalności.

UZASADNIENIE

W wyniku pozytywnego postępowania kwalifikacyjnego i pozytywnego wyniku egzaminu ze znajomości procesu budowlanego oraz praktycznego zastosowania wiedzy technicznej wydanie niniejszych uprawnień budowlanych jest uzasadnione.

Od niniejszej decyzji służy stronom prawo odwołania do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej SOiB w Katowicach w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.

Otrzymują

1. Pan Paweł Januszewski
Piaśtowska 132/1
42-200 Częstochowa
2. Okręgowa Rada Izby
Główny Inspektor
3. Nadzoru Budowlanego
a/a.
- 4.



Skład orzekający OKK

1. mgr inż. Piotr Bzatkowski
2. mgr inż. Bolesław Jurkiewicz
3. mgr inż. Zbigniew Dzierżewicz



Zaświadczenie
o numerze weryfikacyjnym:
SLK-TQI-ZMJ-MRY *

Pan Paweł Januszewski o numerze ewidencyjnym SLK/IS/8540/14
adres zamieszkania ul. Piaśtowska 132/1, 42-200 Częstochowa
jest członkiem Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2021-01-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2020-01-03 roku przez:

Roman Karwowski, Przewodniczący Rady Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

(Zgodnie art. 5 ust. 2 ustawy z dnia 18 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 130 poz. 1450) dane w postaci elektronicznej opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu są równoważne pod względem skutków prawnych dokumentom opatrzonym podpisami własnoręcznymi.)

* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa www.pib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

1. Podstawa, cel i zakres opracowania.

1.1 Podstawa i cel opracowania.

Projekt w całości został opracowany zgodnie z przepisami prawa budowlanego oraz normami branżowymi.

Celem niniejszego opracowania projektowego jest przedstawienie rozwiązań umożliwiających wykonanie uzbrojenia podziemnego tj. budowy odcinka sieci wodociągowej i kanalizacyjnej w miejscowości Łysiec ul. Dębowa i Akacyjowa na terenie dróg gminny oraz gruntów prywatnych zgodnie z decyzją o lokalizacji inwestycji celu publicznego.

1.2 Zakres rzeczowy inwestycji

Sieć wodociągowa

- | | |
|--|-------------|
| - Rury wodociągowe, cieśn. PN 16, typ PE100 Ø 125/11,4 | - 996,40 mb |
| - Hydrant p. poż. nadziemny Ø 80 mm | - szt. 6 |
| - Zasuwa kołnierzowa sieciowa Ø 100 | - szt. 6 |
| - Zasuwa kołnierzowa hydrantowa Ø 80 | - szt. 6 |

Sieć kanalizacji sanitarnej

- | | |
|---|-------------|
| - Rury kanalizacyjne SDR 34, SN8 Ø 200/5,9 PVC lite | - 868,90 mb |
| - Studnia rewizyjna z kręgów bet. Ø 1000 | - 17 szt. |

2. Materiały wykorzystywane w opracowaniu:

- Warunki techniczne wydanych przez Urząd Gminy Starcza
- Uzgodnienia z narady koordynacyjnej w Starostwie Powiatowym w Częstochowie
- Decyzja lokalizacji inwestycji celu publicznego wydana przez Urząd Gminy Starcza
- Aktualna mapa sytuacyjno-wysokościowych 1 : 500, P.2404.2019.3692 z dnia 20.11.2019r., P.2404.2019.3998 z dnia 12.12.2019r., P.2404.2020.238 z dnia 20.01.2020r.
- Obowiązujące normy i przepisy, aktualna literatura, katalogi i informacje producentów.
- Wizja w terenie.

3. Istniejący stan zagospodarowania.

Obszar inwestycji położony jest na terenie obrębu Łysiec, na terenach dróg gminnych oraz działek prywatnych przy ul. Dębowej i Akacyjowej. Inwestor uzyskał pisemne oświadczenia od właścicieli działek prywatnych na wykonanie przyłączy kanalizacji sanitarnych zakończonych studnia rewizyjną.

Ukształtowanie terenu jest znacznie zróżnicowane. Rzędne wysokościowe w obrębie opracowania wahają się w granicach od 282,90 do 288,80 m.n.p.m.

Na odcinku rozpatrywanym występuje uzbrojenie podziemne. Na terenie przedmiotowego wodociągu i kanalizacji sanitarnej znajdują się istniejące i projektowane kable energetyczne oraz projektowany gazociąg.

Teren objęty opracowaniem nie posiada sieci wodociągowej i kanalizacyjnej. Trasy istniejącego i projektowanego uzbrojenia przedstawia mapa sytuacyjno - wysokościowa w skali 1:500 oraz wykaz współrzędnych punktów charakterystycznych.

Budowa wodociągu pozwala na zaopatrzenie przyległych działkę w wodę, a natomiast budowa kanalizacji sanitarnej pozwala na uporządkowanie gospodarki ściekami na przedmiotowym terenie.

W wyniku realizacji inwestycji nastąpi zmiana sposobu zagospodarowania terenu polegająca na ułożeniu rurociągów wodociągowych i kanalizacyjnych wraz z infrastrukturą towarzyszącą tj. zasuwami, hydrantami, studzienkami kanalizacyjnymi.

Nie przewiduje się żadnej adaptacji istniejących obiektów budowlanych.

4. Warunki geologiczne.

Badań podłoża gruntowego dla danego terenu nie wykonano. Na podstawie obserwacji terenu projektowanego wodociągu i kanalizacji stwierdzono, że istnieją proste warunki gruntowe. Pod warstwą gleby występuje grunt gliniasto – piaszczysty oraz piaski pylaste drobne i średnie. Poziom wody gruntowej na terenie realizowanej inwestycji jest zmienny, zależy od pory roku i występujących opadów. Odwodnienie wykopu o ile zaistnieje taka konieczność najkorzystniej przeprowadzić w schemacie jedno i dwurzędowym zastawem igłofiltrów. Na odcinkach realizowanego wodociągu i kanalizacji gromadzącą się wodę należy usunąć poprzez pompowanie bezpośrednio z wykopu. W przypadku gdy podczas realizacji projektowanego wodociągu i kanalizacji stwierdzone zostaną odmienne – gorsze warunki posadowienia należy wezwać projektanta celem dokonania analiza zaistniałej sytuacji i zmian w dokumentacji.

5. Rodzaj, skala i usytuowanie przedsięwzięcia.

Projektowaną inwestycją jest budowa sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej z przyłączami w miejscowości Łysiec ul. Dębowa, Akacjowa.

Wykaz działek objętych dokumentacją projektową:

Sieć wodociągowa i kanalizacji sanitarnej będzie położona na dz. nr ewid. 30/16, obręb Klepaczka (0001), dz. nr ewid. 321/41, 102, 361/39, 361/40, 361/12, 94/18, 94/28, 361/35, 321/11, obręb Łysiec (0002), jedn. ewid. Starcza.

Przyłącza kanalizacji sanitarnej będzie położona na dz. nr ewid. 92/18, 94/23, 94/24, 94/25, 92/11, 92/10, 361/37, 361/38, obręb Łysiec (0002), jedn. ewid. Starcza.

Projektowana sieć wodociągowa będzie zasilana z istniejących sieci wodociągowych w systemie pierścieniowym. Włączenia nastąpią poprzez trójniki do istniejących wodociągów w ul. Prostej (węzeł w1) oraz w poboczu ul. Częstochowskiej (węzeł w5) oraz zabudowanie zasuw kołnierзовych z żeliwa sferoidalnego \varnothing 100 mm z obudowami teleskopowymi i skrzynkami ulicznymi.

Uzbrojenie projektowanej sieci wodociągowej stanowić będzie zasuwę odcinającą oraz hydranty nadziemne. Rozmieszczenie projektowanej armatury pokazano na schemacie węzłów (rys. 5).

Projektowany wodociąg poza zaopatrzeniem w wodę przyszłych mieszkańców dla potrzeb bytowo – gospodarczych, przewidziany jest do czerpania wody do gaszenia

pożaru. W tym celu przewidziano na trasie wodociągu lokalizację hydrantów przeciwpożarowych nadziemnych \varnothing 80 mm.

Kanalizację projektuje się w układzie grawitacyjnym z odprowadzeniem do ostatecznych studni rewizyjnych posadowionych w ul. Nowej, dr. nr 321/11 oraz w ul. Prostej dr. nr ewid. 30/16 (obrub Klepaczka).

Kanał grawitacyjny wykonany będzie z rur PCV 200 mm o połączeniach kielichowych uszczelnianych pierścieniem gumowym. Wyposażony będzie w studzienki rewizyjne betonowe 1000 mm. Przyłącza kanalizacyjne wykonane będą z rur PCV 160 mm o połączeniach kielichowych uszczelnianych pierścieniem gumowym i zakończone studzienkami rewizyjnymi \varnothing 425 mm plastikowymi.

Budowa kanalizacji sanitarnej pozwala na uporządkowanie gospodarki ściekami tj. uzyskanie efektu ekologicznego polegającego przede wszystkim na ograniczeniu ilości ścieków odprowadzonych bez oczyszczania do gruntu i wód powierzchniowych znajdujących się na omawianym terenie.

Projektowane sieci należy poprowadzić po trasie jak pokazano w części graficznej.

6. Sieć wodociągowa \varnothing 125/11,4 PE100

6.1. Wykonanie wodociągu

Projektowany wodociąg wykonać z rur polietylenowych typu PE100 SDR 11 \varnothing 125/11,4 PN-16. Maksymalne ciśnienie robocze w/w rur i kształtek wynosi 1,6 Mpa /16 kG/cm²/.

Włączenia projektowanego odcinka sieci do istniejącego wodociągu \varnothing 125 PE w węźle „w1” (ul. Prosta) wykonać za pomocą istniejącego trójnika kołnierзовego żeliwnego \varnothing 100/80. Zaraz za trójnikiem należy zamontować zasuwę z odejściem kołnierзовym \varnothing 100. Dalej należy przejść za pomocą kształtki rurowo-kołnierзовой z zabezpieczeniem przed wysunięciem na rury PE.

Natomiast włączenia projektowanego odcinka sieci do istniejącego wodociągu \varnothing 100 PVC w węźle „w5” (w poboczu ul. Częstochowskiej) wykonać za pomocą projektowanego trójnika kołnierзовego żeliwnego \varnothing 100/100. Zaraz za trójnikiem należy zamontować zasuwę z odejściem kołnierзовym \varnothing 100. Dalej należy przejść za pomocą kształtki rurowo-kołnierзовой z zabezpieczeniem przed wysunięciem na rury PE.

Szczegół włączenia projektowanego przewodu przedstawiony został w części graficznej.

Zasuwy muszą być wyposażone w przedłużenie trzpienia zasuwy typ teleskopowy oraz skrzynkę uliczną z włazem żeliwnym. Skrzynkę należy posadowić na pierścieniu betonowym o grubości 10cm i średnicy 30/18 i tak obudować aby były zabezpieczone przed zniszczeniem.

Przy montażu wodociągu o w/w średnicach zastosować zgrzewanie elektrooporowe. Do połączeń kołnierзовych stosować śruby ze stali nierdzewnej. Po skręceniu kołnierzy śruby i nakrętki zabezpieczyć powłoką antykorozyjną.

Armaturę zastosowano żeliwną. Połączenia rur z PE z armaturą wykonać za pośrednictwem kształtek żeliwnych. Należy zamontować armaturę odpowiadającą warunkom technicznym wydanym przez eksploatatora sieci.

6.2 Montaż hydrantów i zasuw

Na sieci projektuje się hydranty p.pożarowe nadziemne wolnoprzelotowe \varnothing 80 z dwustopniowym zabezpieczeniem, montowane na odgałęzieniu i zabezpieczone

zasuwą kołnierzą płaską $\varnothing 80$ na ciśnienie znamionowe 1,6 MPa. Do hydrantu zastosować skrzynkę hydrantową fig 856. Hydrant powinien być wyposażony w automatyczne urządzenie odwadniające kolumnę hydrantu i zabezpieczające przed zamarzaniem. Przed hydrantem na przewodzie doprowadzającym zalecamy zamontować zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Spraw Wewnętrznych i Administracji z dnia 16 czerwca 2003 r. w sprawie przeciwpożarowego zaopatrzenia w wodę oraz dróg pożarowych (Dz. U. z dnia 11 lipca 2003 r.) armaturę zaporową (zasuwę). Pozwala to przeprowadzić montaż lub wymianę hydrantu lub jego części, bez przerywania zasilania w wodę dalszej części wodociągu (rys. nr 6).

Przed montażem należy w wykopie odpowiednio przygotować powierzchnię posadowienia hydrantu i zwrócić uwagę na jego głębokość zabudowy. Montaż przeprowadza się na odpowiednim łuku kołnierzowym ze stopką o średnicy $\varnothing 80$, który zapewnia poprawne ustawienie hydrantu. Kolano stopowe powinno być mocno posadowione, a powierzchnia kołnierza musi być pozioma. Hydranty posiadają osadzoną w stopie uszczelkę kołnierzową, co ułatwia ich montaż. Do połączeń kołnierza hydranty z łukiem zalecamy stosować śruby nierdzewne. Śruby należy przykręcać równomiernie na krzyż. Następnie powinno się hydrant odpowiednio podeprzeć i wykonać odwodnienie hydrantu. Skrzynki hydrantowe i zasuwowe należy wokół obrukować. Hydranty nie wymagają praktycznie konserwacji, zaleca się jednak aby wszystkie jego funkcje były sprawdzane przynajmniej jeden raz w ciągu roku.

Zasuwy i hydranty oznaczyć tabliczkami orientacyjnymi, zgodnie z polską normą, umieszczonymi na słupku lub trwałych elementach nadziemnych infrastruktury budowlanej (słupy, ogrodzenia, ściany budynków itp.).

Zasuwa winna być zabudowana na głębokości zgodnie z warunkami określonymi przez właściwe normy i warunki techniczne wykonania określone przez użytkownika w oparciu o projekt techniczny w sposób uwzględniający zabezpieczenia przed zamarzaniem. Maksymalna zawartość chloru: do 3mg/li. Temperatura medium: od 0° do +40°C.

Odpowiednie informacje dla poszczególnych typów i wymiarów znajdują się w katalogach producenta. Przed zamontowaniem należy sprawdzić zgodność otrzymanej zasuw z zamówieniem. Przy zabudowie w ziemi zalecana jest skrzynka uliczna teleskopowa posadowiona na płycie podkładowej lub równoważnym elemencie zapewniającym stabilne posadowienie skrzynki.

W trakcie montażu zwrócić szczególną uwagę na zachowanie współosiowości zasuw i rurociągu oraz na równoległość kołnierzy zasuw i rurociągu, niezachowanie w/w warunków może prowadzić do powstania trudnych do przewidzenia wartości naprężeń montażowych. Zasuwa nie powinna również przenosić obciążeń pochodzących od ciężaru rurociągów.

W zależności od warunków lokalnych, węzły połączeniowe należy montować zgodnie z ogólnymi zasadami na blokach podporowych. Montaż armatury winien się odbywać w sposób eliminujący uderzenia mogące spowodować uszkodzenia powłoki.

6.3 Bloki oporowe na wodociągu

Na załamaniach i trójkach siły osiowe przenoszone będą przez betonowe bloki oporowe. Blok powinien ściśle przylegać tylną ścianą i stopą do nienaruszalnego gruntu. Po zabetonowaniu i ułożeniu przewodu wodociągowego, wolną przestrzeń między ścianką rury a czołową płaszczyzną bloku należy wypełnić poduszką betonową minimalnej grubości 10 cm i opierającej się o blok. Między poduszką betonową a blokiem należy umieścić dwie warstwy papy dla umożliwienia minimalnego pionowego

przesunięcia się bloku w stosunku do przewodu, wywołanego osiadaniem. Aby zabezpieczyć kształtki przed zniszczeniem przez beton zastosować folię oddzielającą grubości 2mm.

6.4 Roboty ziemne i przeszkody na trasie wodociągu.

Wykopy wykonać sprzętem mechanicznym a na odcinku uniemożliwiającym pracę sprzętu mechanicznego roboty wykonać ręcznie.

Przy kolizjach przestrzegać przepisów ogólnych BHP oraz postanowień normy BN-83/8836-02 „Wykopy otwarte pod przewody kanalizacyjne i wodociągowe” i zaleceń instytucji uzgadniających. Szczególną ostrożność zachować w miejscach skrzyżowania bądź zbliżenia z równolegle przebiegającymi przewodami podziemnymi. Tu roboty ziemne należy wykonać ręcznie.

W przypadku natrafienia na kable energetyczne i telekomunikacyjne w miejscach skrzyżowania oraz w pobliżu zabezpieczyć rurami ochronnymi, dwudzielnymi typ A PS \varnothing 110 mm (rys. 15).

W związku z koniecznością przejścia poprzecznego z rurociągiem pod przepustami deszczowymi należy zastosować rury ochronne stalowe o średnicy \varnothing 250 mm o długości 3,00 mb.

Rura przewodowa wodociągowa wprowadzona do wewnątrz rury osłonowej nie powinna spoczywać na rurze osłonowej. Dlatego rury przewodowe muszą być uniesione na odpowiednią wysokość przez zastosowanie płóz dystansowych na rurze przewodowej w odległości co 1,5m i tak umieszczona aby uniemożliwić przesunięcia w jakimkolwiek kierunku. Rurę przewodową należy wprowadzić do rury osłonowej na płozach (płozy typu BR wysokości 45 mm, 12 elementów). Uszczelnienie z manszetami typu N pierścieni pomiędzy przewodem a rurą osłonową po obu jej końcach, zapobiega jej zalewaniu i co za tym idzie, ruchom flotacyjnym przewodu.

Uwaga! W dokumentacji, w części kosztorysowej, uwzględniono zabudowę rowu na całej szerokości pasa drogowego ul. Dębowej i Akacjowej. Należy zabudować rury polipropylenowe PP \varnothing 600 długości 10,0 mb. Rury ułożyć z odpowiednim spadkiem na podsypce piaskowej 20 cm.

Przed przystąpieniem do robót należy wystąpić z wnioskiem o udzielenie zezwolenia na prowadzenie robót w pasie drogowym i ustalenia szczegółów wykonawstwa oraz przywrócenia pasa drogowego do stanu poprzedniego oraz naliczenia opłat za zajęcie pasa drogowego na czas robót.

Zgodnie z normą PN-92/B-01706 oraz wytycznymi do projektowania sieci wodociągowej skrzyżowania przewodów wodociągowych z kanalizacyjnymi (jeżeli odległość przewodów jest mniejsza niż 0,6 m) zastosować rury ochronne na wodociągu.

Napotkane przewody na trasie wykonanego wykopu zabezpieczyć przed uszkodzeniem, a w razie potrzeby podwiesić w sposób zapewniający ich prawidłową eksploatację.

Zasyпка miejsc włączeń hydrantów i trójników powinna być wykonana do wysokości minimum 30 cm nad rurą, piaskiem bez kamieni i gruzu.

Prace budowlane wykonać w wykopie wąsko przestrzennym, ściany wykopu zabezpieczyć obudową poziomą luźną.

Inwestor powinien zlecić powykonawcze pomiary trasy przewodów przed jej zasypaniem. Po zakończeniu robót teren należy doprowadzić do stanu pierwotnego.

Odbioru technicznego dokonać w obecności Inwestora, Wykonawcy i Służb technicznych. Po zakończeniu robót teren doprowadzić do stanu pierwotnego.

Całość robót wykonać zgodnie z „Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano – montażowych”, część II oraz obowiązującymi normami i przepisami w budownictwie.

Odbiór końcowy robót powinien być przeprowadzony po zakończeniu montażu i po wykonaniu inwentaryzacji geodezyjnej przez uprawnionego geodetę.

6.5 Próba szczelności, płukanie i dezynfekcja.

Próbę szczelności należy przeprowadzić zgodnie z normą PN-EN805:2002, po całkowitym zakończeniu montażu i wzrokowym sprawdzeniu połączeń, przed ostatecznym zasypaniem rurociągu.

Łuki, trójniki i zamontowana armatura muszą być podczas próby odkryte, natomiast na prostych odcinakach rurociągu (między złączami) winna być wykonana warstwa ochronna o wysokości 30 cm z podbiciem rur z obu stron piaszczystym gruntem, dla zabezpieczenia przed poruszeniem przewodu. Wszystkie złącza powinny być odkryte dla możliwości sprawdzenia ewentualnych przecieków. Przygotowaną do próby ciśnieniowej sieć należy napęlić wodą i odpowietrzyć. Próbę szczelności przeprowadzić na ciśnienie równe 1,0 MPa. Po zakończeniu próby, ciśnienie należy zmniejszyć powoli w sposób kontrolowany.

Próbę hydrauliczną wodociągu należy wykonać na ciśnienie 1Mpa /10 kG/cm²/ i zgodnie z normą PN-70/B-10715 „Wodociągi. Szczelność rurociągów. Wymagania i badania przy odbiorze”.

Po pozytywnej próbie hydraulicznej przewód wodociągowy winien być dokładnie przepłukany oraz wydezynfekowany i ponownie płukany.

Płukanie wstępne przeprowadzić czystą wodą z szybkością przepływu nie mniejszą niż 1,0 m/s. Przemycanie przewodu powinno trwać tak długo, aż odprowadzana woda będzie czysta. Ilość przepuszczonej wody przez rurociąg nie może być mniejsza od 10-krotnej objętości przemycanego odcinka rurociągu.

Po płukaniu wstępnym winna być przeprowadzona dezynfekcja.

Dawkę chloru przyjmuje się nie mniejszą niż 25 g/m³ wody dezynfekującej.

Przy dezynfekcji wapnem chlorowanym należy w kilku miejscach wprowadzić do rurociągu płyn w postaci 3% roztworu.

Dezynfekcję można również przeprowadzić stosując podchloryn sodu zawierający 10 – 15 % chloru aktywnego.

Po ukończeniu płukania należy pobrać próbę wody do analizy pod względem bakteriologicznym przez laboratorium Stacji sanitarno – Epidemiologicznej.

Uwaga: Płukanie sieci wodociągowej wykonać pod nadzorem Urzędu Gminy Starcza.

6.6 Odwodnienie wykopów

Zwierciadło wody gruntowej zalegające powyżej poziomu posadowienia rurociągów projektuje się obniżyć przez zastosowanie bariery igłofiltrów o średnicy 50 mm w rozstawie co 1 m. obniżenie poziomu wody gruntowej należy prowadzić max. 0,3m/dobę.

W przypadku wystąpienia napływu wody do wykopu z sączenia albo opadów, projektuje się odwodnienie drenażem ułożonym w dnie wykopu z włączeniem do studni zbiorczych i odpompowanie poza granicą robót do najbliższego rowu otwartego.

6.7 Warunki bezpieczeństwa i higieny pracy

Roboty ziemne prowadzić zgodnie z Normą Branżową – BN-83/8836/02 „Roboty ziemne – wymagania i badania przy odbiorze”.

Wszystkie roboty związane z wykonaniem obiektów i z montażem sieci winny być przeprowadzone z zachowaniem przepisów BHP. Poza ogólnymi zasadami BHP obowiązującymi przy wykonywaniu robót montażowych, ziemnych transportowych i obsługi sprzętu mechanicznego, przy wykonywaniu instalacji technologicznej, należy zapewnić warunki BHP zgodnie z Rozporządzeniem ministra Budownictwa i Przemysłu Materiałów Budowlanych z dnia 28.03.1972 r. w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy przy wykonywaniu robót budowlano – montażowych i rozbiórkowych (Dz.U. z 1972r. Nr 13, poz. 93).

Eksploatacja sieci ma być prowadzona przez obsługę która, winna być przeszkolona pod względem ogólnych przepisów BHP oraz w zakresie ratownictwa i udzielania pierwszej pomocy w razie wypadku. Przystępując do pracy pracownicy winni posiadać odzież ochronną i sprzęt ochrony osobistej. W razie wypadku należy udzielić poszkodowanemu pierwszej pomocy i wezwać pogotowie lekarskie.

Obowiązujące przepisy dotyczące BHP przy eksploatacji urządzeń wodociągowych: Kodeks Pracy art. 226.

6.8 Uwagi końcowe

1. Ewentualne zmiany trasy wodociągu dopuszcza się pod warunkiem załatwienia spraw formalno – prawnych i uprzedniej akceptacji przez autora projektu.
2. Roboty ziemne wykonać z zachowaniem warunków BHP i obowiązujących norm, PN-68/B-06050,
3. W czasie budowy stosować się do wymagań i uwag zawartych w uzgodnieniach,
4. Trasę wodociągu winna wytyczyć uprawniona jednostka wykonawstwa geodezyjnego i należy sprawdzić zgodność rzędnych terenu i niwelety z rozwiązaniami projektowymi.
5. Próbę szczelności sieci wykonać na ciśnienie 10 atm.
6. Po wykonaniu robót sieć wodociągową należy zinwentaryzować przez uprawnionego geodetę,
7. Przy zasypywaniu wykopów ziemię ubijać warstwami grubości 20 – 30 cm i dokonywać kontroli wskaźnika zagęszczenia /90%/,
8. Po zakończeniu robót teren doprowadzić do stanu pierwotnego.
9. Całość robót wykonać zgodnie z „Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano – montażowych”, część II.
10. Przed przystąpieniem do prac Wykonawca jest zobowiązany do opracowania i uzgodnienia projektu organizacji ruchu.

Uwaga!!!

Przed przystąpieniem do realizacji zadania należy wykonać przekopy kontrolne potwierdzające stan uzbrojenia przyjęty w projekcie na podstawie mapy sytuacyjno – wysokościowej ze stanem faktycznym. W razie rozbieżności wymagany jest kontakt z projektantem.

7. Warunki ochrony przeciwpożarowej.

1. W opracowaniu przyjęto przy budowie wodociągu zainstalowanie 6 szt. hydrantów przeciwpożarowych Ø 80 mm.
2. Zaprojektowany a następnie wykonany hydrant musi spełniać wymagania polskich norm w zakresie oznaczenia.
3. Hydrant po wykonaniu musi być sprawdzony pod względem wydajności, ciśnienia, kompletności oraz dojazdu i dostępu dla samochodów pożarowych.

7.1 Ochrona przeciwpożarowa

Podstawa prawna:

- Rozporządzenie Ministra Infrastruktury w sprawie warunków technicznych Dz.U. Nr 75
- Rozporządzenie Ministra w sprawie ochrony przeciwpożarowej z dnia 07.06.2010
- Rozporządzenie Ministra w sprawie przeciwpożarowego zapotrzebowania w wodę z dnia 24.07.2009

Przedmiotowy wodociąg obejmuje strefę zabudowy zagrodowej.

Zapotrzebowanie wody dla celów p.poż. przyjęto w wysokości 5 l/s co odpowiada wymaganej ilości wody do celów przeciwpożarowych dla jednostek osadniczych do 2000 mieszkańców.

Ciśnienie wody w sieci wodociągowej Ø 125 PE i Ø 100 PVC wynosi ok. -0,40 MPa zgodnie z informacją podana przez Urząd Gminy Starcza w warunkach technicznych.

Sieć wodociągowa przeciwpożarowa powinna zapewniać wydajność nie mniejszą niż 5 l/s i ciśnienie w hydrancie zewnętrznym nie mniejsze niż 0,1 MPa (megapaskala), przez co najmniej 2 godziny.

Ciśnienie w hydrantach przeznaczonych do bezpośredniego gaszenia pożaru nie powinno być mniejsze niż 20 m sł.w.

Zaprojektowano wodociąg z rur Ø 125/11,4 PE:

- dł. 749,40 m dla układu zamkniętego

Różnica geometryczna wynosi 5,5mH₂O.

Zgodnie powyższymi danymi na podstawie wyliczeń programu Wavin-Dobór rurociągów, wersja 2,0 starta ciśnienia na całym odcinku wynosi 2,98 mH₂O przy prędkości 0,61 m/s.

Jednostkowy spadek ciśnienia wynosi 3,98 mm/m.

Ciśnienie panujące na wypływie hydrantu na projektowanym wodociągu wyniesie:

$$H_{dysp} = 40 - 5,5 - 2,98 = 31,52 > 20 \text{ m sł.w.}$$

Projektowane hydranty spełniają wymagania 5 l/s przy ciśnieniu 0,1 MPa.

- dł. 247,00 m dla układu rozdzielczego

Różnica geometryczna wynosi 3,8mH₂O.

Zgodnie powyższymi danymi na podstawie wyliczeń programu Wavin-Dobór rurociągów, wersja 2,0 starta ciśnienia na całym odcinku wynosi 0,98 mH₂O przy prędkości 0,61 m/s.

Jednostkowy spadek ciśnienia wynosi 3,98 mm/m.

Ciśnienie panujące na wypływie hydrantu na projektowanym wodociągu wyniesie:

$$H_{dysp} = 40 - 3,8 - 0,98 = 35,22 > 20 \text{ m sł.w.}$$

Projektowane hydranty spełniają wymagania 5 l/s przy ciśnieniu 0,1 MPa.

8. Projektowane rozwiązania techniczne sieci kan. sanitarnej Ø 200/5,9 PCV

8.1 Przeznaczenie i program użytkowania obiektu.

Kanalizację zaprojektowano w układzie grawitacyjnym, a mianowicie:

- rurociągi grawitacyjne z rur z litego PVC typu ciężkiego „S”, SDR 34, SN 8 z kielichami o średnicy Ø 200/5,9 mm (zgodnych z normą PN-EN 1404:1999 – jednolity materiał) z kielichem łączonym na uszczelkę gumową,
- przyłącza kanalizacji do poszczególnych posesji z rur PCV litych Ø 160/4,7 mm klasy „S” zakończonych studzienkami rewizyjnymi Ø 425 mm plastik. Włączenia do sieci poprzez studnię kanalizacyjną lub trójnik Ø 200/150 PCV.

Sieć kanalizacyjną wykonać zachowując spadki i odległości pomiędzy studzienkami zgodnie z załączonymi profilami podłużnymi. Rzędne góry studzienek kanalizacyjnych dostosować ściśle do rzędnych terenu otaczającego studzienkę. Rury układać na podsypce piaskowej grubości 10 cm oraz przykryć je odsypce piaskowej grubości ok. 30 cm.

Przy budowie stosować się do Tymczasowej instrukcji projektowania i budowy przewodów kanalizacji zewnętrznej z rur PVC oraz Wytycznych montażu kanalizacji zewnętrznej z rur PVC wydanych przez Instytut Przemysłu Tworzyw i Farb w Gliwicach.

Uzbrojenie sieci stanowią studzienki Ø 1000 mm z kręgów betowych, z uszczelką gumową i z włazami żeliwnymi Ø 600, typu ciężkiego klasy D400 wg PN-EN 124:2000. Studzienki wyposażać w klamry żłazowe. Elementy betonowe z betonu klasy C35/45 oraz zastosować monolityczny krąg denny z odpowiednio ukształtowanym dnem i otworami bocznymi oraz kinetą i spocznikiem. Schemat studzienki na rys. nr 13.

W miejscu przejść z rurami PVC przez ściany studzienek należy osadzić przejścia szczelne długie z uszczelnieniem gumowym.:

- na wejściach - kielichowe PVC
- na wyjściach – buse PVC.

Kręgi od zewnątrz zabezpieczyć bitizolem „R” i trzykrotnie posmarować lepikiem na gorąco wg PN-58/C-96172.

Na przyłączach zaprojektowano studzienki rewizyjne plastikowe.

Studzienka rewizyjna Ø 425 mm składa się z następujących elementów:

- kinety wykonanej z polipropylenu PP-B
- rury trzonowej dwuściennej PP-B Ø 425 mm
- teleskopu PE pod pierścień betonowy
- włazu kanałowego Ø 425 kl. A15-D400

Schemat studzienki rewizyjnej Ø 425 przedstawia rys. nr 12.

Włączenia do projektowanej kanalizacji sanitarnej Ø 200 PCV wykonać za pomocą trójników redukcyjnych Ø 200/150 PCV lub bezpośrednio do studzienki rewizyjnej Ø 1000 zlokalizowanej na sieci zgodnie z profilami podłużnymi sieci kanalizacyjnej i rys. nr 11.

Lokalizację wysokościową zaprojektowano po analizie istniejących rzędnych terenowych, a ostateczną rzędną włazów należy dostosować do sąsiadującego terenu.

8.2 Bilans ilości ścieków

Bilans ilości ścieków bytowo-gospodarczych sporządzono przyjmując następujące założenia:

- Ilość budynków obsługiwanych przez kanalizację (również planowanych na pustych działkach) – 42 budynki
- Ilość mieszkańców objętych kanalizacją obliczono przyjmując średnio 4 osoby na budynek mieszkalny
- Jednostkową ilość ścieków bytowo-gospodarczych przyjęto biorąc pod uwagę:
 - Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 14 stycznia 2002 roku w sprawie określenia przeciętnych norm zużycia wody (Dz.U.Nr 8, poz. 70),
 - Uwagi zawarte w poradniku „Lokalne systemy unieszkodliwiania ścieków” (wydawnictwo Instytutu Ochrony Środowiska, Warszawa 1995 rok),
 - Rzeczywiste ilości ścieków odpływających z terenów o podobnym charakterze – $q_j = 125 \text{ dm}^3/\text{Md}$.

W obliczeniach ilości ścieków wykorzystano wzory:

$$Q_{\text{śrd}} = (q_j \times LM) / 1000$$

$$Q_{\text{maxd}} = Q_{\text{śrd}} \times N_d$$

$$Q_{\text{śrh}} = Q_{\text{maxd}} / 24$$

$$Q_{\text{maxh}} = Q_{\text{śrh}} \times N_h$$

Gdzie:

$Q_{\text{śrd}}$, Q_{maxd} - odpowiedni średni i maksymalny dobowy odpływ ścieków [m^3/d]

$Q_{\text{śrh}}$, Q_{maxh} - odpowiedni średni i maksymalny godzinowy odpływ ścieków [m^3/h]

Q_j - jednostkowa ilość ścieków bytowo – gospodarczych przyjęta w sposób podany powyżej – $q_j = 125 \text{ dm}^3/\text{Md}$

LM – liczba użytkowników obsługiwanych przez kanalizację obliczona w sposób podany powyżej LM = 168,

N_d N_h – odpowiednio dobowy i godzinowy współczynnik nierównomierności odpływu ścieków, przyjęte na podstawie literatury: $N_d = 1,4$; $N_h = 2,0$

Zestawienie ilości ścieków bytowo – gospodarczych:

Obiekt	Liczba użytkowników objętych kanalizacją [LM]	Charakterystyczne odpływy ścieków			
		$Q_{\text{śrd}}$ [m^3/d]	Q_{maxd} [m^3/d]	$Q_{\text{śrh}}$ [m^3/h]	Q_{maxh} [m^3/h]
Sieć kanalizacji sanitarnej na terenie m. Łysiec	42 budynki (168 mieszkańców)	21,00	29,40	1,225	2,45

8.3 Zestawienie przyłączy kan. sanitarnej

PRZYŁĄCZA Z WEJŚCIEM NA DZIAŁKĘ I STUDNIĄ:

L.p.	nr studni	Adres	nr ewid. dz.	Długość przyłącza ks 160/4,7 mm PCV (mb)	Głębokość (mb)	Rzędna góry studni/rzędna dna studni	Sposób włączenia do kanału
1.	sp1	Łysiec, ul. Akacyjowa	92/18	7,9	2	285,02/283,02	studnia – s1
2.	sp2	Łysiec, ul. Akacyjowa	94/23	5,6	2	286,82/284,62	trójnik – t10
3.	sp3	Łysiec, ul. Akacyjowa	94/24	5,8	2	288,58/286,58	trójnik – t11
4.	sp4	Łysiec, ul. Akacyjowa	94/25	5,8	1,8	288,80/287,00	studnia – s7
5.	sp5	Łysiec, ul. Akacyjowa	92/11	7,6	2	285,30/283,30	trójnik – t19
6.	sp6	Łysiec, ul. Akacyjowa	92/10	7,6	1,32	284,80/283,47	studnia – s10
7.	sp7	Łysiec, ul. Dębowa	361/37	8,1	2	286,55/284,55	trójnik – t25
8.	sp8	Łysiec, ul. Dębowa	361/38	8,2	2	287,30/285,30	studnia – s15
RAZEM (dł. mb): 56,60							

PRZYŁĄCZA KANALIZACYJNE DO GRANIC POSESJI (SIĘGACZE):

L.p.	nr studni	Adres	Do granicy dz. nr ewid.	Długość przyłącza ks 160/4,7 mm PCV (mb)	Głębokość (mb)	Rzędna terenu/rzędna dna rury	Sposób włączenia do kanału
1.	sg1	Łysiec ul. Dębowa	361/31	2,3	1,6	284,95/283,35	trójnik – t1
2.	sg2	Łysiec ul. Dębowa	361/32	7,6	2	285,08/283,08	trójnik – t2
3.	sg3	Łysiec ul. Dębowa	361/12	4,9	1,6	285,92/284,32	trójnik – t3
4.	sg4	Łysiec, ul. Akacyjowa	92/5	5,7	2	287,40/285,40	studnia – s2
5.	sg5	Łysiec, ul. Akacyjowa	94/18	4,2	2	287,10/285,10	trójnik – t4
6.	sg6	Łysiec, ul. Akacyjowa	92/16	5,7	2	286,79/284,79	trójnik – t5
7.	sg7	Łysiec, ul. Akacyjowa	94/19	4,2	2	286,65/284,65	trójnik – t6
8.	sg8	Łysiec, ul. Akacyjowa	92/17	5,7	2	286,30/284,30	studnia – s3
9.	sg10	Łysiec, ul. Akacyjowa	94/21	4	2	285,00/283,00	trójnik – t9
10.	sg11	Łysiec, ul. Akacyjowa	94/22	4	1,9	285,00/283,10	studnia – s5
11.	sg12	Łysiec, ul. Akacyjowa	92/19	5,9	1,8	285,00/282,20	studnia – s5
12.	sg13	Łysiec, ul. Akacyjowa	92/20	6,1	2	287,20/285,20	studnia – s6
13.	sg14	Łysiec, ul. Akacyjowa	94/17	4,2	2	287,34/285,34	trójnik – t12
14.	sg15	Łysiec, ul. Akacyjowa	92/14	5,7	2	287,27/285,27	trójnik – t13
15.	sg16	Łysiec, ul. Akacyjowa	92/16	4,2	2	287,23/285,23	trójnik – t14
16.	sg17	Łysiec, ul. Akacyjowa	92/13	5,7	2	286,91/284,91	trójnik – t15
17.	sg18	Łysiec, ul. Akacyjowa	94/15	4,2	2	286,82/284,82	trójnik – t16
18.	sg19	Łysiec, ul. Akacyjowa	94/14	4,2	2	286,30/284,30	trójnik – t17
19.	sg20	Łysiec, ul. Akacyjowa	92/12	5,5	2	286,10/284,10	studnia – s9
20.	sg21	Łysiec, ul. Akacyjowa	94/13	4,4	2	285,30/283,30	trójnik – t18
21.	sg22	Łysiec, ul. Akacyjowa	94/12	4,4	1,3	284,80/283,50	studnia – s10
22.	sg23	Łysiec, ul. Dębowa	361/13	4	2	285,40/283,40	trójnik – t20
23.	sg24	Łysiec, ul. Dębowa	361/14	4	1,96	285,40/283,44	studnia – s11
24.	sg25	Łysiec, ul. Dębowa	361/33	6	1,8	285,40/283,60	studnia – s11
25.	sg26	Łysiec, ul. Dębowa	361/15	4	2	285,20/283,20	trójnik – t21
26.	sg27	Łysiec, ul. Dębowa	361/16	4	1,4	284,50/283,10	studnia – s12
27.	sg28	Łysiec, ul. Dębowa	361/34	6	1,62	284,50/282,88	studnia – s12
28.	sg29	Łysiec, ul. Dębowa	361/17	4	1,2	283,78/282,58	trójnik – t22
29.	sg30	Łysiec, ul. Dębowa	361/35	6	1,2	283,86/282,66	trójnik – t23
30.	sg31	Łysiec, ul. Dębowa	361/18	4	1,93	285,20/283,27	studnia – s14
31.	sg32	Łysiec, ul. Dębowa	361/36	6	1,9	285,20/283,30	studnia – s14
32.	sg33	Łysiec, ul. Dębowa	361/19	4	2	285,98/283,98	trójnik – t24
33.	sg34	Łysiec, ul. Dębowa	361/20	3,8	2	287,30/285,30	studnia – s14
				RAZEM (dł. mb): 158,60			

8.4. Skrzyżowanie projektowanej kanalizacji z przeszkodami.

Wszystkie skrzyżowania projektowanej sieci z istniejącym uzbrojeniem terenu wykonać zgodnie z obowiązującymi normami. Zgodnie z wytycznymi projektowania sieci przewodów podziemnych i nadziemnych w ulicach minimalne odległości od kanalizacji sanitarnej winny wynosić:

- wodociąg 1,5 – 2,0 m
- od kabla elektrycznego i telefonicznego 1,0 m
- linia napowietrzna elektryczna 1,5 m

Napotkane urządzenia podziemne winny być zabezpieczone przed uszkodzeniem podczas wykonywania otwartego wykopu.

Istnieje możliwość występowania nie wskazanych na mapie urządzeń podziemnych, dlatego bezpośrednio przed rozpoczęciem robót należy upewnić się, czy nie ma innych przewodów.

Przy skrzyżowaniu projektowanej kanalizacji z kablami energetycznymi i telefonicznymi na kablach zastosować rury ochronne, dwudzielne typ PS Ø 110 (rys. 15).

W związku z koniecznością przejścia poprzecznego z rurociągiem pod przepustem deszczowym na ul. Akacyjowej należy zastosować rurę ochronną stalową o średnicy Ø 350 mm o długości 3,00 mb.

Rura przewodowa kanalizacyjna wprowadzona do wewnątrz rury osłonowej nie powinna spoczywać na rurze osłonowej. Dlatego rury przewodowe muszą być uniesione na odpowiednią wysokość przez zastosowanie płóz dystansowych na rurze przewodowej w

odległości co 1,5m i tak umieszczona aby uniemożliwić przesunięcia w jakimkolwiek kierunku. Rurę przewodową należy wprowadzić do rury osłonowej na płozach (płozy typu TR wysokości 50 mm, 6 elementów). Uszczelnienie z manszetami typu N pierścieni pomiędzy przewodem a rurą osłonową po obu jej końcach, zapobiega jej zalewaniu i co za tym idzie, ruchom flotacyjnym przewodu.

W przypadku przejścia przez rów na dr. nr 102 należy przestrzeń między rurą ochronną Ø 350 stal. (dł. 5,00 m) a rurą przewodową ocieplić wełną mineralną i uszczelnić manszetami.

8.5. Roboty ziemne

Zakłada się umocnienie wykopu szalunkiem kroczącym.

Przy prowadzeniu wykopów nie wolno dopuścić do przekroczenia projektowanej głębokości wykopu.

Na odcinkach, gdzie mogą wystąpić grunty piaszczyste odpowiadające warunkom osypki ochronnej rury PVC należy wykop zakończyć 5-10 cm poniżej dna projektowanego, a wyprofilowanie dna zgodnie z kształtem rur i spadkiem wykonać bezpośrednio przed ułożeniem rur.

Roboty wykopu prowadzić w ten sposób aby zabezpieczyć wykop przed napływem wód opadowych. Dla wykopów o głębokości do 2,0 m zastosować odwodnienie powierzchniowe. Wody gruntowe należy sączkami Ø 100 sprowadzić do studni Ø1200 z pompą i wypompować do najbliższego rowu melioracyjnego po oczyszczeniu w piaskowniku. Dla wykopów głębszych należy zastosować igłofiltry (w miarę potrzeb).

Podbudowa z kruszywa łamanego stabilizowanego mechanicznie gr. 11 cm oraz warstwa ścieralna – beton asfaltowy gr.5 cm.

Dla posadowienia kanału należy przy gruntach spoistych wykonać podsypkę z piasku o gr. nie mniejszej niż 10 cm. Powierzchnia zagęszczonego piasku w obrębie kąta 90° powinna mieć dno wyprofilowane zgodnie z projektowanym spadkiem i stanowić podłoże nośne dla rury kanałowej.

Zasyпка ułożonego kanału składa się z dwóch warstw:

- warstwy ochronnej rury kanałowej o wysokości 30 cm ponad wierzch rury,
- warstwy do powierzchni terenu.

Zasypkę prowadzić trzema etapami:

- etap I - wykonanie warstwy ochronnej – podsypka rury kanałowej,
- etap II – wykonanie obsypki w miejscach połączeń po próbie szczelności rur na złączach,
- etap III- zasyпка wykopu gruntem rodzimym z jednoczesnym zagęszczeniem oraz rozbiórka zabezpieczenia ściany.

Obsypkę rury kanałowej wykonać z piasku sypkiego bez grud i kamieni.

Zagęszczać należy tę warstwę starannie po obu stronach przewodu z zachowaniem szczególnej ostrożności z uwagi na kruchość materiału rur.

Zasyp i ubijanie wykonać warstwami grubości średnicy 1/3 średnicy rur.

Zasypkę wykopu powyżej osypki wykonać warstwami z gruntem rodzimym, z wyjątkiem gruntów spoistych, z jednoczesnym zagęszczaniem.

Uwaga!

Po zakończeniu montażu kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej należy przeprowadzić inspekcję telewizyjną. W celu precyzyjnej identyfikacji rur podczas inspekcji telewizyjnej rury powinny być oznaczone od wewnątrz.

8.6. Zalecenia ogólne

- Montaż rur wykonać zgodnie z zaleceniami producenta i obowiązującymi normami.
- Roboty ziemne wykonać z zachowaniem warunków BHP i obowiązujących norm.
- Przed zasypaniem wykopów należy dokonać inwentaryzacji sieci przez służbę geodezyjną.

Przy wykonywaniu robót montażowych przestrzegać postanowień norm:

- BN-62/8836-02 Roboty ziemne. Wykopy otwarte pod przewody wodociągowe i kanalizacyjne. Warunki techniczne wykonania.
- PN-62/B- 06050 Roboty ziemne budowlane. Wymagania i badania przy odbiorze. Całość powinna spełniać wymagania:
- „Warunków technicznych wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych”, tom II. Instalacje sanitarne i przemysłowe.

8.7. Zabezpieczenia antykorozyjne

Mając na względzie trwałość kolektora i co najmniej kilkudziesięcioletnią bezawaryjną jego eksploatację w degradującym się środowisku gruntowym przewidziano zabezpieczenie jego uzbrojenia.

W tym celu wszystkie elementy betonowe studzienek rewizyjnych zabezpiecza się w myśl normy PN-61/B-06253 „Warunki wykonania ochrony w środowisku agresywnym wód gruntowych”.

Zabezpieczenie to przewidziano w postaci powłoki ochronnej składającej się z emulsji kationowej i suchych podłoży z betonu. Kolejno na warstwę podkładową nałożyć zasadniczą powłokę asfaltu izolacyjnego.

8.8. Układanie rur w wykopie

Rury na dnie wykopu układać na podłożu z wykształconym dnem na kąt 90 zgodnie z projektowanym spadkiem rozpoczynając od najniższej studzienki kanalizacyjnej .

Regulowanie spadków przez podkładanie pod rury kawałków drewna czy też kamieni jest niedopuszczalne, bowiem rura wymaga podbicia na całej długości.

W miejscach złączy kielichowych należy wykonać dołki montażowe o głębokości około 10 cm dla mocowania bosego końca kielicha.

Wielkość dołka montażowego musi zapewnić niemożność dostania się piasku do wnętrza kielicha.

UWAGA : Roboty powinny być prowadzone w uzgodnieniu z Eksploatatorem drogi i pod jego nadzorem.

Aby zabezpieczyć nawierzchnię należy uzyskać w miejscu prowadzonych robót współczynnik zagęszczenia min. 1,02.

Uzbrojenie i rurociągi winny posiadać atesty IBDM.

9. Analiza oddziaływania na środowisko inwestycji.

9.1. Podstawa prawna – dokumenty odniesienia:

- a. Ustawa a dnia 27.04.2001r. Prawo ochrony środowiska (Dz.U. nr 62 poz. 627 z późniejszymi zmianami)
- b. Rozporządzenie Rady Ministrów z dnia 09.11.2004r. w sprawie określenia rodzajów

przedsięwzięć mogących oddziaływać na środowisko oraz szczególnych uwarunkowań związanych z kwalifikowaniem przedsięwzięcia do sporządzenia raportu o oddziaływaniu na środowisko.(Dz.U. nr 257/2004);

c. Dyrektywa Rady 85/337/EWG w sprawie oceny skutków niektórych publicznych i prywatnych przedsięwzięć dla środowiska;

d. Dyrektywa Rady 97/11/WE z dnia 03.03.1997r zmieniająca Dyrektywę 85/337/EWG

Dla przedsięwzięcia będącego przedmiotem niniejszej analizy, zgodnie z wymogami prawa polskiego i wspólnotowego **nie jest wymagane przeprowadzenie postępowania w sprawie oceny oddziaływania na środowisko.**

Planowana inwestycja polegająca na budowie kanalizacji sanitarnej i wodociągu nie została ujęta w katalogu przedsięwzięć mogących znacząco oddziaływać na środowisko oraz w katalogu przedsięwzięć dla których jest lub może być wymagane sporządzenie raportu o oddziaływaniu na środowisko (Rozporządzenie Rady Ministrów).

Realizacja planowanego przedsięwzięcia nie spowoduje wzrostu zużycia wody o co najmniej 20% oraz nie jest uzależniona od ustanowienia obszaru ograniczonego użytkowania.

Trasa projektowanego wodociągu i kanalizacji przebiegać na terenach zielonych, nieutwardzonych.

Projektowana sieć kanalizacji sanitarnej i wodociągowa została zaprojektowana zgodnie z najnowszymi technologiami i z materiałów, których najistotniejszymi cechami są:

- szczelność złączy;
- wysoka gładkość ścianki wewnętrznej;
- odporność na wpływ związków chemicznych;
- odporność mikrobiologiczna.

Wykonawstwo przewiduje się w wykopach wąskoprzestrzennych.

Na trasie sieci wodociągowej zaprojektowano zgodnie z obowiązującymi przepisami zasuwę liniowe i odcinające, służące do wyłączenia pracy odcinków wodociągu, które uległy awarii oraz na trasie kanalizacji odpowiednią ilość studni rewizyjnych.

9.2. Rozwiązania chroniące środowisko

Zaprojektowana technologia prowadzenia robót budowlano-montażowych ma na celu do minimum ograniczyć ingerencję w środowisko naturalne. Jednocześnie będzie to inwestycja, która zapewni mieszkańcom dobrą wodę do picia.

9.3. Analiza oddziaływania przedsięwzięcia na środowisko

Oddziaływania na powierzchnię ziemi

Budowa sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej spowoduje w miejscach wykopów otwartych czasowe zniekształcenie terenu. Jednak po zakończeniu prac teren zostanie uporządkowany a wszystkie zniekształcenia zostaną usunięte.

Oddziaływanie na glebę

W wyniku prowadzonych robót budowlanych związanych z budową wodociągu i kanalizacji będą przemieszczane masy ziemne. Nadmiar mas ziemnych będzie wykorzystany do zasypywania wykopów i wyrównywania terenu po zakończeniu inwestycji.

Etap budowy wymagać będzie prowadzenia robót ze szczególną ostrożnością, aby zapobiec ewentualnym awariom sprzętu ciężkiego i ewentualnym zanieczyszczeniom środowiska gruntowego substancjami ropopochodnymi.

Etap eksploatacji nie będzie miał żadnego wpływu na środowisko gruntowe.

Oddziaływanie na środowisko wodne.

Na etapie prowadzenia robót budowlanych nie przewiduje się ich zasadniczego wpływu na wody podziemne i powierzchniowe.

Na etapie eksploatacji wybudowany wodociąg przyczyni się do poprawy kondycji płytkich wód podziemnych poprzez ich ograniczenie poboru.

Zgodnie z dokumentacją projektową planowana inwestycja będzie obiektem nowoczesnym spełniającym wymagania ochrony środowiska.

Oddziaływanie na atmosferę.

Oddziaływanie akustyczne (tylko na etapie prowadzenia robót budowlanych) związane będzie z pracą sprzętu mechanicznego. Okresowe podwyższenie poziomu dźwięku w rejonie planowanej trasy wodociągu i kanalizacji nie będzie stanowiło ponadnormatywnych oddziaływań dla zabudowy mieszkaniowej w sąsiedztwie. Ponadto oddziaływanie to będzie krótkotrwałe, związane jedynie z porą dzienną i ograniczać się będzie do etapu budowy.

Oddziaływanie na faunę i florę.

Oddziaływanie planowanej inwestycji będzie polegało głównie na zniszczeniu części roślinności trawiastej podczas prowadzenia prac budowlanych.

Oddziaływanie na faunę może wyłącznie wystąpić w trakcie realizacji przedsięwzięcia i będzie miało charakter pośredni jako efekt czasowego przekształcenia nisz ekologicznych określonych gatunków drobnych zwierząt przebywających w bezpośrednim sąsiedztwie ludzi.

Po zakończeniu prac ziemnych i uporządkowaniu terenu inwestycja nie będzie miała wpływu na faunę i florę.

Eksploatacja inwestycji ze względu na swój charakter nie będzie miała żadnego oddziaływania na biocenozę występującą w rejonie inwestycji.

Oddziaływanie na dobra materialne i dobra kultury.

Na etapie budowy planowanych sieci nie będą występowały oddziaływania na dobra materialne znajdujące się w pobliżu trasy sieci.

Oddziaływanie na krajobraz

Krótkotrwałe oddziaływanie inwestycji na krajobraz będzie występował na całej trasie wodociągu i kanalizacji i będzie związany z prowadzeniem prac budowlanych. Będą to oddziaływania krótkotrwałe i nie spowodują istotnych zmian w krajobrazie a po zakończeniu robót i uporządkowaniu terenu – znikną. Po zakończeniu budowy i przywróceniu terenu do stanu uprzedniego użytkowania przebieg trasy wodociągu i kanalizacji będzie niewidoczny w terenie.

Oddziaływanie na ludzi

W trakcie realizacji inwestycji mogą występować pewne niedogodności mające wpływ na samopoczucie mieszkańców terenu objętego przedsięwzięciem. Niedogodności te związane są z pracą sprzętu mechanicznego przy robotach ziemnych. (zwiększony poziom hałasu do ok. 90 dB), zapylenie oraz czasowe obniżenie walorów estetycznych terenu.

Niekorzystne oddziaływania te będą występować krótkotrwałe i lokalnie odpowiednio do etapowania inwestycji.

Dla zachowania warunków bezpieczeństwa roboty należy prowadzić zgodnie z warunkami BHP opisanymi w dokumentacji projektowej.

W trakcie eksploatacji, przy prawidłowej konserwacji i przeglądach, sieć wodociągowa i kanalizacyjna będzie funkcjonować niezawodnie, nie stwarzając zagrożenia dla środowiska i zdrowia mieszkańców.

10. Informacja dotycząca obszaru oddziaływania obiektu.

Obszar oddziaływania przedmiotowej inwestycji ogranicza się do granic działki, na których jest ona projektowana, przy uwzględnieniu sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej, jak i towarzyszących im urządzeń. Zachowano minimalne

odległości projektowanego wodociągu i kanalizacji od budynków i urządzeń jej towarzyszących od granic działek sąsiednich, wynikających z wytycznych projektowania i wykonywania sieci i przyłączy wod.-kan. Usytuowanie planowanej inwestycji nie wpłynie negatywnie na działki sąsiednie, spełnia wymagania przeciwpożarowe – nie obejmuje swym oddziaływaniem pod kątem p.poż. działek sąsiednich. Projektowane sieci nie wpłyną niekorzystnie na działki sąsiednie, ani na przyszłe, zabudowane na nich budynki, nie będzie powodować powstawania nadmiernych hałasów i drgań. Wobec powyższego nie określa się obszaru oddziaływania określonego w art. 3 pkt. 20 ustawy z dnia 7 lipca 1994r. Prawo budowlane.

11. Informacja dotycząca bezpieczeństwa i ochrony zdrowia (zgodnie z rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dnia 23.06.2003 r.) PLAN BIOZ.

Zaprojektowany wodociąg pozwoli na zaopatrzenie w wodę mieszkańców działek przyległych do dróg oraz kanalizacja zapewni odbiór ścieków.

Prace budowlane – montażowe będą prowadzone przy drogach czynnej. Prace w pasie drogowym wymagać będą odpowiedniego oznakowania i zabezpieczenia miejsca prowadzenia robót. Przed przystąpieniem do robót należy opracować projekt organizacji ruchu i sposobu zabezpieczenia terenu pasa drogowego oraz uzyskać zezwolenie zarządcy drogi na zajęcie pasa drogowego.

Przepisy BHP i ochrony zdrowia przy budowie wodociągu i kanalizacji oraz szkoleniu pracowników winny być spełnione zgodnie z Rozporządzeniem M.B.iP.M.B. z 1972 r. (Dz.U. Nr 13, poz. 93), PN.68/B-06050, Rozporządzeniem Ministra Pracy i Polityki Socjalnej z dnia 26.09.1997 r. (Dz.U. Nr 129, poz. 844).

Roboty będą prowadzone jako wykopy otwarte, wąskoprzestrzenne.

Ponieważ wąskość wykopu wynosi ponad 1,00 mb dokumentacja przewiduje szalowanie wykopu przy pomocy obudowy pionowej z wyprasek stalowych lub szalunków rozporowo – przesuwanych przystosowanych do projektowanych głębokości, co całkowicie zapewnia bezpieczną pracę przy montażu rur na dnie wykopu i wykonanie innych prac.

W celu zabezpieczenia wykopu w miejscach dostępnych dla osób niezatrudnionych na budowie należy ustawić poręcze ochronne i zaopatrzyć je w napis: „osobom postronnym wstęp wzbroniony”, a w nocy dodatkowo zastosować czerwone światło ostrzegawcze. Poręcze umieszcza się na wysokości 1,10 mb nad terenem i nie mniejszej niż 1,00 mb od krawędzi wykopu. Poręcze powinny być pomalowane w biało-czerwone pasy. Roboty przy budowie wodociągu z tworzyw sztucznych winny być prowadzone w temperaturze od 5° do 30°.

Ponieważ realizacja wodociągu i kanalizacji odbywała się będzie przy dużym ruchu pojazdów, jest wymagany wywóz ziemi z wykopów w inne miejsce. Teren budowy oznakować w sposób widoczny znakami oznaczającymi roboty drogowe.

Dla wejścia i wyjścia z wykopu z chwilą osiągnięcia głębokości większej niż 1,0 mb od poziomu terenu należy zastosować drabiny.

Umocnienie wykopów należy wykonać w następujący sposób: po wykonaniu wykopu do głębokości 1,00 mb wstawiamy do wykopu szalunek i w miarę pogłębienia wykopu opuszczamy go do projektowanej głębokości, co zabezpiecza całkowicie obsuwanie się gruntu do wykopu i chroni pracowników przy montażu rur w wykopie.

W celu zabezpieczenia wykopów przed zalaniem wodą z opadów atmosferycznych powinny być zachowane następujące warunki:

- górne krawędzie szalunku skrzynkowego powinny występować co najmniej 15 cm ponad ściśle przylegający teren,

- powierzchnia terenu winna być wyprofilowana ze spadkiem umożliwiającym łatwy odpływ wody poza teren przylegający do wykopu,
Szczególną ostrożność zachować w miejscu zbliżenia do istniejącego budynku i ogrodzeń, tu roboty wykonywać z dużą ostrożnością, a w razie konieczności wykonać dodatkowe zabezpieczenie.
Roboty ziemne wykonać zgodnie z PN-B99/10736.
Prace w pobliżu słupów energetycznych wykonać, pod nadzorem Wydziału Utrzymania Sieci Zakładu Energetycznego.