

SPIS TREŚCI

1. Wstęp.....	2
1.1. Cel opracowania Szczegółowej Specyfikacji Technicznej.....	2
1.2. Uwarunkowania ogólne.....	2
1.3. Zakres robót objętych Szczegółową Specyfikacją Techniczną.....	2
1.3.1. Wykonanie sieci wodociągowej	2
1.3.1.1. Etap I.....	3
1.3.1.1.1. Sieć wodociągowa.....	3
1.3.1.1.2. Wykonanie przyłączy wodociagowych.....	4
1.3.1.1.3. Wykonanie przejść pod przeszkodami:.....	5
1.3.1.1.3.1. Przejścia pod drogami	5
1.3.1.1.3.2. Skrzyżowanie z ciekami wodnymi.....	7
1.3.1.1.3.3. Skrzyżowanie z siecią gazową średnioprężną.....	8
1.3.1.1.3.4. Skrzyżowanie z kablami energetycznymi	9
1.3.1.1.3.5. Skrzyżowanie z istniejącą siecią kanalizacyjną i wodociagową.....	9
1.3.1.1.3.6. Oznakowanie sieci wodociagowej.....	9
1.3.1.1.3.7. Wykonanie pompowni wody.....	9
1.3.1.2. Etap II.....	16
1.3.1.2.1. Sieć wodociągowa.....	16
1.3.1.2.2. Wykonanie przyłączy wodociagowych.....	17
1.3.1.2.3. Wykonanie przejść pod przeszkodami:.....	18
1.3.1.2.3.1. Przejścia pod drogami	18
1.3.1.2.3.2. Skrzyżowanie z ciekami wodnymi.....	20
1.3.1.2.3.3. Skrzyżowanie z siecią gazową średnioprężną.....	21
1.3.1.2.3.4. Skrzyżowanie z kablami energetycznymi	21
1.3.1.2.3.5. Skrzyżowanie z istniejącą siecią kanalizacyjną i wodociagową.....	21
1.3.1.2.3.6. Oznakowanie sieci wodociagowej.....	21
1.3.2. Wykonanie ujęcia wody.....	21
1.4. Określenia podstawowe.....	23
1.5. Ogólne wymagania dotyczące robót.....	23
2. Materiały	23
2.1. Materiały stosowane	23
2.2. Ustalenia dotyczące składowania materiałów.....	24
3. Sprzęt.....	24
4. Transport.....	24
5. Wykonanie robót.....	25
5.1. Ogólne zasady wykonanie robót.....	25
5.2. Zakres wykonywanych robót.....	26
5.2.2. Roboty ziemne	26
5.2.3. Technologia montażu i układania rur	29
6. Kontrola jakości robót	31
7. Obmiar robót.....	31
8. Badanie instalacji - odbiór robót.....	31
8.1. Próba hydrauliczna	31
8.2. Płukanie i dezynfekcja	32
8.3. Rodzaje odbiorów	32
8.3.2. Odbiory międzyoperacyjne	32
8.3.3. Odbiór częściowy	32
8.3.4. Odbiór końcowy	33
9. Podstawa płatności	33
10. Przepisy związane	33

1. Wstęp

1.1. Cel opracowania STWiOR

Celem opracowania Specyfikacji Technicznej jest poszerzenie i doprecyzowanie wymagań technicznych określonych w Projekcie Budowlanym.

Wymagania zawarte w Specyfikacji Technicznej mają na celu zobligowanie Wykonawców do budowy sieci wodociągowej wraz z przyłączami i pompowniami wody w Sołonce, Straszycu i Lubeni oraz ujęcia wody w Siedliskach gm. Lubenia w standardzie nie niższym niż średni standard w państwach Europy Zachodniej.

Specyfikacja Techniczna przez sprecyzowanie wymagań technicznych ułatwi Oferentom określenie cen ofertowych oraz przyczyni się do uzyskania przez Zamawiającego porównywalności ofert. Wymagania określone w Specyfikacji Technicznej będą stanowić podstawę dla Inżyniera Kontraktu do akceptacji lub odrzucenia wykonanych robót oraz do akceptacji lub odrzucenia zaproponowanych przez Wykonawcę całości lub części dostaw do wbudowania tj. materiałów budowlanych, maszyn, urządzeń i wszelkich innych elementów.

1.2. Uwarunkowania ogólne

Podstawowym warunkiem prawidłowego wykonania robót jest przestrzeganie obowiązującego w Rzeczypospolitej Polskiej, oraz respektowanie wymogów stosownych Instytucji. W szczególności Wykonawca zobowiązany jest do przestrzegania Prawa Budowlanego wraz ze związanymi Rozporządzeniami oraz innych aktów prawnych związanych z realizacją tej inwestycji tj. Polskich Norm.

Inne renomowane normy europejskie mogą być stosowane jeśli ich wymagania spełniają wymagania Polskich Norm.

Wykonawca zobowiązany jest do uzyskania uzgodnień z odpowiednimi organami administracji Rzeczypospolitej Polskiej i Instytucjami jak również do przestrzegania wszelkich decyzji dotyczących realizacji ww budowy wydanych przez upoważnione do tego organy Rzeczypospolitej Polskiej i Instytucje.

Spełnienie wymogów Szczegółowej Specyfikacji Technicznej będzie weryfikowane przez Inżyniera Kontraktu.

Wszystkie materiały budowlane muszą odpowiadać wymogom technicznym stawianym w Specyfikacji Technicznej i mieć określone źródło pochodzenia co będzie przedmiotem akceptacji lub odrzucenia przez Inżyniera Kontraktu.

Wykonawca będzie zobowiązany do udowodnienia właściwego wykonania robót budowlanych przez wykonanie stosownych badań zakończonych odbiorami technicznymi.

W zakresie dostaw maszyn, urządzeń i pozostałego wyposażenia Wykonawca musi akceptację tych dostaw przez Inżyniera Kontraktu, udowadniając że proponowane i spełniają wszystkie wymagania Specyfikacji Technicznej oraz że proponowani producenci są znanymi wytwórcami tych urządzeń i posiadają wystarczające doświadczenie dla realizacji dostawy. Dla udowodnienia tego faktu, na żądanie Inżyniera Kontraktu, Wykonawca może być zobowiązany do przedstawienia list referencyjnych, producentów wskazanych materiałów i urządzeń.

1.3. Zakres robót objętych STWiOR

Ustalenia zawarte w niniejszej specyfikacji obejmują wymagania dla robót wykazanych w niżej wymienionej specyfikacji technicznej:

1.3.1. Wykonanie sieci wodociągowej

Sieć wodociągową projektuje się z rur PE100-RC SDR 11, PN 16 i PE100-RC SDR 17 PN 10 w zakresie średnic od $\varnothing 40$ mm do $\varnothing 160$ mm. Ze względu na złe warunki posadowienia rur, powinny być odporne na zewnętrzne uszkodzenia.

Wymagane: atest higieniczny PZH, aprobaty techniczne ITB, deklaracja zgodności z normą 12201-2, certyfikat jakości producenta ISO 9001 lub 9002. Dla rur wodociagowych barwy niebieskiej.

Rury łączone za pomocą zgrzewania doczołowego.

Rury można układać w gruncie rodzimym bez podsypki i obsypki piaskowej. Przewody na całej długości układane będą na głębokości min. przykrycie 1,40+ średnica wodociągu.

Po ułożeniu wodociągu należy poddać go próbie na ciśnienie 1,0 MPa i 1,6 MPa, w ciągu 30 minut. Próbę przeprowadzić po ułożeniu przewodów i wykonaniu warstwy ochronnej z podbiciem rur z obu gruntem rodzimym dla zabezpieczenia przed poruszaniem się przewodu.

Złącza powinny być odkryte, celem sprawdzenia ewentualnych przecieków.

Próbę wykonać zgodnie z normą PN – 81/B – 10752 „Wodociągi. Przewody zewnętrzne. Wymagania i badania w zakresie szczelności przewodów”. Po pozytywnym wyniku próby ciśnieniowej przewody przepłukać, zdezynfekować i obsypać warstwa 30 cm ponad wierzch rury.

1.3.1.1. Etap I

1.3.1.1.1. Sieć wodociągowa

Rury PE- SDR 11	Ø 160 x14,6 mm	7 390,5	mb
Rury PE- SDR 17	Ø 160 x 9,5 mm	2 192,5	mb
Rury PE- SDR 17	Ø 140 x 8,3 mm	1 405,0	mb
Rury PE- SDR 17	Ø 125 x 11,4 mm	29,5	mb
Rury PE- SDR 17	Ø 125 x 7,4 mm	10 693,0	mb
Rury PE- SDR 11	Ø 110 x10,0 mm	5 762,1	mb
Rury PE- SDR 17	Ø 110 x 6,6 mm	4 411,0	mb
Rury PE- SDR 17	Ø 90 x 5,4 mm	1 375,0	mb
Rury PE- SDR 17	Ø 63 x 3,8 mm	3 335,0	mb
Rury PE- SDR 17	Ø 40 x 2,4 mm	13 264,5	mb
Razem		49 826,6	mb

Uzbrojenie rurociągu

W skład uzbrojenia projektowanej sieci wchodzi:

- zasuwy,
- hydranty przeciwpożarowe nadziemne,
- hydranty płuczące nadziemne

Uzbrojenie rurociągu stanowią miękkouszczelniające zasuwy kołnierzowe żeliwne o średnicach DN 40-150, PN10 do zabudowy podziemnej zabezpieczone obudową, przykryte skrzynką do zasuw. Montaż zasuw przy użyciu kielichów wciskowych do rur PE, na odejściach od przewodu głównego, poprzez trójniki redukcyjne kołnierzowe 160/90, 125/90, 110/90, 110/63.

Na sieci hydranty przeciwpożarowe nadziemne Ø80 mm z podwójnym zamknięciem, instalowane poprzez trójniki redukcyjne. Dodatkową funkcją hydrantów jest odpowietrzenie. Hydranty będą również służyły przy odcinkowym chlorowaniu i płukaniu sieci. Przed każdym z hydrantów przewidziano zasuwę kołnierzową DN80.

	Etap I
Zasuwa przydomowa Ø40	412
Zasuwa przydomowa Ø50	4
Zasuwa sieciowa Ø40	1
Zasuwa sieciowa Ø50	8
Zasuwa sieciowa Ø80	10
Zasuwa sieciowa Ø100	62

Zasuwa sieciowa ø125	38
Zasuwa sieciowa ø150	58
Zasuwa hydrantowa ø 80	151

	Etap I
	Lubenia, Sołonka, Straszyle
Hydrant HP	145
Hydrant płuczający HPP	6

1.3.1.1.2. Wykonanie przyłączy wodociągowych

Przyłącza wykonane będą z rur PE 100-RC o średnicy ø63 mm i ø32 mm. Na każdym przyłączy w odległości od 1,0 m do 6,0 m od istniejącego budynku poprzez redukcję zamontowane będą zasuwy odcinające ø40 mm. Przyłącza wykonane będą na odcinkach od zasuwy przydomowej do budynku oraz wewnątrz budynku do układu redukcyjno – pomiarowego. Lokalizację układów redukcyjno - pomiarowych zaprojektowano za zewnętrzną ścianą w piwnicy lub parterze budynku, w miejscach wydzielonych, suchych i łatwo dostępnych, zabezpieczonych przed zalaniem wody, działaniem mrozu oraz możliwością uszkodzenia mechanicznego.

Węzeł wodomierzowy dla średnicy ø32 montować na konsoli wodomierzowej poziomej w kolejności:

- Zawór odcinający kulowy ø20 mm
- Wodomierz ø20 mm
- Zawór odcinający kulowy ø20 mm
- Zawór zwrotny antyskażeniowy ø20 mm – zgodnie z PN-92/B-01706/Az1
- Regulator ciśnienia ø20 mm
- Zawór odcinający kulowy ø20 mm

Węzeł wodomierzowy dla średnicy ø63 montować na konsoli wodomierzowej poziomej w kolejności:

- Zawór odcinający kulowy ø50 mm
- Wodomierz ø50 mm
- Zawór odcinający kulowy ø50 mm
- Zawór zwrotny antyskażeniowy ø50 mm – zgodnie z PN-92/B-01706/Az1
- Regulator ciśnienia ø50 mm
- Zawór odcinający kulowy ø50 mm

Do poszczególnych posesji ustalono miejsce doprowadzenia rurociągu do budynku podczas wizji w terenie zgodnie ze wskazaniem Właściciela działki.

Na działce ewidencyjnej 1731/6 w m. Straszyle, przyłącz zakończyć zestawem wodomierzowym w studzienie wodomierzowej .

W budynku nr 26 na działce ewidencyjnej 175/2 w m. Sołonka przewidziano montaż dwóch węzłów wodomierzowych ø32 dla potrzeb UG Lubenia oraz Gminnej Spółdzielni „Samopomoc chłopska”.

Przyłącza wodociągowe zewnętrzne

Rury PE- SDR 17	ø 32 x 2,0 mm	907,0	mb
Rury PE- SDR 11	ø 63 x 5,8 mm	12,0	mb
Razem		919,0	mb

Przyłącza wodociągowe wewnętrzne

Rury PE- SDR 17	ø 32 x 2,0 mm	877,5	mb
Rury PE- SDR 11	ø 63 x 5,8 mm	10,0	mb
Razem		887,5	mb

Łączna długość projektowanych rurociągów wynosi: 51 633,1mb
Ilość projektowanych przyłączy 355 szt.

1.3.1.1.3. Wykonanie przejść pod przeszkodami:

1.3.1.1.3.1. Przejścia pod drogami

Przekroczenia drogi powiatowej nr 1411R relacji Babica-Lubenia-Błażowa, nr 1413R relacji Niebylec-Sołonka-Straszyle, nr 1415R relacji Tyczyn-Hermanowa-Straszyle

Przekroczenia dróg wykonać metodą przewiertu poziomego oraz metodą przewiertu horyzontalnego sterowanego. Szczegóły przekroczeń opisano w PW pkt 5.1.

Do rury przewiertowej wprowadzony będzie przewód technologiczny z rury polietylenowej na pło-
zach polietylenowych typu „BR” w rozstawie co 1,5 m. Końce rury osłonowej należy zabezpieczyć
manszetami ochronnymi. W celu umożliwienia odcięcia przepływu wody w obrębie skrzyżowania
przewidziano zamontowanie na przewodzie technologicznym zasuw odcinających dla rur PE,
PN16 od strony napływu i za przejściem.

Całość robót należy przeprowadzić zgodnie z decyzją wydaną przez Zarząd Dróg Powiatowych w
Rzeszowie.

Etap I

	Przejścia siecią wodocią- gową pod drogami powia- towymi	Przejścia siecią wodocią- gową pod drogą powiato- wą i ciekim	Przejścia siecią wo- dociągową pod dro- gą powiatową i do- pływem rzeki Lu- benki
	PD2, PD3, PD4, PD7, PD9, PD10, PD11, PD12, PD13, PD15, PD16, PD20, PD21, PD22, PD23	PD1+PRz1, PD5+PRz5, PD6+PRz7, PD8+PRz8	PD14, PD14.1
Rura ochronna PE100 125x7,4 mm	21,0 m	-	-
Rura ochronna PE100 160x9,5 mm	47,5 m	-	-
Rura ochronna PE100 180x10,7 mm	188,0 m	-	35,0 m
Rura ochronna PE100 200x11,9 mm	26,0 m	30,0 m	-
Rura ochronna PE100 225x13,4 mm	-	33,0 m	-
Rura ochronna PE100 250x14,8 mm	29,5 m	68,0 m	35,0 m

Przekroczenia dróg gminnych

Przekroczenia dróg gminnych o nawierzchni asfaltowej zaprojektowano metodą przewiertu poziomego – 91 szt. oraz metodą przewiertu horyzontalnego sterowanego – 4 szt. Szczegóły przekroczeń pokazano w PW.

Przejścia poprzeczne i wzdłuż dróg uzupełnić kruszywem kamiennym o parametrach jak dla drogi kategorii ruchu KR1-2.

Przekroczenia dróg gminnych nieutwardzonych zaprojektowano przekopem – 34 szt. Szczegóły przekroczeń pokazano w PW.

ETAP I

Przewiert poziomy:

- Straszędzie – 31 szt.
- Sołonka – 10 szt.
- Łącznie – 41 szt.

Rura ochronna:

- PE100 90x5,4 mm – 130,0 m
- PE100 125x7,4 mm – 37,5 m
- PE100 160x9,5 mm – 7,0 m
- PE100 180x10,7 mm – 151,0 m
- PE100 200x11,9 mm – 83,5 m
- PE100 225x13,4 mm – 21,0 m
- PE100 250x14,8 mm – 66,0 m

Przewiert sterowany horyzontalny:

- Straszędzie – 3 szt.
- Sołonka – 1 szt.
- Łącznie - 4 szt.

Rura ochronna:

- PE100 180x10,7 mm – 58,5 m
- PE100 225x13,4 mm – 35,0 m
- PE100 250x14,8 mm – 33,0 m

Rozkop:

- Straszędzie – 8 szt.
- Sołonka – 3 szt.
- Łącznie - 11 szt.

Rura ochronna:

- PE100 90x5,4 mm – 17,5m
- PE100 180x10,7 mm – 28,5 m
- PE100 250x14,8 mm – 31,0 m

Przejścia przez przeszkody na działkach prywatnych metodą przewiertu

Dla poszczególnych posesji po wizji przeprowadzonej w terenie dla miejsc, w których nie jest możliwe prowadzenie wodociągu metodą rozkopu zaprojektowano przewiertu poziome i sterowane horyzontalne. Na planach sytuacyjnych zaznaczono rury przewiertowe i ich długości.

ETAP I

Przewiert poziomy:

- Straszyle – 23 szt.
- Sołonka – 4 szt.
- Łącznie – 27 szt.

Rura ochronna:

- PE100 90x5,4 mm – 74,5 m
- PE100 125x7,4 mm – 8,5 m
- PE100 160x9,5 mm – 11,5 m
- PE100 180x10,7 mm – 303,5 m
- PE100 200x11,9 mm – 56,5 m
- PE100 225x13,4 mm – 7,5 m
- PE100 250x14,8 mm – 90,0 m

1.3.1.1.3.2. Skrzyżowanie z ciekami wodnymi

Przejścia pod dnem cieku Lubenka

Rzeka Lubenka została przekroczona projektowanym wodociągiem 11 razy w m. Straszyle oraz 1 raz w miejscowości Lubenia, oraz 1 raz został przekroczony jej dopływ w m. Straszyle. Przekroczenia dróg o metodą przewiertu poziomego oraz metodą przewiertu horyzontalnego sterowanego. Szczegóły przekroczeń opisano w PW pkt 5.2. Rura ochronna przed wprowadzeniem do gruntu podlega próbie ciśnieniowej sprężonym powietrzem na ciśnienie 0,3MPa (3 atm). Do rury ochronnej wprowadzony zostanie na płozach polietylenowych przewód technologiczny z rur PE łączonych przez zgrzewanie czołowe. Przewód podlega próbie ciśnieniowej na ciśnienie 0,6MPa (6 atm). Końce rury osłonowej należy zabezpieczyć manszetami ochronnymi. .

W pobliżu przejść przewidziano miękkouszczelniające zasuwy klinowe z kielichami wciskowymi dla rur PE. Ich usytuowanie pokazano na mapach sytuacyjno-wysokościowych.

Maksymalne ciśnienie eksploatacyjne w przewodach technologicznych $p_{max}=0,16\text{MPa}$.

Po zakończeniu robót miejsca przejść oznakować dwoma słupkami betonowymi usytuowanymi 0,5 m od krawędzi skarpy pomalowanymi w kolorze brązu

O terminie rozpoczęcia i zakończenia robót powiadomić Podkarpacki Zarząd Melioracji i Urządzeń Wodnych Inspektorat w Rzeszowie, w celu sprawowania nadzoru oraz dokonania odbioru robót.

Etap I

	Przejścia siecią wodociągową pod ciekami	Przejścia siecią wodociągową pod drogą powiatową i ciekami j.w pkt. 5.1
	PRz2, PRz3, PRz4, PRz6, PRz9, PRz10, PRz11, PRz12, PRz13	PD1+PRz1, PD5+PRz5, PD6+PRz7, PD8+PRz8
Rura ochronna PE100 125x7,4 mm	82,0 m	-
Rura ochronna PE100 160x9,5 mm	28,0 m	-
Rura ochronna PE100 180x10,7 mm	31,0 m	-
Rura ochronna PE100 200x11,9 mm	55,0 m	30,0 m
Rura ochronna PE100 225x13,4 mm	-	33,0 m
Rura ochronna PE100 250x14,8 mm	25,0 m	68,0 m

Przejścia pod lewo i prawobrzeżnym dopływem rzeki Lubenka

Przekroczenia projektowaną siecią wodociągową lewo i prawobrzeżnych dopływów rzeki Lubenka wykonać metodą przewiertu. Rury przewodowe umieszczono w rurach ochronnych. Rury posadowione są 1,5 m pod dnem rowu lub naturalnego cieku wodnego.

Po zakończeniu robót miejsca przejść oznakować dwoma słupkami betonowymi usytuowanymi 0,5 m od krawędzi skarpy pomalowanymi w kolorze brązu.

Mapy do celów projektowych mogą nie zawierać dokładnego usytuowania wszystkich sieci uzbrojenia podziemnego. W czasie wykonywania prac należy wziąć pod uwagę możliwość wystąpienia niezainwentaryzowanych sieci.

Etap I

	Przejścia siecią wodociągową pod dopływem rzeki Lubenka	Przejścia siecią wodociągową pod drogą powiatową i dopływem rzeki Lubenka j.w pkt. 5.1
	PR1, PR2, PR3, PR4, PR5, PR6, PR10, PR11, PR4a	PD14, PD14.1
Rura ochronna PE100 125x7,4 mm	27,0 m	-
Rura ochronna PE100 180x10,7 mm	66,0 m	35,0 m
Rura ochronna PE100 200x11,9 mm	40,0 m	-
Rura ochronna PE100 250x14,8 mm	77,0 m	35,0 m

1.3.1.1.3.3. Skrzyżowanie z siecią gazową średnioprężną

Ww wykonać zgodnie z warunkami zawartymi w uzgodnieniu branżowym, załącznik - pismo KSGIII/OTE/69A/58/2/14 z dnia 28.04.2014.

1. Minimalne odległości sieci wodociągowej od istniejących gazociągów zachować zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Przemysłu i Handlu z dnia 14 listopada 1995 r. w sprawie warunków technicznych jakim powinny odpowiadać sieci gazowe (Dz. U. Nr 139/95).
2. Skrzyżowania sieci wodociągowej z istniejącymi gazociągami wykonać zgodnie z Polską Normą PN-91/M.-34501 - „Skrzyżowania gazociągów z przeszkodami terenowymi” oraz z przepisami branżowymi obowiązującymi w Zakładzie Gazowniczym Rzeszów.
3. Roboty ziemne w strefach ochronnych gazociągów wykonywać ręcznie, pod nadzorem pracownika Rejonu Dystrybucji Gazu w Rzeszowie.
4. Z 14 dniowym wyprzedzeniem zawiadomić RDG Rzeszów o terminie rozpoczęcia robót zlecając odpłatny nadzór.
5. Należy zlecić naprawy ewentualnych uszkodzeń izolacji odcinków stalowych przyłączy, które odpłatnie dokona RDG Rzeszów.
6. Odległość pozioma przyłącza gazowego od wejścia przyłącza wodociągowego do budynku powinna wynosić min. 1,5 m.
7. Odbiór robót ziemnych przy zbliżeniach i skrzyżowaniach wykonywanej sieci wodociągowej z siecią gazową należy potwierdzić stosownym protokołem podpisanym przez upoważnionego pracownika RDG Rzeszów.

Roboty ziemne w miejscu skrzyżowania wykonać ręcznie.

	Etap I
--	---------------

	Lubenia, Sołonka, Straszyle
Ilość skrzyżowań	297

1.3.1.1.3.4. Skrzyżowanie z kablami energetycznymi

Skrzyżowania projektowanego wodociągu z kablami należy zabezpieczyć przez nałożenie na kable rur ochronnych dwudzielnych typu Arot o długości 3,0 m.

Skrzyżowania z kablami elektrycznymi oznaczono na planie symbolem Arot A110PS – E1 dla kabli energetycznych niskiego napięcia, symbolem Arot A160PS-E2 – dla kabli energetycznych wysokiego napięcia.

Roboty ziemne w miejscu skrzyżowania wykonać ręcznie.

Odbiór robót ziemnych przy zbliżeniach i skrzyżowaniach wykonywanej sieci wodociągowej z ww sieciami przed zakryciem należy potwierdzić stosownym protokołem podpisanym przez upoważnionego pracownika:

- Rejonu Dystrybucji Energii - Rzeszów Teren

	Etap I
	Lubenia, Sołonka, Straszyle
Arot A110PS	70
Skrzyżowanie niewymagające rury ochr. Arot	6

1.3.1.1.3.5. Skrzyżowanie z istniejącą siecią kanalizacyjną i lokalną siecią wodociągową

Prace w pobliżu skrzyżowań z istniejącą kanalizacją oraz siecią wodociągową należy prowadzić ręcznie pod nadzorem dysponenta sieci.

1.3.1.1.3.6. Oznakowanie sieci wodociągowej

Trasę wodociągu oznakować taśmą sygnalizacyjno – ostrzegawczą koloru niebieskiego z wkładką metalową układaną na głębokości około 40 cm od terenu.

Tablice orientacyjne należy opisać i rozmieścić zgodnie z PN-62/B-097600. O znakowanie i tabliczki powinny być umieszczone na trwałych budowlach zlokalizowanych przy sieci, a w przypadku ich braku na słupkach betonowych.

1.3.1.1.3.7. Wykonanie pompowni wody

Należy wykonać pompownię główną (P1) oraz 6 szt. pompowni strefowych (P2, P3, P4, P5, P6, P7). Każda pompownia wyposażona zostanie w zestaw pompowy zblokowany z wysokosprawnych, wielostopniowych pionowych pomp wirowych zamontowanych na wspólnej ramie ze stali kwasoodpornej (OH18N9) posadowionej na posadce, na wibroizolatorach.

Każdy zestaw wyposażony zostanie w przetworniki ciśnienia umożliwiające płynną regulację obrotów silnika i zmianę parametrów pracy każdej pompy.

Elementy pompy jak wirnik, wał, komora, winny być ze stali kwasoodpornej, wysokiej jakości łożyska, uszczelnienia, dławnice (guma EPDM).

Prace spawalnicze wykonać zgodnie z normą PN-EN-ISO 3834-2, z uznaną technologią spawania WPQR zgodną z PN-EN ISO 15614, jakością spoin dla konstrukcji spawanych minimum poziom „C” – wg PN-EN ISO 5817.

Układ mechaniczny każdej pompowni:

- zawory odcinające na ssaniu pompy
- zawór odcinający i zawór zwrotny na tłoczeniu
- przewody połączeniowe z rur stalowych kwasoodpornych
- membranowy zbiornik ciśnieniowy przeciwwuderzeniowy
- przepływomierz i manometry kontrolne z czujnikami ciśnienia

Wymagane parametry pracy zestawów określono w nawiązaniu do wykonanych hydraulicznych obliczeń sieci.

Zestaw pompowy zlokalizowany w kontenerze lekkiej konstrukcji, ogrzewanym (+5°C), posiadającym osuszacz powietrza. Kontener, budowla niepodpiwniczona o wymiarach 2,44 x 3,0 x 2,95 m, ustawiony na żelbetowej płycie fundamentowej.

Konstrukcja kontenera stalowa, ocynkowana, malowana na kolor biały RAL 9010. Ściany zewnętrzne wykonane są z płyt warstwowych z rdzeniem styropianowym gr. 7,5 do 8,0 cm, stropodach wykonany z płyt warstwowych z rdzeniem styropianowym gr. 10,0 cm.

Po zakończeniu robót montażowych wszystkie przewody technologiczne poddać próbie ciśnieniowej na szczelność.

Próbie przeprowadzić na ciśnienie 1.6 MPa w ciągu 30 min.

Pompownia P1

Pompownia P1 wraz z żelbetowymi zbiornikami magazynowo - wyrównawczym o $V = 2 \times 150 \text{ m}^3$ zlokalizowana w m. Straszędzie, na ogrodzonej i zagospodarowanej działce o nr ewid. 2240/1 – kierunek Straszędzie – Sołonka.

Parametry pracy zestawu:

Wydajność	$Q = 4 - 40 \text{ m}^3/\text{h}$ (przepl. gosp. – p.poż)
Podnoszenie	$H = 10 \text{ bar}$
Zaisnst. moc	$N = 22 \text{ kW}$

Doprowadzony do pompowni przewód ssawny z rur PE100 – 160x9,5 RC przyłączyć do agregatu pompowego po z węźce 160/140 przy pomocy kołnierza nasuwanego DN140 (PN10), przewód tłoczny z rur PE100 – 160x14,6 RC, łączenie z zestawem pompowym przy pomocy kołnierza nasuwanego DN140 (PN16).

Rzędna terenu po makroniwelacji pod płytę fundamentową wynosi 258,90 m n.p.m.

Zapotrzebowanie energii elektrycznej na potrzeby ogrzewania kontenera wraz z innymi (osuszanie, oświetlenie):

$$N_k = 6,0 \text{ kW}$$

Zbiornik wyrównawczo – czerpalny $2 \times V = 150 \text{ m}^3$

Należy wykonać dwa zbiorniki jednokomorowe okrągłe, częściowo zagłębione w gruncie o konstrukcji żelbetowej, monolitycznej. Średnica zewnętrzna (konstrukcji) obiektu 6,5 m, średnica wewnętrzna 6,0 m. Poziom posadowienia zbiornika wynosi 170 cm poniżej terenu, czyli 257,20 m n.p.m.

Powierzchnia zabudowy – zbiorniki $2 \times 33,17 \text{ m}^2$

Pojemność całkowita – zbiorniki $2 \times 170 \text{ m}^3$

Pojemność czynna – zbiorniki $2 \times 150 \text{ m}^3$

W dnie zbiornika umieszczono przejścia szczelne dla rury dopływowej PE160 i odpływowej dla PE160.

W ścianie zbiornika umieszczono przejście szczelne dla przelewu PE160

Ogrodzenie pompowni

Ogrodzenie przemysłowe na cokole.

- panele szerokość 2500 mm x wysokość 1930 mm, wymiary oczek 200 x 50 mm, w miejscu profilowania 100 x 50 mm, średnica drutu $\varnothing 5 \text{ mm}$.

- słupy pośrednie i narożne o przekroju kwadratowym 60 x 601,5 mm
- mocowanie paneli do przedniej strony słupa za pomocą śrub zabezpieczających i złączek, technologia powlekania - panele wykonane z drutu ocynkowanego (min. 25g/m²), drut pokryty powłoką PVC, słupki ocynkowane od wewnątrz zewnątrz minimalna grubość pokrycia 275g/m², zgodnie z normą EN10326, następnie farba podkładowa i wykończenie powłoką z proszku poliestrowego (min. 60 mikrometrów)
- beton C 16/20, osadzenie słupków $V = 0,5 \times 0,5 \times 1,5 = 0,375 \text{ m}^3/\text{1 szt.}$
- cokół $0,2 \times 0,3 = 0,06 \text{ m}^3/\text{1 mb ogrodzenia.}$
- brama rozwieralna szerokości 4,0 m, wysokości 1,93 m.
 - furtka szerokości 1,0 m, wysokości 1,93 m szt. 1
 - długość ogrodzenia 137,2 m

Pompownia P2

Pompownia P2 zlokalizowana w m. Sołonka, na ogrodzonej i zagospodarowanej działce o nr ewid. 186/4 – kierunek pozostała część wsi Sołonka.

Parametry pracy zestawu:

Wydajność	$Q = 5 - 36 \text{ m}^3/\text{h}$ (przepl. gosp. – p.poż)
Podnoszenie	$H = 14 \text{ bar}$
Zaisnst. moc	$N = 27,5 \text{ kW}$

Doprowadzony do pompowni przewód ssawny z rur PE100 – 160x14,6 RC przyłącz do zestawu pompowego po zwężce 160/140 przy pomocy kołnierza nasuwanego DN140 (PN10), przewód tłoczny z rur PE100 – 125x7,4 RC, łączenie z zestawem pompowym przy pomocy kołnierza nasuwanego DN125 (PN10).

Zestaw posiada przepięcie pomiędzy kolektorem tłocznym i ssawnym wyposażone, we właściwie zamontowaną przepustnicę zwrotną i przepustnicę odcinającą dla uzyskania przepływu od kolektora tłoczego do kolektora ssawnego (postój zestawu).

Rzędna terenu po makroniwelacji pod płytę fundamentową wynosi 280,50 m n.p.m.

Zapotrzebowanie energii elektrycznej na potrzeby ogrzewania kontenera wraz z innymi (osuszanie, oświetlenie):

$$N_k = 6,0 \text{ kW}$$

Ogrodzenie pompowni

Ogrodzenie przemysłowe na cokole.

- panele szerokość 2500 mm x wysokość 1930 mm, wymiary oczek 200 x 50 mm, w miejscu profilowania 100 x 50 mm, średnica drutu $\varnothing 5 \text{ mm}$.
 - słupy pośrednie i narożne o przekroju kwadratowym 60 x 601,5 mm
- mocowanie paneli do przedniej strony słupa za pomocą śrub zabezpieczających i złączek, technologia powlekania - panele wykonane z drutu ocynkowanego (min. 25g/m²), drut pokryty powłoką PVC, słupki ocynkowane od wewnątrz zewnątrz minimalna grubość pokrycia 275g/m², zgodnie z normą EN10326, następnie farba podkładowa i wykończenie powłoką z proszku poliestrowego (min. 60 mikrometrów)
- beton C 16/20, osadzenie słupków $V = 0,5 \times 0,5 \times 1,5 = 0,375 \text{ m}^3/\text{1 szt.}$
- cokół $0,2 \times 0,3 = 0,06 \text{ m}^3/\text{1 mb ogrodzenia.}$
- brama rozwieralna szerokości 3,0 m, wysokości 1,93 m.
 - furtka szerokości 1,0 m, wysokości 1,93 m szt. 1
 - długość ogrodzenia 50,8 m

Pompownia P3

Pompownia P3 wraz ze zbiornikiem magazynowo - wyrównawczym stalowym o $V = 50 \text{ m}^3$. zlokalizowana w m. Sołonka, na ogrodzonej i zagospodarowanej działce o nr ewid. 534/1 – kierunek pozostała część wsi Sołonka.

Parametry pracy zestawu:

Wydajność	$Q = 1,2 - 36 \text{ m}^3/\text{h}$ (przepl. gosp. – p.poż)
-----------	---

Podnoszenie $H = 8,5 \text{ bar}$
 Zaisnst. moc $N = 22 \text{ kW}$

Przyłącz ssawny czterocłonowego zestawu kołnierzy stalowy DN100/PN10, króciec tłoczny DN100/PN16.

Zestaw pompowy posiada obejście testujące od kolektora tłoczego do zbiornika czepnego $V=50 \text{ m}^3$ (Rozporz. MSWiA z dnia 24 lipca 2009r – DZU Nr 124, poz. 1030, §II. 4)

Rzędna terenu po makroniwelacji pod płytę fundamentową wynosi 375,50 m n.p.m.

Zapotrzebowanie energii elektrycznej na potrzeby ogrzewania kontenera wraz z innymi (osuszanie, oświetlenie):

$$N_k = 6,0 \text{ kW}$$

Zbiornik wyrównawczo – czepalny $V = 50 \text{ m}^3$

Zbiornik poziomy wykonany jest z blachy stalowej, ukształtowanej w walczyk cylindryczny, zamknięty z obu stron płaskimi dnami wyoblanymi o średnicy $\varnothing 2800 \text{ mm}$. Wewnątrz znajdują się pierścienie usztywniające wykonane z teownika 80. Całość spawana – nierozbieralna. W górnej części zbiornika, na jego części cylindrycznej usytuowano szyb włączowy $\varnothing 700$, zamknięty szczelną klapą. Dla umożliwienia rewizji wewnętrznej w otworze włączowym umocowano drabinę sięgającą dolnej części zbiornika.

Wyposażenie zbiornika stanowią króćce umieszczone w dnach zbiornika:

- dopływowy Dn80,
 - odpływowy Dn100,
 - przelewowy Dn100,
- oraz króćce umieszczone na części walczakowej:
- odpowietrzający Dn100,
 - spustowy Dn100.

Wewnętrzne powierzchnie zbiornika oczyszczone do klasy czystości Sa2.5 zabezpieczone są dwukrotną warstwą farby o wysokiej jakości, farba posiada atest PZH do kontaktu z wodą pitną.

Powierzchnie zewnętrzne zabezpieczone są dwukrotną warstwą farby podkładowej przeciwrzecznej, oraz warstwą lakieru bitumicznego.

~	Pojemność nominalna	-	50 m ³
~	Średnica zbiornika	-	2800 mm
~	Długość zbiornika	-	8640 mm

Ogrodzenie pompowni

Ogrodzenie przemysłowe na cokole.

- panele szerokość 2500 mm x wysokość 1930 mm, wymiary oczek 200 x 50 mm, w miejscu profilowania 100 x 50 mm, średnica drutu $\varnothing 5 \text{ mm}$.

- słupy pośrednie i narożne o przekroju kwadratowym 60 x 601,5 mm

mocowanie paneli do przedniej strony słupa za pomocą śrub zabezpieczających i złączek, technologia powlekania - panele wykonane z drutu ocynkowanego (min. 25g/m²), drut pokryty powłoką PVC, słupki ocynkowane od wewnątrz zewnątrz minimalna grubość powłoki 275g/m², zgodnie z normą EN10326, następnie farba podkładowa i wykończenie powłoką z proszku poliestrowego (min. 60 mikrometrów)

beton C 16/20, osadzenie słupków $V = 0,5 \times 0,5 \times 1,5 = 0,375 \text{ m}^3/1 \text{ szt.}$

cokół $0,2 \times 0,3 = 0,06 \text{ m}^3/1 \text{ mb ogrodzenia.}$

- brama rozwieralna szerokości 3,0 m, wysokości 1,93 m.
- furtka szerokości 1,0 m, wysokości 1,93 m szt. 1
- długość ogrodzenia 74,2 m

Pompownia P4

Pompownia P4 wraz ze zbiornikiem magazynowo – wyrównawczym stalowym o $V = 50 \text{ m}^3$ zlokalizowana w m. Straszędzie, na ogrodzonej i zagospodarowanej działce o nr ewid. 1245/3 – kierunek - Straszędzie Okop.

Parametry pracy zestawu:

Wydajność	$Q = 3,2 - 36 \text{ m}^3/\text{h}$ (przepl. gosp. – p.poż)
Podnoszenie	$H = 6,4 \text{ bar}$
Zaisnst. moc	$N = 16 \text{ kW}$

Przyłącz ssawny czterocłonowego agregatu kołnierzowy stalowy DN100/PN10, króciec tłoczny DN100/PN16. Agregat posiada obejście testujące od kolektora tłoczego do zbiornika czepnego $V=50 \text{ m}^3$ identyczne jak w pompowni P3.

Rzędna terenu po makroniwelacji pod płytę fundamentową wynosi 307,0 m n.p.m.

Zapotrzebowanie energii elektrycznej na potrzeby ogrzewania kontenera wraz z innymi (osuszanie, oświetlenie):

$$N_k = 6,0 \text{ kW}$$

Zbiornik wyrównawczo – czepalny $V = 50 \text{ m}^3$

Zbiornik poziomy wykonany jest z blachy stalowej, ukształtowanej w walczak cylindryczny, zamknięty z obu stron płaskimi dnami wyoblanymi o średnicy $\varnothing 2800\text{mm}$. Wewnątrz znajdują się pierścienie usztywniające wykonane z teownika 80. Całość spawana – nierozbieralna. W górnej części zbiornika, na jego części cylindrycznej usytuowano szyb włączowy $\varnothing 700$, zamknięty szczelną klapą. Dla umożliwienia rewizji wewnętrznej w otworze włączowym umocowano drabinę sięgającą dolnej części zbiornika.

Wyposażenie zbiornika stanowią króćce umieszczone w dnach zbiornika:

- dopływowy Dn80,
 - odpływowy Dn100,
 - przelewowy Dn100,
- oraz króćce umieszczone na części walczakowej:
- odpowietrzający Dn100,
 - spustowy Dn100.

Wewnętrzne powierzchnie zbiornika oczyszczone do klasy czystości Sa2.5 zabezpieczone są dwukrotną warstwą farby o wysokiej jakości, farba posiada atest PZH do kontaktu z wodą pitną.

Powierzchnie zewnętrzne zabezpieczone są dwukrotną warstwą farby podkładowej przeciwrzecznej, oraz warstwą lakieru bitumicznego.

Pojemność nominalna	-	50 m^3
Średnica zbiornika	-	2800 mm
Długość zbiornika	-	8640 mm

Ogrodzenie pompowni

Ogrodzenie przemysłowe na cokole.

- panele szerokość 2500 mm x wysokość 1930 mm, wymiary oczek 200 x 50 mm, w miejscu profilowania 100 x 50 mm, średnica drutu $\varnothing 5 \text{ mm}$.
 - słupy pośrednie i narożne o przekroju kwadratowym 60 x 601,5 mm
- mocowanie paneli do przedniej strony słupa za pomocą śrub zabezpieczających i złączek, technologia powlekania - panele wykonane z drutu ocynkowanego (min. 25g/m²), drut pokryty powłoką PVC, słupki ocynkowane od wewnątrz zewnątrz minimalna grubość powłoki 275g/m², zgodnie z normą EN10326, następnie farba podkładowa i wykończenie powłoką z proszku poliestrowego (min. 60 mikrometrów)
- beton C 16/20, osadzenie słupków $V = 0,5 \times 0,5 \times 1,5 = 0,375 \text{ m}^3/1\text{szt.}$
- cokół $0,2 \times 0,3 = 0,06 \text{ m}^3/1\text{mb}$ ogrodzenia.
- Brama z furtką, rozwieralna szerokości 3,0 m, wysokości 1,93 m.
 - długość ogrodzenia 82,55 m

Pompownia P5

Pompownia P5 wraz ze zbiornikiem magazynowo – wyrównawczym stalowym o $V = 50\text{m}^3$ zlokalizowana w m. Straszędzie, na ogrodzonej i zagospodarowanej działce o nr ewid. 613/3 – kierunek – Straszędzie Pogorzelska.

Parametry pracy zestawu:

Wydajność	$Q = 2,5 - 36 \text{ m}^3/\text{h}$ (przepl. gosp. – p.poż)
-----------	---

Podnoszenie $H = 8,3 \text{ bar}$
 Zaisnst. moc $N = 22 \text{ kW}$

Przyłącz ssawny czterocłonowego agregatu kołnierzowy stalowy DN125/PN10. Przyłącz tłoczny stalowy kołnierzowy DN125/PN16.

Rzędna terenu po makroniwelacji pod płytę fundamentową wynosi 283,5 m n.p.m.

Zapotrzebowanie energii elektrycznej na potrzeby ogrzewania kontenera wraz z innymi (osuszanie, oświetlenie):

$N_k = 6,0 \text{ kW}$

Zbiornik wyrównawczo – czerpalny $V = 50 \text{ m}^3$

Zbiornik poziomy wykonany jest z blachy stalowej, ukształtowanej w walczak cylindryczny, zamknięty z obu stron płaskimi dnami wyoblانymi o średnicy $\varnothing 2800 \text{ mm}$. Wewnątrz znajdują się pierścienie usztywniające wykonane z teownika 80. Całość spawana – nierozbieralna. W górnej części zbiornika, na jego części cylindrycznej usytuowano szyb włączowy $\varnothing 700$, zamknięty szczelną klapą. Dla umożliwienia rewizji wewnętrznej w otworze włączowym umocowano drabinę sięgającą dolnej części zbiornika.

Wyposażenie zbiornika stanowią króćce umieszczone w dnach zbiornika:

- dopływowy Dn80,
- odpływowy Dn100,
- przelewowy Dn100,

oraz króćce umieszczone na części walczakowej:

- odpowietrzający Dn100,
- spustowy Dn100.

Wewnętrzne powierzchnie zbiornika oczyszczone do klasy czystości Sa2.5 zabezpieczone są dwukrotną warstwą farby o wysokiej jakości, farba posiada atest PZH do kontaktu z wodą pitną.

Powierzchnie zewnętrzne zabezpieczone są dwukrotną warstwą farby podkładowej przeciwrdzewnej, oraz warstwą lakieru bitumicznego.

~ Pojemność nominalna	-	50 m ³
~ Średnica zbiornika	-	2800 mm
~ Długość zbiornika	-	8640 mm

Ogrodzenie pompowni

Ogrodzenie przemysłowe na cokole.

- panele szerokość 2500 mm x wysokość 1930 mm, wymiary oczek 200 x 50 mm, w miejscu profilowania 100 x 50 mm, średnica drutu $\varnothing 5 \text{ mm}$.

- słupy pośrednie i narożne o przekroju kwadratowym 60 x 601,5 mm

mocowanie paneli do przedniej strony słupa za pomocą śrub zabezpieczających i złączek, technologia powlekania - panele wykonane z drutu ocynkowanego (min. 25g/m²), drut pokryty powłoką PVC, słupki ocynkowane od wewnątrz zewnątrz minimalna grubość powłoki 275g/m², zgodnie z normą EN10326, następnie farba podkładowa i wykończenie powłoką z proszku poliestrowego (min. 60 mikrometrów)

beton C 16/20, osadzenie słupków $V = 0,5 \times 0,5 \times 1,5 = 0,375 \text{ m}^3/1 \text{ szt.}$

cokół $0,2 \times 0,3 = 0,06 \text{ m}^3/1 \text{ mb ogrodzenia.}$

- brama rozwieralna szerokości 3,0 m, wysokości 1,93 m.
- furtka szerokości 1,0 m, wysokości 1,93 m szt. 1
- długość ogrodzenia 108,9m

Pompownia P6

Pompownia P6 zlokalizowana w m. Straszędzie, na ogrodzonej i zagospodarowanej działce o nr ewid. 2469/9 – kierunek Podlas - Zimny Dział.

Parametry pracy zestawu:

Wydajność $Q = 8,2 - 37 \text{ m}^3/\text{h}$ (przepł. gosp. – p.poż)
 Podnoszenie $H = 9,0 \text{ bar}$
 Zaisnst. moc $N = 22 \text{ kW}$

Przyłącz ssawny czteroczęściowego zestawu kołnierzy stalowy DN125/PN10, króciec tłoczny DN125/PN10.

Rzędna terenu po makroniwelacji pod płytę fundamentową wynosi 281,50 m n.p.m.

Zapotrzebowanie energii elektrycznej na potrzeby ogrzewania kontenera wraz z innymi (osuszanie, oświetlenie):

$$N_k = 6,0 \text{ kW}$$

Ogrodzenie pompowni

Ogrodzenie przemysłowe na cokole.

- panele szerokość 2500 mm x wysokość 1930 mm, wymiary oczek 200 x 50 mm, w miejscu profilowania 100 x 50 mm, średnica drutu \varnothing 5 mm.

- słupy pośrednie i narożne o przekroju kwadratowym 60 x 601,5 mm

mocowanie paneli do przedniej strony słupa za pomocą śrub zabezpieczających i złączek, technologia powlekania - panele wykonane z drutu ocynkowanego (min. 25g/m²), drut pokryty powłoką PVC, słupki ocynkowane od wewnątrz zewnątrz minimalna grubość powłoki 275g/m², zgodnie z normą EN10326, następnie farba podkładowa i wykończenie powłoką z proszku poliestrowego (min. 60 mikrometrów)

beton C 16/20, osadzenie słupków $V = 0,5 \times 0,5 \times 1,5 = 0,375 \text{ m}^3/1\text{ szt.}$

cokół $0,2 \times 0,3 = 0,06 \text{ m}^3/1\text{ mb ogrodzenia.}$

- Brama z furtką, rozwieralna szerokości 3,0 m, wysokości 1,93 m.
- długość ogrodzenia 82,55 m

Pompownia P7

Pompownia P7 wraz ze zbiornikiem magazynowo – wyrównawczym stalowym o $V = 50\text{ m}^3$ zlokalizowana w m. Straszędzie, na ogrodzonych i zagospodarowanych działkach o nr ewid. 2919/4, 2919/7 – kierunek – Zimny Dział.

Parametry pracy zestawu:

Wydajność	$Q = 7,5 - 36 \text{ m}^3/\text{h}$ (przepł. gosp. – p.poż)
Podnoszenie	$H = 8,0 \text{ bar}$
Zaisnst. moc	$N = 16 \text{ kW}$

Przyłącz ssawny czteroczęściowego agregatu kołnierzy stalowy DN125/PN10, przyłącz tłoczny DN125/PN10. Agregat posiada przełączenie pomiędzy kolektorem tłocznym i ssawnym identyczne jak dla pompowni P2.

Rzędna terenu po makroniwelacji pod płytę fundamentową wynosi 365,10 m n.p.m.

Zapotrzebowanie energii elektrycznej na potrzeby ogrzewania kontenera wraz z innymi (osuszanie, oświetlenie):

$$N_k = 6,0 \text{ kW}$$

Zbiornik wyrównawczo – czerpalny $V = 50 \text{ m}^3$

Zbiornik poziomy wykonany jest z blachy stalowej, ukształtowanej w walczyk cylindryczny, zamknięty z obu stron płaskimi dnami wyoblanymi o średnicy \varnothing 2800mm. Wewnątrz znajdują się pierścienie usztywniające wykonane z teownika 80. Całość spawana – nierozbieralna. W górnej części zbiornika, na jego części cylindrycznej usytuowano szyb włączowy \varnothing 700, zamknięty szczelną klapą. Dla umożliwienia rewizji wewnętrznej w otworze włączowym umocowano drabinę sięgającą dolnej części zbiornika.

W wyposażenie zbiornika stanowią króćce umieszczone w dnach zbiornika:

- dopływowy Dn80,
- odpływowy Dn100,
- przelewowy Dn100,

oraz króćce umieszczone na części walczakowej:

- odpowietrzający Dn100,
- spustowy Dn100.

Wewnętrzne powierzchnie zbiornika oczyszczone do klasy czystości Sa2.5 zabezpieczone są dwukrotną warstwą farby o wysokiej jakości, farba posiada atest PZH do kontaktu z wodą pitną. Powierzchnie zewnętrzne zabezpieczone są dwukrotną warstwą farby podkładowej przeciwrzecznej, oraz warstwą lakieru bitumicznego.

Pojemność nominalna	-	50 m ³
Średnica zbiornika	-	2800 mm
Długość zbiornika	-	8640 mm

Ogrodzenie pompowni

Ogrodzenie przemysłowe na cokole.

- panele szerokość 2500 mm x wysokość 1930 mm, wymiary oczek 200 x 50 mm, w miejscu profilowania 100 x 50 mm, średnica drutu Ø 5 mm.
 - słupy pośrednie i narożne o przekroju kwadratowym 60 x 601,5 mm
- mocowanie paneli do przedniej strony słupa za pomocą śrub zabezpieczających i złączek, technologia powlekania - panele wykonane z drutu ocynkowanego (min. 25g/m²), drut pokryty powłoką PVC, słupki ocynkowane od wewnątrz zewnątrz minimalna grubość pokrycia 275g/m², zgodnie z normą EN10326, następnie farba podkładowa i wykończenie powłoką z proszku poliestrowego (min. 60 mikrometrów)
- beton C 16/20, osadzenie słupków $V = 0,5 \times 0,5 \times 1,5 = 0,375 \text{ m}^3/1\text{szt.}$
- cokół $0,2 \times 0,3 = 0,06 \text{ m}^3/1\text{mb ogrodzenia.}$
- brama rozwieralna szerokości 4,0 m, wysokości 1,93 m.
 - furtka szerokości 1,0 m, wysokości 1,93 m szt. 1
 - długość ogrodzenia 78,7m

Drogi i place wewnętrzne pompowni wody

Drogi i place zaszeregowano do kategorii ruchu KR-1

Warstwy przedstawiają się następująco:

- warstwa odcinająca z piasku gruboziarnistego grub. 10 cm
- warstwa odsączająca ze żwiru grub. 20 cm
- podbudowa tłuczniowa grub. 15 cm
- nawierzchnia z betonu asfaltowego BA0/12,5 o grubości 3 ÷ 4 cm

Obramowanie nawierzchni placów krawężnikami ulicznymi betonowymi 15 x 30 cm ułożonymi na płask na ławie betonowej 40 x 15cm.

Oraz wszystkie pozostałe elementy załączone w przedmiarze robót dla obiekt pompownia

1.3.1.2. Etap II

1.3.1.2.1. Sieć wodociągowa

Rury PE- SDR 17	Ø 125 x 7,4 mm	973,5	mb
Rury PE- SDR 11	Ø 110 x 10,0 mm	4829,9	mb
Rury PE- SDR 17	Ø 110 x 6,6 mm	11818,5	mb
Rury PE- SDR 17	Ø 90 x 5,4 mm	4849,5	mb
Rury PE- SDR 11	Ø 63 x 5,8 mm	14,5	mb
Rury PE- SDR 17	Ø 63 x 3,8 mm	3276,5	mb
Rury PE- SDR 17	Ø 40 x 2,4 mm	8 092,0	mb
Razem		33 854,4	mb

Uzbrojenie rurociągu

W skład uzbrojenia projektowanej sieci wchodzi:

- zasuw,
- hydranty przeciwpożarowe nadziemne,

- hydranty płuczące nadziemne

Uzbrojenie rurociągu stanowią miękkouszczelniające zasuwy kołnierzowe żeliwne o średnicach DN 40-125, PN10 do zabudowy podziemnej zabezpieczone obudową, przykryte skrzynką do zasuw. Montaż zasuw przy użyciu luźnych połączeń kołnierzowych nasuwanych na rurę PE, na odejściach od przewodu głównego, poprzez trójniki redukcyjne kołnierzowe 125/90, 110/90, 110/63.

Na sieci hydranty przeciwpożarowe nadziemne $\varnothing 80$ mm z podwójnym zamknięciem, instalowane poprzez trójniki redukcyjne. Dodatkową funkcją hydrantów jest odpowietrzenie. Hydranty będą również służyły przy odcinkowym chlorowaniu i płukaniu sieci. Przed każdym z hydrantów przewidziano zasuwę kołnierzową DN80.

	Etap II
Zasuwa przydomowa $\varnothing 40$	187
Zasuwa sieciowa $\varnothing 40$	2
Zasuwa sieciowa $\varnothing 80$	9
Zasuwa sieciowa $\varnothing 100$	32
Zasuwa sieciowa $\varnothing 125$	3
Zasuwa hydrantowa $\varnothing 80$	114

	Etap II
	Lubenia, Sołonka, Straszyle
Hydrant HP	95
Hydrant płuczący HPp	19

1.3.1.2.2. Wykonanie przyłączy wodociągowych

Przyłącza wykonane będą z rur PE 100-RC o średnicy $\varnothing 32$ mm. Na każdym przyłączy w odległości od 1,0 m do 6,0 m od istniejącego budynku poprzez redukcję zamontowane będą zasuwy odcinające $\varnothing 40$ mm. Przyłącza wykonane będą na odcinkach od zasuwy przydomowej do budynku oraz wewnątrz budynku do układu redukcyjno – pomiarowego. Lokalizację układów redukcyjno - pomiarowych zaprojektowano za zewnętrzną ścianą w piwnicy lub parterze budynku, w miejscach wydzielonych, suchych i łatwo dostępnych, zabezpieczonych przed zalaniem wody, działaniem mrozu oraz możliwością uszkodzenia mechanicznego.

Węzeł wodomierzowy dla średnicy $\varnothing 32$ montować na konsoli wodomierzowej poziomej w kolejności:

- Zawór odcinający kulowy $\varnothing 20$ mm
- Wodomierz $\varnothing 20$ mm
- Zawór odcinający kulowy $\varnothing 20$ mm
- Zawór zwrotny antyskażeniowy $\varnothing 20$ mm – zgodnie z PN-92/B-01706/Az1
- Regulator ciśnienia $\varnothing 20$ mm
- Zawór odcinający kulowy $\varnothing 20$ mm

Do poszczególnych posesji ustalono miejsce doprowadzenia rurociągu do budynku podczas wizji w terenie zgodnie ze wskazaniem Właściciela działki.

Przyłącza wodociągowe zewnętrzne

Rury PE- SDR 17	ø 32 x 2,0 mm	668,5	mb
Razem		668,5	mb

Przyłącza wodociągowe wewnętrzne

Rury PE- SDR 17	ø 32 x 2,0 mm	620,0	mb
Razem		620,0	mb

Łączna długość projektowanych rurociągów wynosi: 35 142,90 mb
 Ilość projektowanych przyłączy 248 szt.

1.3.1.2.3. Wykonanie przejść pod przeszkodami:**1.3.1.2.3.1. Przejścia pod drogami****Przekroczenia drogi powiatowej nr 1413R relacji Niebylec-Sołonka-Straszydle**

Przekroczenia dróg wykonać metodą przewiertu poziomego oraz metodą przewiertu horyzontalnego sterowanego. Szczegóły przekroczeń opisano w PW pkt 5.1.

Do rury przewiertowej wprowadzony będzie przewód technologiczny z rury polietylenowej na pło-
 zach polietylenowych typu „BR” w rozstawie co 1,5 m. Końce rury osłonowej należy zabezpieczyć
 manszetami ochronnymi. W celu umożliwienia odcięcia przepływu wody w obrębie skrzyżowania
 przewidziano zamontowanie na przewodzie technologicznym zasuw odcinających dla rur PE,
 PN16 od strony napływu i za przejściem.

Całość robót należy przeprowadzić zgodnie z decyzją wydaną przez Zarząd Dróg Powiatowych w
 Rzeszowie.

Etap II

	Przejścia siecią wodociagową pod drogami powiatowymi
	PD17, PD18, PD19
Rura ochronna PE100 160x9,5 mm	14,0 m
Rura ochronna PE100 180x10,7 mm	16,0 m
Rura ochronna PE100 200x11,9 mm	14,0 m

Przekroczenia dróg gminnych

Przekroczenia dróg gminnych o nawierzchni asfaltowej zaprojektowano metodą przewiertu
 poziomego – 91 szt. oraz metodą przewiertu horyzontalnego sterowanego – 4 szt. Szczegóły
 przekroczeń pokazano w PW.

Przejścia poprzeczne i wzdłuż dróg uzupełnić kruszywem kamiennym o parametrach jak
 dla drogi kategorii ruchu KR1-2.

Przekroczenia dróg gminnych nieutwardzonych zaprojektowano przekopem – 34 szt.
 Szczegóły przekroczeń pokazano w PW.

ETAP II

Przewiert poziomy:

- Strazydle – 29 szt.
- Sołonka – 6 szt.
- Lubenia – 15 szt.
- Łącznie – 50 szt.

Rura ochronna:

- PE100 90x5,4 mm – 101,0 m
- PE100 125x7,4 mm – 65,5 m
- PE100 160x9,5 mm – 110,5 m
- PE100 180x10,7 mm – 316,0 m
- PE100 200x11,9 mm – 12,5 m

Rozkop:

- Strazydle – 18 szt.
- Sołonka – 1 szt.
- Lubenia – 4 szt.
- Łącznie - 23 szt.

Rura ochronna:

- PE100 90x5,4 mm – 38,5m
- PE100 125x7,4 mm – 8,5 m
- PE100 160x9,5 mm – 31,0 m
- PE100 180x10,7 mm – 73,5 m

Przejścia przez przeszkody na działkach prywatnych metodą przewiertu

Dla poszczególnych posesji po wizji przeprowadzonej w terenie dla miejsc, w których nie jest możliwe prowadzenie wodociągu metodą rozkopu zaprojektowano przewiert poziome i sterowane horyzontalne. Na planach sytuacyjnych zaznaczono rury przewiertowe i ich długości.

ETAP II

Przewiert poziomy:

- Strazydle – 4 szt.
- Sołonka – 4 szt.
- Łącznie – 9 szt.

Rura ochronna:

- PE100 90x5,4 mm – 8,0 m
- PE100 180x10,7 mm – 47,0 m
- PE100 200x11,9 mm – 8,0 m

Przewiert sterowany horyzontalny:

- Sołonka – 1 szt.
- Łącznie - 1 szt.

Rura ochronna:

- PE100 180x10,7 mm – 57,0 m

1.3.1.2.3.2. Skrzyżowanie z ciekami wodnymi

Przejścia pod lewo i prawobrzeżnym dopływem rzeki Lubenka

Przekroczenia projektowaną siecią wodociągową lewo i prawobrzeżnych dopływów rzeki Lubenka wykonać metodą przewiertu. Rury przewodowe umieszczono w rurach ochronnych. Rury posadowione są 1,5 m pod dnem rowu lub naturalnego cieku wodnego.

Po zakończeniu robót miejsca przejść oznakować dwoma słupkami betonowymi usytuowanymi 0,5 m od krawędzi skarpy pomalowanymi w kolorze brązu.

Mapy do celów projektowych mogą nie zawierać dokładnego usytuowania wszystkich sieci uzbrojenia podziemnego. W czasie wykonywania prac należy wziąć pod uwagę możliwość wystąpienia niezainwentaryzowanych sieci.

Etap II

	Przejścia siecią wodociągową pod dopływem rzeki Lubenka
	PR7, PR8, PR9,
Rura ochronna PE100 90x5,4 mm	6,0 m
Rura ochronna PE100 160x9,5 mm	9,0 m
Rura ochronna PE100 180x10,7 mm	11,0 m

1.3.1.2.3.3. Skrzyżowanie z siecią gazową średnioprężną

Ww wykonać zgodnie z warunkami zawartymi w uzgodnieniu branżowym, załącznik - pismo KSGIII/OTE/69A/58/2/14 z dnia 28.04.2014.

8. Minimalne odległości sieci wodociągowej od istniejących gazociągów zachować zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Przemysłu i Handlu z dnia 14 listopada 1995 r. w sprawie warunków technicznych jakim powinny odpowiadać sieci gazowe (Dz. U. Nr 139/95).
9. Skrzyżowania sieci wodociągowej z istniejącymi gazociągami wykonać zgodnie z Polską Normą PN-91/M.-34501 - „Skrzyżowania gazociągów z przeszkodami terenowymi” oraz z przepisami branżowymi obowiązującymi w Zakładzie Gazowniczym Rzeszów.
10. Roboty ziemne w strefach ochronnych gazociągów wykonywać ręcznie, pod nadzorem pracownika Rejonu Dystrybucji Gazu w Rzeszowie.
11. Z 14 dniowym wyprzedzeniem zawiadomić RDG Rzeszów o terminie rozpoczęcia robót zlecając odpłatny nadzór.
12. Należy zlecić naprawy ewentualnych uszkodzeń izolacji odcinków stalowych przyłączy, które odpłatnie dokona RDG Rzeszów.
13. Odległość pozioma przyłącza gazowego od wejścia przyłącza wodociągowego do budynku powinna wynosić min. 1,5 m.
14. Odbiór robót ziemnych przy zbliżeniach i skrzyżowaniach wykonywanej sieci wodociągowej z siecią gazową należy potwierdzić stosownym protokołem podpisanym przez upoważnionego pracownika RDG Rzeszów.

Roboty ziemne w miejscu skrzyżowania wykonać ręcznie.

	Etap II
	Lubenia, Sołonka, Straszyle
Ilość skrzyżowań	6

1.3.1.2.3.4. Skrzyżowanie z kablami energetycznymi

Skrzyżowania projektowanego wodociągu z kablami należy zabezpieczyć przez nałożenie na kable rur ochronnych dwudzielnych typu Arot o długości 3,0 m.

Skrzyżowania z kablami elektrycznymi oznaczono na planie symbolem Arot A110PS – E1 dla kabli energetycznych niskiego napięcia, symbolem Arot A160PS-E2 – dla kabli energetycznych wysokiego napięcia.

Roboty ziemne w miejscu skrzyżowania wykonać ręcznie.

Odbiór robót ziemnych przy zbliżeniach i skrzyżowaniach wykonywanej sieci wodociągowej z ww sieciami przed zakryciem należy potwierdzić stosownym protokołem podpisanym przez upoważnionego pracownika:

- Rejonu Dystrybucji Energii - Rzeszów Teren,

	Etap II
	Lubenia, Sołonka, Straszędzie
Arot A110PS	22
Arot A160PS	1
Skrzyżowanie niewymagające rury ochr. Arot	2

1.3.1.2.3.5. Skrzyżowanie z istniejącą siecią kanalizacyjną i lokalną siecią wodociągową

Prace w pobliżu skrzyżowań z istniejącą kanalizacją oraz siecią wodociągową należy prowadzić ręcznie pod nadzorem dysponenta sieci.

1.3.1.2.3.6. Oznakowanie sieci wodociągowej

Trasę wodociągu oznakować taśmą sygnalizacyjno – ostrzegawczą koloru niebieskiego z wkładką metalową układaną na głębokości około 40 cm od terenu.

Tablice orientacyjne należy opisać i rozmieścić zgodnie z PN-62/B-097600. O znakowanie i tabliczki powinny być umieszczone na trwałych budowlach zlokalizowanych przy sieci, a w przypadku ich braku na słupkach betonowych.

1.3.2. Wykonanie ujęcia wody

Woda będzie ujmowana ze studni S-5 i S-6 pompami głębinowymi i tłoczona rurociągiem ciśnieniowym PE100 90x5,4 mm do istniejącego rurociągu PE 160x9,5 mm. Dalej ujmowana woda będzie tłoczona do Stacji Uzdatniania Wody w Lubeni.

Studnia Nr S-5

Zlokalizowana w m. Siedliska na działce Nr 987/2. Dojazd do terenu studni od drogi gminnej przez drogę utwardzoną polną. Działka stanowi własność Gminy Lubenia. Ogrodzenie terenu – 10,0 m x 10,0 m, jak pokazano na rysunku. Na terenie ogrodzonym umieścić szafę sterowniczą, oraz zewnętrzne oświetlenie studni.

Studnia Nr S-6

Zlokalizowana w m. Siedliska na działce Nr 987/2. Dojazd do terenu studni od drogi gminnej przez drogę utwardzoną polną. Działka stanowi własność Gminy Lubenia. Ogrodzenie terenu – 10,0 m x 10,0 m, jak pokazano na rysunku. Na terenie ogrodzonym umieścić szafę sterowniczą, oraz zewnętrzne oświetlenie studni.

Wypożyczenie studni głębinowych

Wykonać uzbrojenie otworów studziennych w pompy głębinowe zawieszone na rurociągu stalowym.

Pompy głębinowe o następujących parametrach:

Studnia Nr S-5

- Wydajność $Q=5\text{ m}^3/\text{h}$
- Wysokość podnoszenia $H=40,0\text{ m}$
- Długość agregatu $L=1200\text{ mm}$
- Średnica zewnętrzna $\varnothing 100\text{ mm}$
- Króciec tłoczny $Rp\ 1\ 1/2$

Silnik

- Moc nominalna $1,1\text{ kW}$
- Ciężar agregatu $20,0\text{ kg}$

Studnia Nr S-6

- Wydajność $Q=11,0\text{ m}^3/\text{h}$
- Wysokość podnoszenia $H=40,0\text{ m}$
- Długość agregatu $L=1200\text{ mm}$
- Średnica zewnętrzna $\varnothing 100\text{ mm}$
- Króciec tłoczny $Rp2$

Silnik

- Moc nominalna $2,2\text{ kW}$
- Ciężar agregatu $25,0,0\text{ kg}$

Pompa zostanie dostarczona wraz z szafą sterowniczą. Szczegółowy opis szafy w projekcie elektrycznym.

Agregaty zostaną zawieszone na rurach pompowych podwieszonych do głowicy znajdującej się w obudowie studni. Zasilanie agregatów pompowych w energię elektryczną doprowadzone kablem standardowym dostarczonym przez dostawcę pomp.

Obudowa studni

Przewiduje się zastosowanie studni betonowej o średnicy 1,50 m, z kręgów betonowych, przykrytą płytą pokrywową z 2 włazami żeliwnymi. Studnię należy wynieść ponad teren na rzędną 210,3 m n.p.m. i obsypać ziemią, nachylenie 1:1. W studni wykonać wentylację.

Standardowe wyposażenie obudowy studni stanowią:

- głowica studni głębinowej z konstrukcją podtrzymującą zespół agregatu i rurociągu tłoczego pionowego
- orurowanie 80mm
- wodomierz
- przepustnica DN 80
- przepustnica zwrotna DN80
- manometr 0-1,6 MPa
- kurek do poboru próbek wody

Ogrodzenia studni

Ogrodzenie przemysłowe na cokole.

- panele szerokość 2500 mm x wysokość 1930 mm, wymiary oczek 200 x 50 mm, w miejscu profilowania 100 x 50 mm, średnica drutu $\varnothing 5\text{ mm}$.
- słupy pośrednie i narożne o przekroju kwadratowym 60 x 601,5 mm

mocowanie paneli do przedniej strony słupa za pomocą śrub zabezpieczających i złączek, technologia powlekania - panele wykonane z drutu ocynkowanego (min. 25g/m²), drut pokryty powłoką PVC, słupki ocynkowane od wewnątrz zewnątrz minimalna grubość powłoki 275g/m², zgodnie z normą EN10326, następnie farba podkładowa i wykończenie powłoką z proszku poliestrowego (min. 60 mikrometrów)

beton C 16/20, osadzenie słupków $V = 0,5 \times 0,5 \times 1,5 = 0,375 \text{ m}^3/1\text{ szt.}$

cokół $0,2 \times 0,3 = 0,06 \text{ m}^3/1\text{ mb ogrodzenia.}$

- brama rozwieralna szerokości 2,0 m, wysokości 1,93 m szt. 2
- furtka szerokości 1,0 m, wysokości 1,93 m szt. 2
- długość ogrodzenia 2x37 m

Drogi i place wewnętrzne

Drogi i place zaszerzegowano do kategorii ruchu KR-1

Warstwy przedstawiają się następująco:

- e) warstwa odcinająca z piasku gruboziarnistego grub. 10 cm
- f) warstwa odsączająca ze żwiru grub. 20 cm
- g) podbudowa tłuczniowa grub. 15 cm
- h) nawierzchnia z betonu asfaltowego BA0/12,5 o grubości $3 \pm 4 \text{ cm}$

Obramowanie nawierzchni placów krawężnikami ulicznymi betonowymi 15 x 30 cm ułożonymi na płask na ławie betonowej 40 x 15cm.

Rurociąg tłoczny

Ujmowana woda tłoczona będzie ze studni S-5 i S-6 do wspólnego przewodu tłoczego o średnicy PE 90 mm, który będzie włączał się w istniejący wodociąg o średnicy PE 160 mm. Przewód tłoczny wykonanć z polietylenu PE100 90x5,4. Całkowita długość tego rurociągu wynosi 235 m.

Średnie zagłębienie osi rurociągu wynosi 1,60m. W zależności od ukształtowania terenu możliwe są lokalne przegłębienia – przy przekroczeniu rzeki Lubenka.

Skrzyżowania projektowanego rurociągu z istniejącym ciekim wodnym – rz. Lubenka

Przekroczenie rz. Lubenka PRz-11 w km 0+225 w m. Siedliska, wykonać metodą przewiertu sterowanego. Ustawienie wiertnicy na brzegu lewym. Od prawego brzegu wprowadzenie za rozwier-takiem rury ochronnej PE80-160x9,5mm. Długość rury ochronnej $\geq 24,0\text{m}$. Rura ochronna przed wprowadzeniem do gruntu podlega próbie ciśnieniowej sprężonym powietrzem na ciśnienie 0,3MPa (3 atm).

Do rury ochronnej wprowadzić na płozach polietylenowych 90-BR-15 przewód technologiczny z rur PE100-90x5,4 mm łączonych przez zgrzewanie czołowe. Przewód podlega próbie ciśnieniowej na ciśnienie 0,6MPa (6 atm).

Rzędna wierzchu rury ochronnej pod dnem rzeki – 202,65 m n.p.m.

1.4. Określenia podstawowe

Określenia podane w niniejszej specyfikacji są zgodne z obowiązującymi odpowiednimi normami i przepisami.

1.5. Ogólne wymagania dotyczące robót

Wykonawca robót jest odpowiedzialny za jakość ich wykonania, oraz zgodność z dokumentacją projektową, Szczegółową Specyfikacją Techniczną i poleceniami inspektora nadzoru.

2. Materiały

2.1. Materiały stosowane

Materiałami stosowanymi przy budowie sieć wodociągowej są z rur PEHD klasy 100 szereg SDR 11 i 17, wodociągowe łączone za pomocą zgrzewania doczołowego, o wytrzymałości na ciśnienie 1,0 MPa, o średnicach i długościach wg punktu 1.3. opracowania.

Materiałami stosowanymi przy budowie przyłącza wodociągowe są rury PEHD klasy 80 szereg SDR 11 i 17 wodociągowe łączonych za pomocą zgrzewania doczołowego, o wytrzymałości na ciśnienie 1,0 MPa, o średnicach i długościach wg punktu 1.3. opracowania.

2.2. Ustalenia dotyczące składowania materiałów

Materiały winny być składowane w odpowiednich magazynach, nie powinny być narażone na działanie promieni słonecznych i uszkodzenia mechaniczne.

Magazynowane rury i kształtki na placu budowy powinny być zabezpieczone przed szkodliwym oddziaływaniem promieni słonecznych.

Dłuższe magazynowanie rur i kształtek powinno się odbywać w pomieszczeniach zamkniętych lub zadaszonych.

Rury z polietylenu (PE):

- do średnicy 90 mm produkowane są w zwojach o średnicy kręgu nawojowego nie mniejszego niż $25 \times D$ i nie mniejszego niż 60 cm. Dotyczy to zarówno rur PE do wody i gazu. Pakiet taki spięty jest taśmą która nie powoduje uszkodzenia powierzchni rury.
 - rury polietylenowe o średnicy powyżej 90 mm produkowane są w odcinkach prostych o długości montażowej w przedziale $6 \div 12$ metrów. Mogą być pakowane pojedynczo lub paletowane w wiązki. Końce rur są zabezpieczone zaślepkami (deklami) odpowiedniej średnicy.
- Rury z PE należy składować w położeniu poziomym na płaskim i równym podłożu (dotyczy to odcinków prostych jak i w zwojach). Odcinki proste należy składować na podkładach drewnianych lub z innego materiału nie powodującego uszkodzenia rur, o szerokości nie mniejszej niż 0,1 metra i w odstępach $1 \div 2$ metrów. Rury w kręgach składować na podkładach jak wyżej, pokrywających co najmniej 50 % powierzchni składowania.

Wysokość składowania rur PE nie powinna przekraczać wysokości 1 metra dla rur w odcinkach i 1,5 metra dla rur w zwojach.

Rury w trakcie składowania powinny być chronione przed szkodliwym działaniem promieni słonecznych. Dopuszcza się składowanie rur w otwartych magazynach jednak nie dłużej niż 12 miesięcy.

W przypadku gdy składowane rury nie zostaną ułożone w przeciągu 12 miesięcy to należy je zabezpieczyć przed nadmiernym działaniem promieniowania słonecznego poprzez ich zadaszenie. Nie wolno jednak nakrywać rur uniemożliwiając ich przewietrzanie (efekt namiotowy). Przy pracach przeładunkowych należy stosować odpowiednie podnośniki i dźwigi zaopatrzone w odpowiednie zawiasy uniemożliwiające zaciskaniu się lin na rurach. Należy przy tego typu pracach stosować liny miękkie.

Niedopuszczalne jest rzucanie rurami jak również ich przetaczanie i wleczenie.

Temperatura w miejscu składowania nie powinna przekraczać 30°C. Rury posiadają na swoich końcach zabezpieczenie w postaci zaślepek (dekli), które powinny być usuwane dopiero w przypadku dokonywania połączenia (złącza).

3. Sprzęt

Wykonawca jest zobowiązany do używania jedynie takiego sprzętu, który nie spowoduje niekorzystnego wpływu na jakość wykonywanych robót. Sprzęt używany do robót powinien być zgodny z ofertą Wykonawcy i powinien pod względem typów i ilości wskazanym w projekcie organizacji robót.

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

Roboty ziemne wykonujemy przy użyciu sprzętu mechanicznego jak koparka o zasięgu łyżki do głębokości 4m. Zasyrkę przy użyciu spycharki. Jakikolwiek sprzęt, maszyny, urządzenia i narzędzia nie gwarantujące zachowania warunków Kontraktu, zostaną przez Inspektora Nadzoru zdyskwalifikowane i nie dopuszczone do Robót.

4. Transport

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

Liczba środków transportu będzie zapewniać prowadzenie robót zgodnie z zasadami określonymi w Dokumentacji Projektowej, specyfikacji technicznej i wskazaniach Inspektora Nadzoru, w terminie przewidzianym Kontraktem.

Przy ruchu na drogach publicznych pojazd będą spełniać wymagania dotyczące przepisów ruchu drogowego w odniesieniu do dopuszczalnych obciążeń na osie i innych parametrów technicznych. Środki transportu nie odpowiadające warunkom Kontraktu na polecenie Inspektora Nadzoru i będą usunięte z Terenu Budowy.

Wykonawca będzie usuwać na bieżąco, na własny koszt, wszelkie zanieczyszczenia spowodowane jego pojazdami na drogach publicznych oraz dojazdach do Terenu Budowy.

Transport rur i kształtek może być prowadzony dowolnymi środkami transportu jednak ze względu na specyfikę towaru najczęściej odbywa się transportem samochodowym. Jest on uregulowany odpowiednimi przepisami ruchu kołowego na drogach publicznych.

Z uwagi na specyficzne właściwości rur z PVC-U i PE należy przy transporcie zachowywać następujące wymagania:

- przewóz rur może być wykonywany wyłącznie samochodami skrzyniowymi o odpowiedniej długości
- przewóz rur i prace przeładunkowe powinny się odbywać przy temperaturach powietrza w przedziale od $+5^{\circ}\text{C}$ ÷ $+30^{\circ}\text{C}$.
- podczas prac przeładunkowych, rury nie należy rzucać,
- transport rur nie pakietowanych: w samochodzie rury powinny być układane na równym podłożu na podkładach drewnianych o szerokości co najmniej 10 cm i grubości co najmniej 2,5 cm
- ułożonych prostopadle do osi rur i zabezpieczone przed zarysowaniem przez podłożenie tektury falistej i desek pod łańcuchy spinające boczne ściany skrzyń samochodowych. Zabezpieczenie przed przesuwaniem się dolnej warstwy rur można dokonać za pomocą kołków i klinów drewnianych. Na rurach nie wolno przewozić innych materiałów.
- rury polietylenowe zarówno w odcinkach prostych jak i w zwojach nie mogą być rzucane i przeciągane po podłożu, lecz muszą być przenoszone
- bezpieczny i prawidłowy transport rur to przede wszystkim podparcie ładunku na całej długości, odpowiednie jego zabezpieczenie przed przemieszczaniem się
- w trakcie za i rozładunku przy użyciu żurawi należy stosować liny miękkie np. nylonowe, bawełniano -konopne czy z tworzyw sztucznych. Nie wolno stosować metalowych lin i łańcuchów.
- rury z PE powinny być dostarczane do odbiorcy w fabrycznych opakowaniach (pakietach) co zapewnia odpowiednie zabezpieczenie podczas składowania, załadunku i transportu. Należy jedynie zapewnić im odpowiednie płaskie ułożenie i zabezpieczyć przed przemieszczaniem się.

5. Wykonanie robót

5.1. Ogólne zasady wykonanie robót

Wykonawca jest odpowiedzialny za prowadzenie robót zgodnie z Kontraktem, oraz za jakość zastosowanych materiałów i wykonywanych robót, za ich zgodność z Dokumentacją Projektową, wymaganiami specyfikacji technicznej, projektu organizacji robót oraz poleceniami Inspektora Nadzoru.

Wykonawca ponosi odpowiedzialność za dokładne wytyczenie w planie i wyznaczenie wysokości wszystkich elementów Robót zgodnie z wymiarami i rzędnymi określonymi w Dokumentacji Projektowej lub przekazanymi na piśmie przez Inspektora Nadzoru. Następstwa jakiegokolwiek błędu spowodowanego przez Wykonawcę w wytyczeniu i wyznaczaniu robót zostaną, jeśli wymagać tego będzie Inspektor Nadzoru, poprawione przez Wykonawcę na własny koszt.

Sprawdzenie wytyczenia robót lub wyznaczenia wysokości przez Inspektora Nadzoru nie zwalnia Wykonawcy od odpowiedzialności za ich dokładność.

Inspektor Nadzoru będzie podejmował decyzje w sposób sprawiedliwy i bezstronny.

Decyzje Inspektora Nadzoru dotyczące akceptacji lub odrzucenia materiałów i elementów robót będą oparte na wymaganiach

sformułowanych w Kontrakcie, Dokumentacji Projektowej i w specyfikacji technicznej a także w normach i wytycznych.

Przy podejmowaniu decyzji Inspektor Nadzoru uwzględni wyniki badań materiałów i robót, rozrzuty normalnie występujące przy produkcji i przy badaniach materiałów, doświadczenia z przeszłości, wyniki badań naukowych oraz inne czynniki wpływające na rozważaną kwestię.

Polecenia Inspektora Nadzoru będą wykonywane nie później niż w czasie przez niego wyznaczonym, po ich otrzymaniu przez Wykonawcę, pod groźbą zatrzymania Robót. Skutki finansowe z tego tytułu ponosi Wykonawca.

Wykonawca robót przedstawi inspektorowi nadzoru do akceptacji projekt organizacji robót i harmonogram robót uwzględniający wszystkie warunki w jakich będzie wykonywana sieć sanitarna oraz zabezpieczenie istniejącego uzbrojenia. Przed rozpoczęciem robót należy powiadomić na 7 dni wcześniej o robotach użytkowników uzbrojenia podziemnego i nadziemnego znajdującego się w sąsiedztwie kanalizacji oraz powiadomić i uzgodnić sposób prowadzenia robót z właścicielami dróg a także prywatnych posesji.

5.2. Zakres wykonywanych robót

- Zakres o średnicach i długościach wg punktu 1.3. opracowania.
- Szczegółowy zakres robót według kosztorysu „ślepego”.
- Zakres ewentualnego odwodnienia wykopu określa wykonawca sam w odpowiedniej pozycji kosztorysowej i jest on niezmienny do końca budowy.
- Pełna obsługa geodezyjna – wytyczenie tras oraz wykonanie inwentaryzacji geodezyjnej powykonawczej z naniesieniem na mapy sytuacyjno - wysokościowe wykonanego uzbrojenia. Opracowanie w 4 egzemplarzach zatwierdzonych przez Ośrodek Dokumentacji Geodezyjnej w Ropczycach.

5.2.2. Roboty ziemne

Roboty ziemne związane z budową sieci z tworzyw sztucznych, powinny być prowadzone w zasadzie zgodnie z przepisami i obowiązującymi normami. Odnosnie powyższego, należy zaznaczyć że właściwości mechaniczne tworzyw sztucznych w zakresie modułu sprężystości różnią się znacznie od materiałów tradycyjnych jak kamionka, beton, żeliwo. Wyżej wymieniona różnica powoduje, że układanie przewodów sieci odbiega w określonym zakresie od warunków i sposobów stosowanych w układaniu przewodów z materiałów tradycyjnych. Rury z materiałów tradycyjnych przyjmują w zasadzie w całości obciążenie gruntem - zasyпки wykopu. W związku z powyższym rodzaj zasyпки jak też stopień jej zagęszczenia w bezpośrednim otoczeniu rur tzw. strefie rurociągu jest „względnie obojętny”.

Rury nie podlegają deformacji w zakresie przekroju poprzecznego. Deformacja dla ww. rur to już jest ich zniszczenie - co najmniej pęknięcie. Natomiast rury z tworzyw sztucznych - tworzywa sprężystego, układane w ziemi, pod wpływem obciążenia gruntem - zasypką wykopu, podlegają deformacji.

Dopuszczalna deformacja przekroju poprzecznego rury z tworzywa sztucznego określana jest na $3 \div 5\%$ jej wysokości. Stwierdzona w praktyce po wieloletniej eksploatacji deformacja nawet do $10 \div 15\%$, nie powodowała zniszczenia rury (pęknięcia). Warunkiem dla rur z tworzyw w zapobieganiu nadmiernej deformacji ich przekroju poprzecznego jest wprowadzenie do współdziałania sztywności gruntu w określonej strefie rurociągu. Na warunek sztywności gruntu składają się dwa elementy:

- sztywność obsypki ochronnej rury oraz
- sztywność gruntu rodzimego strefy obsypki.

Uzyskanie sztywności obsypki ochronnej rury polega na wykonaniu bezpośredniej obsypki kanału piaskiem sytkim drobno - średnio - lub gruboziarnistym z należytem jej ubiciem - zagęszczeniem.

Uzyskanie sztywności gruntu rodzimego strefy obsypki ochronnej, polega na nienaruszeniu w czasie wykonywania wykopów struktury gruntu rodzimego bez względu na jego rodzaj. Oba rodzaje sztywności są od siebie współzależne, i z tego względu jest koniecznym przestrzeganie warunków w sposobie wykonywania tak wykopów jak i zasyпки ochronnej.

Dla potrzeb budowy wodociągu z tworzyw sztucznych mogą być stosowane wykopy ciągłe - wąskoprzestrzenne, o ścianach pionowych odeskowanych i rozpartych oraz o ścianach skarpowych bez obudowy, jednak do określonego poziomu. Wybór rodzaju wykopu i zabezpieczenia ścian jest zależny od warunków lokacyjnych, głębokości wykopu i warunków hydrogeologicznych. Generalną zasadą w nawiązaniu do wymagań bhp jest, aby przy głębokościach większych niż 1 m, niezależnie od rodzaju gruntu i nawodnienia wszystkie wykopy wąskoprzestrzenne posiadały pionowe ściany odeskowane i rozparte, przy czym w gruntach suchych i półzwartych dopuszcza się deskowanie ażurowe - nieszczelne. Przy przejściach pod przeszkodami, mogą mieć zastosowanie przeciski rurami płaszczyzowymi lub obudowane przekopy tunelowe.

Wykopy wąskoprzestrzenne o ścianach pionowych odeskowanych i rozpartych, spełniają warunek nienaruszalności struktury gruntu rodzimego - sztywność gruntu w strefie obsypki ochronnej rury z zastrzeżeniem że poniżej górnego poziomu tej obsypki, powinno być odeskowanie szczelne.

Wykopy szerokoprzestrzenne o ścianach skarpowych wykonywanych w zasadzie mechanicznie do rzędnej posada wiania kanału, nie mogą mieć zastosowania z uwagi na brak możliwości zapewnienia utrzymania nienaruszonej struktury gruntu w strefie obsypki ochronnej rury kanalizacyjnej, w szczególności biorąc pod uwagę opady atmosferyczne, oraz występowanie wody gruntowej.

- Rozkładanie wykopów

Przed przystąpieniem do rozkładania wykopu należy dokładnie rozpoznać całą trasę wzdłuż wytyczonej osi, przygotować punkty wysokościowe, a kołki wyznaczające oś kanału, zabezpieczyć świadkami umieszczonymi poza gabarytem wykopu i odkładem urobku.

Rozkładanie należy rozpoczynać od wykopów tzw. jamistych, przeznaczonych na budowanie obiektów specjalnych np studni dla węzłów z zasuwaniami. Wykopy należy rozkładać od strony połączenia z istniejącą siecią. Rozkładanie wykopu ciągłego wąskoprzestrzennego odbywa się przez ułożenie bali lub wyprasek stalowych po obydwu stronach osi kanału w ustalonych uprzednio odległościach, stanowiących wyrobisko wykopu.

- Szerokość wykopu

Roboty ziemne należy wykonywać zgodnie z obowiązującymi przepisami branżowymi, stosownymi normami oraz przepisami BHP. Szerokości dna wykopu powinna być dostosowana do średnicy przewodu i technologii stosowanej przy robotach pod wykopy. Wymagane szerokości dna wykopu.

Średnica rury (mm)	Szerokość dna wykopu
32 ÷ 50	0,5 ÷ 0,6
63 ÷ 90	0,6 ÷ 0,7
110 ÷ 250	0,7 ÷ 0,9

- Zabezpieczenie wykopu

Wszystkie napotkane przewody podziemne na trasie wykonywanego wykopu, krzyżujące się lub biegnące równolegle z wykopem należy zabezpieczyć przed uszkodzeniem, a w razie potrzeby podwieszone w sposób zapewniający ich eksploatację. W warunkach ruchu ulicznego, już w momencie rozkładania wykopów wąskoprzestrzennych, należy przewidzieć przykrycia wykopów pomostami dla przejścia pieszych lub przejazdu. Wykop powinien być zabezpieczony barierką o wysokości 1,0 m, a w nocy oświetlony światłami ostrzegawczymi. Przy wykopach szerokoprzestrzennych należy zabezpieczyć możliwości komunikacyjne dla pieszych i pojazdów w zależności od warunków lokalnych. Zabezpieczenia komunikacyjne wymagają uzgodnienia z odnośnymi władzami lokalnymi.

- Odpajanie i transport urobku

Odpajanie gruntu w wykopie może być wykonywane ręcznie lub mechanicznie, przy czym odpajanie ręczne może być połączone z ręcznym transportem pionowym albo też z zastosowaniem żurawików lub urządzeń do mechanicznego wydobywania urobku. Wybór metod odpajania jest uzależniony od warunków lokalnych na które składają się warunki geologiczne oraz będący w dyspozycji sprzęt mechaniczny.

Transport pionowy urobku za pomocą pomostów przerzutowych, powinien być poprzedzony dodatkowym zabezpieczeniem rozpór, na których opierają się pomosty, zaś same pomosty zabezpieczone przed rozsuwaniem się za pomocą klinów i klamer ciesielskich. Odległość przerzutu nie powinna być większa niż 2,0 m. Żurawie budowlane z wysięgnikiem prostym, powinny być ustawione z boku wykopu odeskowanego i rozpartego, na podkładach z bali dla równomiernego rozłożenia na większą powierzchnię gruntu.

Mechaniczne odpajanie gruntu w wykopie może być dokonywane za pomocą koparki jednoczerpakowej podsiębiernej lub koparki wieloczerpakowej. Prowadzenie robót przy użyciu mechanicznych koparek stosuje się tam gdzie nie ma konieczności obudowy ścian wykopu, a tym samym nie istnieją rozpory.

Przy wykonywaniu wykopów za pomocą koparek mechanicznych nie należy dopuszczać do przekroczenia głębokości określonych w projekcie zakresem robót zmechanizowanych.

Odkład urobku powinien być dokonany tylko po jednej stronie wykopu, w odległości co najmniej 0,60 m od krawędzi wykopu. W przypadkach natrafienia na warstwę torfu, należy ją wybrać aż do gruntu stałego, a przestrzeń do poziomu projektowanego dna wykopu wypełnić piaskiem.

- Odwadnianie wykopów

Roboty montażowe - układanie sieci sanitarnych musi być wykonana w wykopach o podłożu odwodnionym. Odwodniony stan podłoża, pozwala na uformowanie zagłębienia pod rurę, montaż złącz jak też utrzymanie przewidzianych projektem spadków kanału.

W budowie sieci sanitarnych w zależności od głębokości wykopu, rodzaju gruntu i wysokości depresji, mogą występować trzy metody odwodnienia:

- metoda powierzchniowa,
- metoda drenażu poziomego,
- metoda depresji statycznego poziomu zwierciadła wody gruntowej.

Metoda pierwsza polega na odprowadzaniu powierzchniowej wody w miarę głębienia wykopu. Metoda ta nie wymaga montażu skomplikowanych urządzeń i często wystarczają ustawione na powierzchni terenu ręczne lub spalinowe pompy membranowe.

Metoda druga polega na ułożeniu pod strefą sieci drenażu poziomego w obsypce żwirowej z odprowadzeniem wody do studzienek czerpnych zlokalizowanych obok trasy kanału, skąd woda jest odprowadzana do odbiornika, przy pomocy pompy. Po ułożeniu sieci i przeprowadzonych próbach jego szczelności, drenaż zostaje wyłączony z eksploatacji a studzienki czerpane zdemonstrowane. Metoda trzecia ma zastosowanie w wypadku dużego nawodnienia gruntu i polega na wykonaniu studni depresyjnych względnie zastosowania igłofiltrów. Odwadnianie wykopów wymaga opracowania projektowego z uwzględnieniem odprowadzenia wody poza teren budowy.

- Przygotowanie podłoża

Układanie sieci poprzedzają czynności związane z wykonaniem odpowiedniego rodzaju wykopu dostosowanego do warunków wymaganych dla rur i rodzaju sieci. Układanie sieci wymaga uprzedniego przygotowania podłoża z zachowaniem warunku nienaruszalności struktury gruntu rodzimego w strefie obsypki ochronnej rur. Podłoże stanowi w zasadzie dolną część obsypki strefy ochronnej rury. Powierzchnia podłoża tak naturalnego jak i sztucznego wykonana z ubitego - zagęszczonego piasku, powinna być zgodna z projektem.

Wypadku nastąpienia tzw. przekopu - nadmiernego wybrania gruntu rodzimego, przekop należy wypełnić ubitym piaskiem. W wypadku występowania wody gruntowej, wykop poniżej podłoża musi podlegać odwodnieniu.

Powierzchnia podłoża tak naturalnego jak i sztucznego wykonana z ubitego - zagęszczonego piasku, powinna być zgodna z projektem. Dla wszystkich czterech rodzajów podłoża wymagane jest podłużne wyprofilowanie dna w obrębie kąta 90° i z zaprojektowanym spadkiem, stanowiące łożysko nośne rury. Ewentualne ubytki w wysokości podłoża należy wyrównywać wyłącznie piaskiem.

Niedopuszczalne jest wyrównywanie podłoża ziemią z urobku lub podkładania pod rury kawałków drewna, kamieni lub gruzu.

- Zasypywanie rurociągu i zagęszczanie gruntu

Zasyp rurociągu w wykopie składa się z dwóch warstw:

- warstwy ochronnej rury - obsypki,
- warstwy wypełniającej do powierzchni terenu lub wymaganej rzędnej.

Zasyp kanału przeprowadza się w trzech etapach:

etap I - wykonanie warstwy ochronnej rury z wyłączeniem odcinków na złączach,

etap II - po próbie szczelności złącz rur wykonanie warstwy ochronnej w miejscach połączeń,

etap III - zasyp wykopu gruntem rodzimym, warstwami z jednoczesnym zagęszczeniem i ewentualną rozbiórkę desek i rozpór ścian wykopu.

- wykonanie zasypki należy przeprowadzić natychmiast po odbiorze i zakończeniu posadowienia rurociągu.

- obsypkę prowadzić do uzyskania zagęszczonej warstwy o grubości minimum 0,30 m nad rurą

- obsypkę wykonywać warstwami do 1/3 średnicy rury, zagęszczając każdą warstwę

- dla zapewnienia całkowitej stabilności koniecznym jest aby materiał obsypki szczelnie wypełniał przestrzeń pod rurą.
- zagęszczenie każdej warstwy obsypki należy wykonywać tak, by rura miała odpowiednie podparcie po bokach.
- stopień zagęszczenia obsypki powinien określać projekt
- bardzo ważne jest zagęszczenie - podbicie gruntu w tzw. pachach przewodu które należy wykonać przy użyciu podbijaków drewnianych.

Warstwę ochronną rury wykonuje się z piasku sypkiego drobno-średnio- lub gruboziarnistego bez grud i kamieni. Zagęszczenie tej warstwy, powinno być przeprowadzane z zachowaniem szczególnej ostrożności z uwagi na właściwości materiału rur. Warstwa ta musi być starannie ubita po obu stronach przewodu. Do czasu przeprowadzenia prób szczelności złącza powinny być odkryte.

- Zaleca się stosowanie sprzętu który może jednocześnie zagęszczać po obu stronach przewodu.
- Stosowanie ubijaków metalowych dopuszczalne jest w odległości co najmniej 10 cm od rury.
- Ubijanie mechaniczne na całej szerokości może być przeprowadzone sprzętem przy 30-to cm warstwie piasku ponad wierzch rury.
- Niedopuszczalne jest zrzucanie mas ziemi z samochodów bezpośrednio na rury.
- Rur PE nie wolno układać bezpośrednio na ławach betonowych jak również nie wolno ich zabetonować.

Zalecenia dotyczące stopnia zagęszczenia obsypki zależą od przeznaczenia terenu nad rurociągiem. Dla przewodów umieszczonych pod drogami powinien być nie mniejszy niż 95 % zmodyfikowanej wartości modułu Proctora, około 90 % w przypadku wykopów powyżej 4 metrów i 85 % w pozostałych przypadkach lecz zgodny z wytycznymi podanymi w projektach.

Sposoby zagęszczania gruntu

Rodzaj sprzętu	Ciężar (kg)	max. grubość warstwy		minimalna grubość warstwy ochronnej	ilość cykli (przejazdów przy zagęszczeniu)	
		żwir, piasek	ił, glina, muł		do 85% zmodyfikowanej	Do 90% zmodyfikowanej
Gęste udeptywanie	-	0,10	-	-	1	3
Ręczne ubijanie	min 15	0,15	0,10	0,30	1	3
Ubijak wibracyjny	50 ÷ 100	0,30	0,20 - 0,025	0,50	1	3
Wibrator płytowy o rozdzielnej	50 ÷ 100	0,20	—	0,50	1	4
Wibrator płytowy (płaszczony)	50 ÷ 100	0,15		0,50	1	4
	100 ÷	0,20		0,40	1	4
	200 400	0,40	0,20	0,80	1	4

Po wykonaniu obsypki można przystąpić do wypełnienia pozostałej części wykopu czyli wykonania zasypki. Zasypka powinna być wykonana w taki sposób i z takiego materiału, aby spełniała wymagania struktury nad rurociągiem (tereny zielone, place drogi i ulice). Można do tego celu użyć materiału rodzimego. W trakcie wykonywania obsypki zaleca się umieszczać nad wykonywaną siecią sanitarną specjalną taśmę sygnalizacyjną stosowną dla odpowiedniej sieci gazowej, wodociągowej czy kanalizacyjnej.

5.2.3. Technologia montażu i układania rur

Do budowy sieci wodociągowych z rur PE stosowane są w świecie w zasadzie dwie metody wykonywania połączeń:

- zgrzewanie doczołowe (czołowe),
- zgrzewanie elektrooporowe,

Dodatkowo szczególnie przy budowie sieci gazowych znajduje zastosowanie połączenie (kształtka) tzw. PE/STAL.

Za zgrzewalne uważa się rury i części rurociągów z PE o wskaźniku płynięcia 0,2 ÷ 1,3 g/10 minut (MFI 5/190 według ISO 4440). Zgrzewalność rur i części rurociągów (kształtek) została potwier-

dzona przez wszystkich najważniejszych światowych producentów PE, producentów rur, kształtek oraz producentów urządzeń do zgrzewania. W zasadzie zaleca się aby wskaźnik płynięcia wynosił:

- przy zgrzewaniu czołowym $0,3 \div 1,3$ g/10 minut,
- przy zgrzewaniu elektrooporowym $0,2 \div 1,3$ g/10 minut,

Możliwe jest zgrzewanie PE-HD z PE-MD przy spełnianiu warunków dotyczących wskaźnika płynięcia.

Alternatywnie stosowane mogą być następujące rozwiązania:

- a) rury z PE-HD - kształtki z PE-HD,
- b) rury z PE-HD - kształtki z PE-MD,
- c) rury z PE-MD - kształtki z PE-MD,
- d) rury z PE-MD - kształtki z PE-HD.

przy zachowaniu podanych wyżej zakresów wskaźnika płynięcia.

Niektóre firmy preferują „monolit systemowy”, tj. rury i kształtki z tego samego materiału.

Jak wiadomo wtryskiwanie elementów z PE-HD mimo że możliwe, nie jest zalecane gdyż wyższa temperatura topnienia i większy udział ścinania podczas procesu może prowadzić do termomechanicznej degradacji. Dlatego kształtki produkuje się z reguły z PE-MD i stosuje do połączeń z rurami PE-HD i PE-MD.

- Zgrzewanie doczołowe

Zgrzewanie czołowe polega na łączeniu części (rura/złączka, rura/rura, złączka/złączka) przez nagrzanie ich końcówek do właściwej temperatury i dociśnięcie, bez stosowania materiału dodatkowego. Powstaje połączenie homogeniczne. Wykonywanie operacji zgrzewania czołowego może być prawidłowe tylko wówczas gdy stosowany sprzęt pozwala na kontrolę temperatury i siły docisku. Zgrzewanie doczołowe jest metodą która od dłuższego okresu czasu stosowana jest do łączenia rur i kształtek o średnicy 63 i większych. Urządzeniem stosowanym do wykonywania tego typu połączeń jest zgrzewarka doczołowa. W celu osiągnięcia wysokiej jakości złącz muszą być przestrzegane wszystkie procedury i warunki zgrzewania. Stosowane dzisiaj w technologiach zgrzewania maszyny są urządzeniami automatycznymi, sterowane komputerowo. Urządzenia te również posiadają możliwość rejestracji i wydruku parametrów zgrzewania jak i ich obróbki. Zgrzewane mogą być tylko materiały tego samego rodzaju, wskaźnik płynięcia MFI 5/190 winien zawierać się w przedziale $0,3 \div 13$ g/10 minut. Grubość ścianek łączonych elementów winny ze sobą korespondować; łączyć można tylko części z tej samej klasy ciśnienia.

Wymagane narzędzia i urządzenia:

- Obcinarka do rur lub piła z szablonem,
- Zgrzewarka powinna spełniać następujące minimalne wymagania:
- przyrządy mocujące winny dawać możliwość unieruchomienia części wraz ze stopniowym zaciskaniem, jednakże bez uszkodzenia ich powierzchni,
- w urządzeniu powinna być możliwość obróbki wiórowej czoł zamocowanych części z zachowaniem ich równoległości,
- maszyna powinna posiadać stabilną budowę, by występujące podczas procesu zgrzewania naprężenia nie powodowały deformacji mających niekorzystny wpływ na przebieg operacji,
- powierzchnie robocze elementu grzewczego muszą być płaskie i równoległe,
- rozkład temperatury na powierzchniach roboczych nie może wykazywać różnic większych niż 10°C .

Strefę zgrzewania należy chronić przed niekorzystnym wpływem czynników atmosferycznych takich jak mgła, deszcz, śnieg lub wiatr. Zgrzewanie można prowadzić przy temperaturach otoczenia od $0^{\circ}\text{C} \div 45^{\circ}\text{C}$. Przy temperaturach poniżej 0°C lub powyżej 45°C należy podjąć odpowiednie środki w celu zapewnienia właściwej temperatury w strefie zgrzewania (np. ustawienie namiotu ochronnego z ewentualnym ogrzewaniem). W celu uniknięcia nadmiernego schładzania zgrzewu przez ciąg powietrza lub wiatr, należy zamknąć przeciwległe końce rur. W przypadku bezpośredniej ekspozycji słonecznej, równomierny rozkład temperatury na całym obwodzie rury można zapewnić przez osłonięcie strefy zgrzewania. Jakość zgrzewu zależy w znacznym stopniu cni staranności wykonania prac przygotowawczych, dlatego należy poświęcić im szczególną uwagę.

Element grzewczy

Temperatura elementu grzewczego winna wynosić $210 \div 225^{\circ}\text{C}$. Temperatura zgrzewania winna utrzymywać się w przedziale $200 \div 220^{\circ}\text{C}$. Przed przystąpieniem do zgrzewania należy sprawdzić poprawność wskazań temperatury termometrem cyfrowym. Kontrolę temperatury należy prowa-

dzić również od czasu do czasu w trakcie prowadzenia zgrzewania. Powierzchnie elementu grzewczego chronić przed zabrudzeniem. Każdorazowo przed rozpoczęciem zgrzewania obie strony elementu grzewczego należy wyczyścić stosując suchy, gładki papier ewentualnie drewnianą łopatkę. W czasie przerw między zgrzewaniem, element grzewczy chronić przed wiatrem, zabrudzeniem lub uszkodzeniem.

Prace przygotowawcze

Obie części zamocowane w maszynie do zgrzewania należy poddać jednoczesnej obróbce wiórowej specjalni heblem. Grubość wiórów powinna być mniejsza niż 0,2 mm. Obróbka jest wystarczająca, gdy na obu zgrzewanych częściach nie ma już miejsc nieobrobionych. Wióry które dostaną się do wnętrza rury lub złączki należy usunąć przy pomocy szczypiec. Powierzchnie zgrzewane w żadnym wypadku nie mogą być już dotykane rękami. W przeciwnym razie konieczne jest czyszczenie powierzchni technicznie czystym spirytusem. Po obrobieniu części dosunąć do siebie, aż do ich zetknięcia. Szczelina między obiema częściami w żadnym miejscu ¹ może być większa od 0,5 mm. Jednocześnie należy sprawdzić czy części nie są względem siebie przemieszczone. Ewentualne przemieszczenie nie może być większe niż 10° o grubości ścianki.

Uwagi

Obróbka powierzchni zgrzewanych powinna mieć miejsce bezpośrednio przed zgrzewaniem.

6. Kontrola jakości robót

W czasie realizacji przedsięwzięcia roboty winny być kontrolowane pod względem:

- poprawności ich wykonania,
- dobrej jakości użycia właściwych materiałów,

przez wykonawcę robót i inspektora nadzoru inwestorskiego.

Po wykonaniu sprawdzamy średnicę, podsypkę pod rury z piasku, jakość połączeń, zgodność z projektem i technicznymi warunkami wykonania robót. Przeprowadzamy próbę ciśnienia ułożonego rurociągu.

7. Obmiar robót

Jednostką obmiaru jest:

- m³ dla robót ziemnych
- m² dla ścian
- m³ dla robót betonowych
- mb dla rurociągów
- szt dla armatury
- kpl dla urządzeń

8. Badanie instalacji - odbiór robót

Odbiory techniczne robót związanych z montażem sieci wodociągowych należy przeprowadzać w oparciu o przyjęte ustalenia i uzgodnienia. W przypadku sieci wodociągowych wszelkie uzgodnienia należy przeprowadzić z Zakładem Wodociągów i Kanalizacji administrujące na danym terenie. Wszystkie prace dotyczące odbiorów technicznych należy przeprowadzać zgodnie z obowiązującymi przepisami ustawy „Prawo budowlane”, zarządzeniami resortowymi a w szczególności przestrzegać stosownych Polskich Norm tematycznych.

W odniesieniu do specyfiki budowy sieci komunalnych w zakresie odbioru i badań należy zaliczyć: wykopy: zachowanie zgodności cech mechanicznych gruntu rodzimego w przyjętym projekcie, na wysokości obsypki ochronnej, podłoże nienośne (torfy - muły): wymiana podłoża - wzmocnienie. podsypka: zgodność z projektem w zakresie wymiarów oraz wskaźnika zagęszczenia; sprawdzenie wyprofilownia dna.

Dla sprawdzenia wytrzymałości rur i szczelności złącz szczególnie wykonanych z rur PYC-U należy przeprowadzić próbę ciśnieniową - hydrauliczną, a w przypadku sieci kanalizacyjnych z PVC-U próbę szczelności.

8.1. Próba hydrauliczna

Próbę hydrauliczną należy przeprowadzić po ułożeniu przewodu i wykonaniu warstwy ochronnej z podbiciem rur z obu stron piaszczystym gruntem dla zabezpieczenia przed poruszeniem przewo-

du. Wszystkie złącza powinny być odkryte dla możliwości sprawdzenia ewentualnych przecieków. Dopuszczalne ciśnienie maksymalne próbne.

Ciśnienie próbne przy badaniach przewodu na szczelność wynosi 1,5 razy w stosunku do ciśnienia roboczego, nie mniej jednak niż 1,0 MPa.

Wymagania odnośnie szczelności ciśnieniowego rurociągu ujęte są w przedmiotowych normach.

Uwagi uzupełniające:

- na złączach poddanego próbie rurociągu nie mogą występować przecieki w postaci kropelek wody lub pojawienia się rosy na złączach kielichowych klejowych,
- połączenia domowe lub krótkie odcinki przewodu (jako lokalne przedłużenie przewodu jedna lub dwie rury) mogą nie być poddawane próbie hydraulicznej, a sprawdzenie szczelności może być dokonane po włączeniu do czynnej sieci wodociągowej.

W razie stwierdzenia przecieków na złączach, należy natychmiast dokonać naprawy, i tak:

- przy złączach kielichowanych z uszczelką gumową - należy wymienić uszczelkę, a gdy to nie jest możliwe wymienić rurę z nieodpowiednim kielichem lub wyciąć kielich i zastosować nasuwki przelotowe. Po usunięciu przyczyn przecieków należy próbę ciśnieniową przeprowadzić ponownie,
- przy złączach klejonych - należy wyciąć uszkodzone złącze i wykonać naprawę,
- przy złączach kołnierзовych lub gwintowanych należy dokręcić złącza, a gdy to nie pomaga wymienić wadliwie wykonany element złącza.

8.2. Płukanie i dezynfekcja

Wodociągi z PVC-U i PE, przed ich oddaniem do eksploatacji podlegają dokładnemu przepłukaniu czystą wodą, przy szybkości przepływu dostatecznej dla wypłukania wszystkich zanieczyszczeń mechanicznych.

Przewody z rur PVC-U i PE po ich dokładnym przepłukaniu czystą wodą nie wymagają zasadniczo dezynfekcji. W szczególnych przypadkach, na wyraźne żądanie inwestora lub użytkownika dokonuje się dezynfekcji przewodu.

Po stwierdzeniu, że woda z przepłukanego przewodu nie odpowiada pod względem bakteriologicznym warunkom wody do picia, konieczna jest dezynfekcja. Dezynfekcję przewodu przeprowadza się wodą chlorowaną (ze zmieszania gazowego chloru z wodą) lub wodą chlorową powstałą z rozpuszczenia związków chloru, tzn. podchlorynu wapnia lub sodu, zawierającą co najmniej 50mg Cl_2/dm^3 , przy czasie kontaktu wynoszącym 24 godz.

Dezynfekcję przeprowadza się dawkując roztwór środka dezynfekującego przy powolnym napełnieniu przewodu. Pozostałość chloru w wodzie po tym okresie powinna wynosić 10 mg Cl_2/dm^3 .

Po przeprowadzeniu dezynfekcji przewód należy ponownie przepłukać wodą wodociągową jak poprzednio. Po dokładnej dezynfekcji i przepłukaniu powinna być dokonana analiza bakteriologiczna wody w laboratorium Stacji Sanitarno-Epidemiologicznej. Szczegółowe warunki prowadzenia płukania, a w szczególności dezynfekcji należy uzgodnić z odpowiednim Zakładem Wodociągowym przejmującym wykonany odcinek do eksploatacji.

8.3. Rodzaje odbiorów

Ustala się następujące odbiory:

Rozróżnia się dwa rodzaje odbioru, wynikające z technologii i organizacji prowadzenia budowy, a mianowicie:

Odbiory międzyoperacyjne, odbiory częściowe, odbiory końcowe.

8.3.2. Odbiory międzyoperacyjne

- Przebieg tras,
- Podsypki pod rurociągi,
- Zagęszczenia zasypki,
- Szczelność połączeń,

8.3.3. Odbiór częściowy

Odbiorem objęte są poszczególne fazy robót podlegające zakryciu przed całkowitym zakończeniem budowy. Poza tym mogą to być fragmenty robót lub zakończone elementy budowy, co do których inwestor zgłosił zastrzeżenia częściowego odbioru. Odbiór ten powinien być dokonywany

komisyjnie przy udziale inspektora nadzoru inwestycyjnego, kierownika budowy oraz przedstawiciela użytkownika. Odbiór ten powinien być potwierdzony protokołem Komisji, z podaniem ewentualnych usterek i terminu ich usunięcia.

8.3.4. Odbiór końcowy

Odbiorem tym objęty jest przewód po całkowitym zakończeniu robót, przed przekazaniem przewodu do eksploatacji lub odcinka przewodu w wypadku gdy może być on wcześniej oddany do eksploatacji.

Przy odbiorze końcowym należy przedłożyć Komisji dokumenty zgodnie z obowiązującymi w tym względzie zarządzeniami.

Po dokonaniu odbioru powinien być sporządzony protokół, podpisany przez wszystkich członków Komisji. Protokół Komisji powinien zawierać wykaz zauważonych wad i usterek z terminem ich usunięcia i nazwiskiem osoby upoważnionej do stwierdzenia wykonania poprawek.

Podstawą rozpisania odbioru końcowego przez Inwestora będzie stwierdzenie inspektora nadzoru w Dzienniku budowy, że roboty będące przedmiotem odbioru zostały wykonane i nadają się do odbioru.

Podczas odbioru końcowego należy sprawdzić czy:

- Zostały zastosowane materiały i urządzenia zgodne z wymogami dokumentacji technicznej i o odpowiedniej jakości.
- Odległości przewodów w stosunku do innych sieci uzbrojenia podziemnego są prawidłowe.
- Występuje zgodność wykonania sieci i przyłączy z dokumentacją techniczną

W przypadku niezgodności wykonania robót z dokumentacją i technicznymi warunkami wykonania i odbioru lub braku wymaganych dokumentów, należy przerwać odbiór. Ponowny odbiór rozpisać po stwierdzeniu inspektora nadzoru o wykonaniu poprawek, czy dostarczenia brakujących dokumentów odbiorowych.

Do odbioru końcowego należy przedłożyć:

- Dokumentację techniczną z naniesionymi poprawkami w trakcie wykonawstwa.
- Protokoły z odbiorów częściowych z udziałem przyszłego użytkownika sieci.
- Protokoły z prób ciśnienia,
- Dziennik budowy,
- Oświadczenie kierownika budowy o wykonaniu przedmiotu odbioru zgodnie z dokumentacją techniczną, sztuką budowlaną i technicznymi warunkami wykonania i odbioru,
- Atesty i aprobaty techniczne na zastosowane materiały.

9. Podstawa płatności

Podstawę płatności stanowi protokół finansowo - rzeczowy potwierdzający zakres i wartość wykonanych robót spisany z udziałem inspektora nadzoru, załączony do rachunku.

10. Przepisy związane

Powołano się na następujące normy, zarządzenia:

Normy:

PN-87/B-01060 – Sieć wodociągowa zewnętrzna. Obiekty i elementy wyposażenia. Terminologia

PN-68/B-06050 – Roboty ziemne budowlane

PN-B-10725:1997 – Wodociągi. Przewody zewnętrzne. Wymagania i badania.

PN-B-10720:1998 – Wodociągi. Zabudowa zestawów wodomierzowych w instalacjach wodociagowych.

PN-89/M-74091 – Armatura przemysłowa - Hydranty nadziemne na ciśnienie nominalne 1 MPa

PN-73/M-74087 – Armatura przemysłowa - Źródła wodociągowe na ciśnienie nominalne do 1 MPa

PN-92/B-01706 – Instalacje wodociągowe. Wymagania w projektowaniu PN-B-01706:1992/Az1:

1999 Instalacje wodociągowe. Wymagania w projektowaniu - Zmiana do normy

Inne dokumenty:

Prawo budowlane

Rozporządzenie Ministra Zdrowia z dnia 19 listopada 2002 r. w sprawie wymagań dotyczących jakości wody przeznaczonej do spożycia przez ludzi. (Dz. U. Nr 203, poz. 1718)

