

Opis przedmiotu zamówienia

Przedmiotem zamówienia jest budowa rurociągu kanalizacyjnego łączącego kolektor sanitarny odprowadzający ścieki bytowe od m. Łęczna do m. Stara Wieś.

Adres planowanej budowy: Łęczna, m. Stara Wieś

- działki o nr ewidencyjnym 393/1, 2583, 542, 2588/2 Obręb Łęczna .

- działki o nr ewidencyjnym 584, 586/1 Obręb Stara Wieś.

Trasy rurociągów kanalizacji sanitarnej przebiegać będą w terenach zielonych zakrzewionych i zadrzewionych w pobliżu ulicy Chełmskiej, „pod rzeką Świnką” oraz terenach zielonych zakrzewionych i zadrzewionych oraz upraw rolnych w pobliżu rzeki w m. Łęczna oraz w m. Stara Wieś.

Zakres robót przewidzianych do realizacji obejmuje wykonanie:

- Kanału kanalizacji sanitarnej DN400 wybudowanego metodą wykopową o łącznej długości L = 196,0m
- Kanału kanalizacji sanitarnej DN800 wybudowanego metodą wykopową o łącznej długości L = 118,6m
- Montaż rury osłonowej DN700 do przewiertów wbudowanej metodą bezwykopową o łącznej długości L = 49,9m
- studzienki kanalizacyjne DN1200, sztuk 1
- studzienki kanalizacyjne DN1400, sztuk 3
- studzienki kanalizacyjne DN1600, sztuk 3
- studzienki kanalizacyjne DN2000, sztuk 1
- komory kanalizacji sanitarnej o wym. 1200 x 2400 mm, sztuk 1
- zastawki kanałowe DN400, sztuk 2
- kłapa zwrotna DN400, sztuk 1

Wykonywanie prac należy prowadzić z uwzględnieniem konieczności zapewnienia ciągłości (bez zakłóceń i bez przerw) funkcjonowania systemu odbioru ścieków od mieszkańców miasta Łęczna

Techniczne rozwiązania sieci kanalizacji sanitarnej

Materiał

Do budowy kanalizacji sanitarnej zastosować rury i kształtki:

- rury kanalizacyjne PN1 z GRP; SN 10 000; łączone na nasuwki; o średnicach dn400, dn800,
- rury kanalizacyjne PN1 z GRP; SN 10 000; z łącznikami PN6; o średnicach dn400,
- rura przeciskowa CFW- GRP DA752 PN1 SN50000 s=24,9mm w odcinkach L=3m z łącznikiem SE;

Wymagania materiałowe:

rury GRP muszą być zgodne z normą PN/EN 14364 i posiadać ważną krajową ocenę techniczną IBDiM. Ponadto ze względu na warunki eksploatacyjno –hydrogeologiczne rury powinny być wykonane wyłącznie z żywicy poliestrowej, włókna szklanego ECR o podwyższonej odporności na korozję i piasku kwarcowego bez żadnych dodatkowych wypełniaczy np. węgla wapnia.

Uzbrojenie kanału

Na kanalizacji sanitarnej projektuje się studzienki z kręgów żelbetowych wraz z kinetami z betonu C35/45 , o średnicach DN1200, DN1400, DN1600, DN2000, komorę żelbetową o wymiarach 1200 x 2400 mm.

Studzienki i komora żelbetowe zakończone prefabrykowaną płytą żelbetową z otworem $d = 625\text{ mm}$ i 800mm przykryte włazem żeliwnym zatrzaskowym i wkładką wygłuszającą, klasy D 400 o średnicy 600mm i 800mm, osadzonym na pierścieniach wyrównawczych o wysokości 8cm i 6cm. Dolna część studni wykonana jako jednorodna dennica z przejściami szczelnymi. Kręgi studzienne wraz z zamontowanymi stopniami złączowymi żeliwnymi lub kłamry stalowe w otulinie z PE. Łączenie kręgów ze sobą na uszczelki odporne na kwasy i tłuszcze. Beton stosowany do elementów żelbetowych wykonany z zastosowaniem cementu siarczanoodpornego.

Przejścia rur przez ściany studzienek i komory z zastosowaniem przejść szczelnych systemowych.

Komorę żelbetową wykonać na kanale istniejącym. Poszerzenia wykonywać na wymianie gruntu (warstwie drenażowej) do poziomu warstwy 1a. Połączenie dna i ścian komory z podbudową kanału DN1,20 wykonać przez wklejenie prętów zbrojeniowych. Przejście rur istniejących przez ściany projektowane uszczelnić przez owinięcie rur taśmą bentonitową. Po wykonaniu włączenia kanału projektowanego z kłapą zwrotną należy ukształtować kinety i wyburzyć fragment rury kanałowej na odcinku komory.

Komorę istniejącą należy przebudować wykonując włączenie kanału i kształtując kinetę.

Wykonanie komory i włączeń wykonywać przy prowadzonym odwodnieniu wykopu.

Po wykonaniu odkrywki kanału istniejącego należy ewentualnie skorygować rozwiązanie zawarte w niniejszym opracowaniu w porozumieniu z projektantem konstrukcji.

Wymagania szczegółowe

Elementy betonowe lub żelbetowe:

- kręgi i zwężki żelbetowe prefabrykowane z betonu min. C35/45 (B45),
- dennica jednorodna prefabrykowana z kinetą i przejściami szczelnymi dostosowanymi do materiału budowanego kanału,
- dopuszcza się wbudowanie kinety z tworzyw sztucznych,
- studzienka zakończona zwężką, lub płytą przy wysokości roboczej $< 2\text{ m}$
- kręgi i zwężki wyposażone w uszczelki odporne na kwasy i tłuszcze,
- kręgi z zamontowanymi stopniami złączowymi żeliwnymi lub kłamry stalowe w otulinie z PE,
- kręgi wykonane z betonu o nasiąkliwości max. 5% wagowych,
- kręgi wykonane z betonu o wysokiej odporności na agresję chemiczną gruntów i wody gruntowej – klasa min. XA2,
- kręgi wykonane z betonu o wysokiej odporności na agresywne oddziaływanie zamrażania/rozmarzania ze środkami odładzającymi – klasa XF4,
- kręgi wykonane z betonu o wysokiej odporności na korozję spowodowaną chlorkami – klasa XD3,
- współczynnik woda-cement $w/c \leq 0,45$,
- zawartość chlorków w betonie – max 0,4%,
- grubość otuliny nie mniejsza niż 40 mm,
- beton wykonany z zastosowaniem cementu siarczanoodpornego,
- beton wodoszczelny o stopniu wodoszczelności odpowiadającym W8,
- beton o minimalnej zawartości powietrza 4%,
- beton o minimalnej zawartości cementu 340 kg/m^3 ,
- korozja spowodowana karbonizacją: XC4,
- pierścienie regulacyjne pod włazy wykonane z żelbetu z zastosowaniem betonu min. C35/45.

Wymagania dla włazów studzienek kanalizacyjnych :

- włazy zatrzaskowe,
- włazy bez osadników zanieczyszczeń,
- włazy o odpowiedniej klasie wytrzymałości, w pasach drogowych min. D400,
- włazy okrągłe o prześwicie 600 mm,
- włazy zabezpieczone antykorozyjnie,

- wyposażone we wkładkę amortyzacyjną trwale zamocowaną w pokrywie lub korpusie,
- pokrywa bez wentylacji,
- korpus wysokość min. 115 mm,
- szerokość kołnierza korpusu min. 40 mm,
- zewnętrzna średnica kołnierza min. 700 mm,
- min. waga włazu mieszanego (korpus z żeliwa szarego, pokrywa z żeliwa sferoidalnego) – 95 kg, w tym waga pokrywy min. 52 kg,
- włazy osadzone w sposób uniemożliwiający ich przesuwanie się,
- pokrywa

Zastawki kanałowe o średnicy 400mm do montażu w prowadnicach, wykonane ze stali nierdzewnej o wymiarach:

- wysokość całkowita Hc=1100mm
- wysokość ramy Ho=1000mm
- wysokość zawieradła Hz=520mm
- szerokość całkowita L=480mm
- grubość B=8mm

Kłapa zwrotna kołnierzowa DN400 do montażu na ścianie .

Korpus i części ruchome kłapy wykonane z PEHD.

Dodatkowe elementy konstrukcji ze stali nierdzewnej.

Doszczelnienie z gumy olejoodpornej.

Przejście rurociągiem kanalizacyjnym pod rzeką Świnką

Technologiczne rozwiązania związane z przejściem pod rzeką

Pod dnem rzeki planowane jest ułożenie za pomocą metody bezwykopowej rury osłonowej o średnicy DN700mm. Kanał DN400 który ułożony będzie w rurze osłonowej zgodnie z obliczeniami hydraulicznymi może pomieścić przepływ grawitacyjny o wymaganej wielkości. Przepływy w istniejącym kolektorze DN1200 z uwagi na mały zapas wysokości wlotu kanału projektowanego do kolektora w znacznym stopniu utrudnią swobodną hydraulikę. Projektowany kanał będzie pracował pod ciśnieniem.

Kinety w tych studzienkach powinny być wykonane w wersji tworzywowej.

Przejście pod rzeką Świnką zrealizowane będzie dwoma nitkami DN400. Rozdział na dwa rurociągi zaprojektowano w studziencie S5. Umieszczone w niej będą dwie zastawki kanałowe DN400 . Zastawka na kierunku S6 będzie stale otwarta. Druga na kierunku S5a będzie zamknięta. Odgałęzienie to będzie rezerwowe lub awaryjne. Zawieradło w zastawce ma wysokość 520mm i dlatego w razie awarii (spiętrzenia ścieków) ścieki przeleją się do drugiego rurociągu DN400. Rurociąg rezerwowy włączony będzie do kolektora DN1200 w miejscu zaprojektowanej komory żelbetowej o wym.1200 x 2400mm w węźle S5b. Ponieważ kanał na kierunku S5 – S5b będzie używany sporadycznie to dla uniknięcia zanieczyszczenia ściekami (cofką) z kolektora DN1200 jego wylot uzbrojony będzie w klapę zwrotną DN400.

Włazy projektowanych studni i komory wyniesiono ponad poziom wody stuletniej (1%).

Warunki przekroczenia rzeki Świnki

Projektuje się przejście pod rzeką Świnką dwoma rurociągami kanalizacyjnymi DN400 w km 1+800 i km 1+792,5. Każdy z rurociągów umieszczony będzie w rurze ochronnej DN700. Długość rur ochronnych uwzględnia szerokość starego i nowego koryta.

Rury ochronne wybudowane będą pod dnem rzeki za pomocą metody bezwykopowej w postaci poziomego przewiertu sterowanego (przecisk hydrauliczny z wierceniem pilotowym). Komora startowa o wymiarach 2,2x6,0m i komora odbiorcza min.1,20x1,20m o ścianach pionowych zabezpieczone grodzicami G64 wbijanymi. Dna komór należy umocnić kruszywem łamanym 0+31,5mm zagęszczonym o grubości 30cm. Do realizacji budowy rur ochronnych metodą bezwykopową należy zastosować rury przeciskowe CFW- GRP DA752 PN1 SN50000 s=24,9mm w odcinkach L=3m z łącznikiem SE.

Montaż rury osłonowej należy realizować metodą wiercenia kierunkowego w następujących etapach:

- wykonanie przecisku (otworu pilotowego) za pomocą żerdzi stalowych demontowanych w komorze odbiorczej. Kierunek żerdzi i ich spadek kontrolowany jest przy użyciu urządzeń geodezyjnych (teodolitu),
- poszerzenie otworu pilotowego przy użyciu wiertnicy ślimakowej ulokowanej w rurze stalowej (osłonowej),
- instalowanie rur GRP wprowadzanych za wiertnicą i rurami osłonowymi, które są demontowane w miarę postępu prac.

Wewnątrz rury ochronnej rurociąg kanalizacyjny należy ułożyć na płozach o regulowanej wysokości w rozstawie 1,8m. Na tym odcinku należy zastosować rury kanalizacyjne PN1 z GRP; SN 10 000; łączone na nasuwki PN6; o średnicach dn400.

Miejsce usytuowania rury ochronnej pokazano na profilach podłużnych sieci kanalizacyjnej oraz na sytuacji.

Minimalna odległość górnej krawędzi rury osłonowej od dna rzeki w miejscu przejścia wyniesie, $h=0,8$ m.

W dnie rzeki w miejscu ułożenia rurociągów kanalizacyjnych należy ułożyć płyty betonowe.

Miejsca przekroczenia koryta rzeki należy oznakować na słupkach betonowych.

Wykonać geodezyjną inwentaryzację powykonawczą rurociągu pod ciekim zarówno w układzie lokalizacyjnym jak i pionowym (przekroje poprzeczne) – przez uprawnionego geodetę.

Warunki techniczne wykonania robót

Wykopy, posadowienie rur i zasypka

Przed rozpoczęciem robót służby geodezyjne wyznaczą w sposób trwały trasę kanału. Oś trasy powinna być zabezpieczona, aby istniała możliwość ciągłego domiaru sytuacyjnego. Roboty należy rozpoczynać od najniższego punktu kanału.

Wykopy i ich zabezpieczenie wykonać zgodnie z *PN – B – 10736 : 1999* „Roboty ziemne. Wykopy otwarte dla przewodów wodociągowych i kanalizacyjnych. Warunki techniczne wykonania”. Projektuje montaż kanałów w wykopach o ścianach pionowych, zabezpieczonych pionową obudową ich ścian. Na odcinkach gruntów słabonośnych należy wykonywać obudowę z grodziec wbijanych z rozparciem podłużnicami z belek stalowych dwuteowych z rozporami z rur stalowych. Dla pozostałych odcinków należy stosować płyty wykopowe.

Należy przestrzegać zasady posadowienia na nienaruszonym gruncie rodzimym oraz zachować wymagane zagęszczenie podsypki, obsypki ochronnej i dalszej zasypki. Wykopy należy chronić przed zalewaniem wodą opadową. Roboty prowadzić w wykopach suchych przy prowadzonym odwodnieniu wykopu. Przed opuszczeniem rur do wykopu należy sprawdzić czy nie są uszkodzone. Niedopuszczalne jest stosowanie do budowy kanału rur uszkodzonych. Przy budowie studzienek należy zwrócić szczególną uwagę na uszczelnienie połączeń poszczególnych elementów oraz na staranne wykonanie dna z kinetą.

Projektuje się kanały z rur GRP kompozytowych wykonanych z włókna szklanego i żywicy poliestrowej z wypełnieniem z piasku kwarcowego. Sztywność obwodowa rur wynosi 10000kPa

Rury GRP muszą być zgodne z normą PN/EN 14364 i posiadać ważną krajową ocenę techniczną IBDiM. Ponadto ze względu na warunki eksploatacyjno –hydrogeologiczne rury powinny być wykonane wyłącznie z żywicy poliestrowej, włókna szklanego ECR o podwyższonej odporności na korozję i piasku kwarcowego bez żadnych dodatkowych wypełniaczy np. węgla wapnia.

Numer przekroju	Średnica DN [m]	Moduł odkształcenia Ez [MPa]	Wskaźnik zagęszczenia IS [%]	Szerokość wykopu [m]	Materiał Uwagi
1	0,80	15,60	95	1,85	Strefa obsypki umieszczona w geotkaninie separacyjno - wzmacniającej
2	0,40	15,60	95	1,25	Strefa obsypki umieszczona w geotkaninie separacyjno – wzmacniającej
3	0,80	15,60	95	2,10	Strefa obsypki umieszczona w geotkaninie separacyjno – wzmacniającej, na podsypce z kruszywa łamanego zbrojonego dwiema warstwami georusztu o sztywnych węzłach
4	0,40	15,60	95	1,25	Strefa obsypki umieszczona w geotkaninie separacyjno – wzmacniającej. Poniżej należy wykonać wymianę gruntu na kruszywo łamane do poziomu namułu (warstwa Ia)

Obsypkę ochronną zapewniającą współpracę rury z gruntem wykonać po obydwu stronach rury i 30cm ponad nią - z piasku grubego lub średniego, ze zwróceniem uwagi na podbicie piasku w pachach. Zagęszczenie wykonywać warstwami z zachowaniem ostrożności aby zminimalizować wstępne ugięcia.

Zасыpywanie i ubijanie obsypki ochronnej wykonywać równocześnie z usuwaniem szalunków obudowy wykopów gdyż musi być zachowana sztywność gruntu rodzimego w strefie obsypki i współpraca obu gruntów. Ponieważ sztywność obsypki określana modułem odkształcenia ma decydujące znaczenie dla wytrzymałości kanału, konieczna jest stała kontrola wskaźnika zagęszczenia przy udziale wyspecjalizowanego geologa i użyciu odpowiedniego sprzętu pomiarowego - np. penetrometru.

Posadowienie rur i ich obsypkę wykonać według części rysunkowej.

Wykopy projektowanej kanalizacji wraz z przyłączami (odgałęzieniami) do działek będą wykonywane w pionowej obudowie z płyt wykopowych.

Na profilu podano numery przekrojów posadowienia rur z rysunków konstrukcyjnych.

Wykop obiektowy dla zespołu studni S5, S6, S5a

Ze względu na bliską lokalizację studni S5, S6, S5a oraz komór startowych dla przewiertów pod rzeką oraz biorąc pod uwagę uwarunkowania gruntowo-wodne – projektuję dla potrzeb ich montażu jeden wspólny wykop obiektowy o ścianach pionowych, w kształcie przedstawionym na rys. 7/K.

Dno wykopu należy posadowić poniżej spągu słabonośnych gruntów torfowych a wymaganą przestrzeń do posadowienia elementów technologicznych wykonać na fundamentach wg rys 4/K dla studni oraz rys 3K dla kanału dn 400.

Odwodnienie wykopów

W strefie gruntów nawodnionych posadowione są wykopy otwarte projektowanych elementów kanalizacji:

- a) Wykop obiektowy dla zespołu studni S5, S6, S5a oraz komór startowych dla przewiertu o powierzchni ok. 42 m², o depresji: s= 3,2 m
- b) Wykopy liniowe dla odcinków kanału:
 - S3-S5 o średnicy dn 800 – o długości 64,0 m i depresji: s= 1,0÷0
 - od końcówki przewiertu do S7 - o długości 6,5 i depresji: s= 2,7 m
 - od końcówki przewiertu do S5b - o długości 11,0 i depresji: s= 2,7 m.

W sytuacji, że strefę nawodnioną tworzą bardzo słabo przepuszczalne grunty w postaci pyłów i torfów – właściwym sposobem odwadniania będzie dla wszystkich wykopów **odwadnianie powierzchniowe** z zastosowaniem drenaży rurowo-warstwowych zamontowanych w dnach poszczególnych wykopów.

Wielkości napływu wód drenażowych do poszczególnych wykopów szacuję:

- dla wykopu obiektowego: Q = 15 m³/godz.
- dla wykopu liniowego S3-S5: Q = 8- 4 m³/godz. /ok. 32 m odcinek wykopu

- dla wykopu liniowego do S7: $Q = 4 \text{ m}^3/\text{godz.}$
- dla wykopu liniowego do S5b: $Q = 7 \text{ m}^3/\text{godz.}$

Szczegóły rozwiązań technicznych zawarte są w części rysunkowej opracowania.

Jako odbiornik wód drenażowych wskazują się rzekę Świnkę. Na trasie przewodu odprowadzającego wody drenażowe do odbiornika należy zamontować osadnik piasku separujący ewentualne zanieczyszczenia mineralne.

Zabezpieczenie istniejącego uzbrojenia

W miejsca skrzyżowania rurociągów kanalizacji sanitarnej z istniejącym uzbrojeniem (kolektor deszczowy) należy zabezpieczyć zgodnie z wytycznymi normowymi, uwagami ZUDP. Po wykonaniu odkrywki kanału należy stwierdzić sposób jego posadowienia. Proponuje się podparcie spodu podbudowy kanału na krawędziach wykopu przy użyciu belek stalowych dwuteowych.

Próba szczelności kanałów

Przed zasypaniem wykonanego odcinka kanału należy przeprowadzić próbę jego szczelności na eksfiltrację z użyciem wody (metodą „W”) w oparciu o PN-EN 1610. Próby szczelności należy przeprowadzić w obecności przedstawiciela Zamawiającego i Inspektora Nadzoru.

Zestawienie podstawowych materiałów

Lp.	Rodzaj materiału :	Jedn. miary	Ilość
1	Rura kanalizacyjna z GRP DN400 mm	m	196,0
2	Rura kanalizacyjna z GRP DN800 mm	m	118,6
3	Rura osłonowe DN700 do przewiertów	m	49,9
4.	Studzienki kanalizacyjne żelbetowe DN1200 mm	szt.	1
5	Studzienki kanalizacyjne żelbetowe DN1400 mm	szt.	3
6	Studzienki kanalizacyjne żelbetowe DN1600 mm	szt.	3
7	Studzienki kanalizacyjne żelbetowe DN2000 mm	szt.	1
8	Komora kanalizacji sanitarnej o wym. 1200 x 2400mm.	szt.	1
9	Zastawki kanałowe DN400	szt.	2
10	Kłapa zwrotna DN400	szt.	1

Warunki BHP

Ze względu na zagrożenie zdrowia i życia ludzkiego przy budowie i eksploatacji sieci kanalizacyjnej i obiektów zlokalizowanych na niej, należy zwrócić szczególną uwagę na przestrzeganie obowiązujących przepisów, organizację prac i stosowanie ramowych wytycznych BHP. Przepisy te zawarte są w następujących aktach prawnych:

- „Rozporządzenie Ministra Gospodarki Przestrzennej i Budownictwa z dnia 1.X.1993 r. w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy przy eksploatacji, remontach i konserwacji sieci (Dz. U. Nr 96 z dnia 15.X.1993 r. poz. 437)”
- „Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 6 lutego 2003r. w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy podczas wykonywania robót budowlanych”.

W zakres zamówienia wchodzi również:

- wykonanie prac towarzyszących i pomocniczych związanych z robotami budowlanymi określonymi w projekcie, specyfikacji technicznej wykonania i odbioru robót, w niniejszym opisie przedmiotu zamówienia, których wykonanie będzie konieczne do osiągnięcia zamierzonego celu, zgodnie ze sztuką budowlaną,
- czyszczenie kanału i studni kanalizacyjnych przed rozpoczęciem prac,
- wykonanie by-pasów (lub organizacja innego, zastępczego źródła odbioru/transportowania ścieków)
- czyszczenie kanału i studni kanalizacyjnych po wykonaniu prac, przed odbiorem
- obsługa geodezyjna;
- wykonanie dokumentacji powykonawczej i inwentaryzacji powykonawczej;
- monitoring kamerą wykonanej sieci;
- wykonanie próby szczelności na eksfiltrację ścieków i infiltrację wód gruntowych;
- przywrócenie terenu do stanu pierwotnego wraz z uzyskaniem pisemnych potwierżeń (protokołów) o pozytywnym odbiorze terenu (od wszystkich właścicieli terenu)

Po zakończeniu robót Wykonawca przeprowadzi inspekcje wybudowanego rurociągu kanalizacyjnego za pomocą telekamery. Z przeprowadzonej inspekcji TV zostanie sporządzony raport. Pozytywny wynik inspekcji będzie warunkiem odbioru robót.

Na szczegółowy opis przedmiotu zamówienia, stanowiący załącznik do SWZ, opisujący zakres wykonywanych robót będących przedmiotem zamówienia składają się :

- PROJEKT TECHNICZNY, nazwa opracowania. „Budowa rurociągu kanalizacyjnego łączącego kolektor sanitarny odprowadzający ścieki bytowe od m. Łęczna do m. Stara Wieś’ wraz z załącznikami sporządzony przez Biuro Projektów Budownictwa Komunalnego sp. z o.o. 20-218 Lublin ul. Hutnicza 7
- PROJEKT ZAGOSPODAROWANIA TERENU nazwa opracowania. „Budowa rurociągu kanalizacyjnego łączącego kolektor sanitarny odprowadzający ścieki bytowe od m. Łęczna do m. Stara Wieś’ wraz z załącznikami sporządzony przez Biuro Projektów Budownictwa Komunalnego sp. z o.o. 20-218 Lublin ul. Hutnicza 7
- Specyfikacja techniczna-SKS-01, autorzy opracowania mgr inż. Marianna Madej nr upr. 2496/Lb/85, mgr inż. Andrzej Rapa nr upr. 2763/Lb/94
- Przedmiar robót dla inwestycji, data opracowania czerwiec 2022 rok stanowiący część pomocniczą określenia ilości robót.

Zaleca się, aby Wykonawcy dokonali wizji lokalnej na terenie realizacji inwestycji i w jego okolicy w celu dokonania weryfikacji dokumentów i informacji przekazywanych w ramach niniejszego postępowania przez Zamawiającego.

Zobowiązania Wykonawcy:

- 1) Wykonawca jest zobowiązany sporządzić inwentaryzację geodezyjną powykonawczą wraz z zarejestrowaniem jej w Powiatowym Ośrodku Dokumentacji Geodezyjnej na własny koszt;
- 2) Wykonawca jest zobowiązany do uzyskania Decyzji zezwalającej na użytkowanie zrealizowanej inwestycji na własny koszt
- 3) Zamawiający posiada prawo do dysponowania nieruchomością na cele budowlane wyłącznie na działki o nr ewidencyjnym 393/1, 2583, 542, 2588/2 Obręb Łączna oraz nr ewidencyjnym 584, 586/1 Obręb Stara Wieś.
- 4) Jeśli wykonanie przedmiotowych robót wymaga wejścia na inne działki niż ww. wymienione włącznie z dojazdem/dojściem do miejsca realizacji zamówienia to uzyskanie zgód leży po stronie Wykonawcy, na własny koszt.
- 5) Jeśli na trasie prowadzonych robót występuje dzika roślinność (krzaki, krzewy itp.) to uprzątnięcie terenu celem wykonania robót leży po stronie Wykonawcy na własny koszt, z uwzględnieniem obowiązujących przepisów w zakresie gospodarowania odpadami.
- 6) Zamawiający nie posiada zgody od Zarządcy terenu, Zarządcy dróg na dojazd do planowanej inwestycji pojazdów, samochodów ciężarowych, która jest niezbędna do wywozu/przewozu gruntu, piasku, transportu sprzętu, maszyny do wiercenia, koparek, dojazd dźwigów i innych na okres realizacji zadania
- 7) Wykonawca jest zobowiązany prowadzić prace oraz sporządzić dokumenty(wnioski) niezbędne do zawarcia umowy użytkowania gruntów pokrytych wodami z PGW Wody Polskie-zgodnie z pismem z dnia 03.02.2022, znak LU.3.4.434.1.2022.AN
- 8) Wykonawca jest zobowiązany prowadzić prace oraz sporządzić dokumenty(wnioski) zgodnie z pismem PGW Wody Polskie z dnia 06.06.2022, znak LU.3.4.4200.22.2022.AN
- 9) Wykonawca jest zobowiązany prowadzić prace oraz sporządzić dokumenty (wnioski) zgodnie z pismem PGW Wody Polskie z dnia 01.06.2022, znak LU.ZUZ.3.4.4210.172.2022.AH

