

PROJEKT WYKONAWCZY

SPIS ZAWARTOŚCI OPRACOWANIA

A. CZĘŚĆ OPISOWA

1. Podstawa opracowania
2. Stan istniejący
3. Przedmiot i zakres opracowania
4. Szczegółowe rozwiązania techniczne
5. Roboty ziemne
6. Uwagi i zalecenia
7. Warunki gruntowo-wodne i opis geotechnicznych warunków posadowienia
8. Obszar objęty inwestycją
9. Dane informacyjne i zagrożenia dla środowiska

B. CZĘŚĆ GRAFICZNA

Rys. nr S-1 – Plan orientacyjny	b/s;
Rys. nr S-2 – Plan sytuacyjno-wysokościowy	w skali 1:500;
Rys. nr S-3 – Profile kanalizacji deszczowej	w skali 1:100/500;
Rys. nr S-4 – Profile odgałęzień do hydrantów	w skali 1:100/500;
Rys. nr S-5 – Schemat studni kanalizacyjnej DN 1200mm	b/s;
Rys. nr S-6 – Schemat wpustu ulicznego z osadnikiem DN 500mm	b/s;
Rys. nr S-7 – Schemat bloków oporowych	b/s;
Rys. nr S-8 – Schemat hydrantu DN 80mm	b/s;
Rys. nr S-9 – Przekroje urządzeń wodnych – wylotów kanałów deszczowych	b/s.

C. ZAŁĄCZNIKI

- schemat separatora substancji ropopochodnych

OPIS TECHNICZNY

do projektu wykonawczego

budowy kanalizacji deszczowej ul. Krańcowej w Ostrołęce oraz przebudowy odgałęzień do hydrantów DN 80mm, w związku z przebudową i budową ul. Krańcowej w Ostrołęce polegającą na budowie skrzyżowania typu małe rondo, jezdni ulicy i dróg manewrowych, chodników, ścieżek rowerowych, zjazdów, zatok parkingowych, zatok autobusowych, rowów, terenów zieleni, instalacji oświetlenia ulicznego, kanalizacji deszczowej oraz przebudowie kolizji z uzbrojeniem technicznym terenu

Klasyfikacja robót wg Wspólnego Słownika Zamówień:

- 45113000-2 Roboty na placu budowy
- 45111000-8 Roboty w zakresie burzenia, roboty ziemne
- 45231300-8 Roboty budowlane w zakresie budowy wodociągów i rurociągów do odprowadzania ścieków

1. Podstawa opracowania

- zlecenie Inwestora,
- projekt branży drogowej p.n.: „Przebudową i budową ul. Krańcowej w Ostrołęce polegającą na budowie skrzyżowania typu małe rondo, jezdni ulicy i dróg manewrowych, chodników, ścieżek rowerowych, zjazdów, zatok parkingowych, zatok autobusowych, rowów, terenów zieleni, instalacji oświetlenia ulicznego, kanalizacji deszczowej oraz przebudowie kolizji z uzbrojeniem technicznym terenu”,
- wizja lokalna w terenie,
- obowiązujące przepisy i normy,
- opinia geotechniczna opracowana przez Zakład Usług Geologicznych mgr inż. Janusz Konarzewski, ul. ks. F. Blachnickiego 2/13, 07-410 Ostrołęka, w lutym 2018r.,
- mapa do celów projektowych,

2. Stan istniejący

Ulica Krańcowa w stanie istniejącym posiada nawierzchnię asfaltową. Wody opadowe odbierane są przez istniejące wpusty i odprowadzane do studni chłonnych, zlokalizowanych w terenach zielonych. Układ istniejącego odwodnienia zostanie zlikwidowany.

Inwestycja polega na przebudowie i budowie ul. Krańcowej w Ostrołęce, polegającej na budowie skrzyżowania typu małe rondo, jezdni ulicy i dróg manewrowych, chodników, ścieżek rowerowych, zjazdów, zatok parkingowych, zatok autobusowych, rowów, terenów zieleni, instalacji oświetlenia ulicznego, kanalizacji deszczowej oraz przebudowie kolizji z uzbrojeniem technicznym terenu.

Istniejące uzbrojenie terenu:

- sieć wodociągowa zaopatrująca w wodę do celów gospodarczych Cmentarz Komunalny,
- linie energetyczne,
- odwodnienie ulicy – do likwidacji,
- słupy energetyczne i oświetleniowe.

3. Przedmiot i zakres opracowania

Inwestor: Miasto Ostrołęka Pl. Gen. J. Bema 1, 07-400 Ostrołęka

Przedmiotem opracowania jest projekt budowy odwodnienia ul. Krańcowej w Ostrołęce oraz przebudowy odgałęzień do hydrantów DN 80mm, w związku z przebudową

i budową ul. Krańcowej w Ostrołęce polegającą na budowie skrzyżowania typu małe rondo, jezdni ulicy i dróg manewrowych, chodników, ścieżek rowerowych, zjazdów, zatok parkingowych, zatok autobusowych, rowów, terenów zieleni, instalacji oświetlenia ulicznego, kanalizacji deszczowej oraz przebudowie kolizji z uzbrojeniem technicznym terenu.

Powyższe realizuje się poprzez budowę:

- | | |
|---|-------------|
| - kanał deszczowy o średnicy Ø 200mm z rur PP X-STREAM SN 8 | - 59,50 mb; |
| - kanał deszczowy o średnicy Ø 315mm z rur PP X-STREAM SN 8 | - 8,50 mb; |
| - kanał deszczowy o średnicy Ø 200mm z rur PCV-U SN 12 | - 26,50 mb; |
| - kanał deszczowy o średnicy Ø 250mm z rur PCV-U SN 12 | - 57,50 mb; |
| - kanał deszczowy o średnicy Ø 315mm z rur PCV-U SN 12 | - 16,00 mb; |
| - typowe betonowe studzienki rewizyjne Ø 1200mm | - 6kpt.; |
| - wpusty uliczne Ø 500 mm z osadnikiem 0,5m | - 16 kpt.; |
| - separator substancji ropopochodnych 10/100 | - 2kpt.; |
| - odgałęzienia do hydrantów Dz 90x5,4mm PE-HD | - 29,50mb; |
| - zasuw żeliwnych kołnierzyowych DN 80mm | - 3kpl. |

4. Szczegółowe rozwiązania techniczne

4.1. Kanalizacja deszczowa

Ulica Krańcowa jest drogą lokalną, niższej kategorii niż klasy G, dlatego też zgodnie z powyższym, wody deszczowe i roztopowe, odbierane z nawierzchni parkingów przed wprowadzeniem do odbiornika – rowu otwartego będą podczyszczane w separatorze substancji ropopochodnych typ 10/100, zintegrowanym z osadnikiem.

Wody opadowe i roztopowe, odbierane przez wpusty uliczne z nawierzchni jezdni, chodników, zjazdów, ścieżek rowerowych i zatok będą wprowadzane kanałami DN 200mm bezpośrednio do projektowanych rowów otwartych.

Powyższe realizuje się poprzez budowę:

- | | |
|---|-------------|
| - kanał deszczowy o średnicy Ø 200mm z rur PP X-STREAM SN 8 | - 59,50 mb; |
| - kanał deszczowy o średnicy Ø 315mm z rur PP X-STREAM SN 8 | - 8,50 mb; |
| - kanał deszczowy o średnicy Ø 200mm z rur PCV-U SN 12 | - 26,50 mb; |
| - kanał deszczowy o średnicy Ø 250mm z rur PCV-U SN 12 | - 57,50 mb; |
| - kanał deszczowy o średnicy Ø 315mm z rur PCV-U SN 12 | - 16,00 mb; |
| - typowe betonowe studzienki rewizyjne Ø 1200mm | - 6kpt.; |
| - wpusty uliczne Ø 500 mm z osadnikiem 0,5m | - 16 kpt.; |
| - separator substancji ropopochodnych 10/100 | - 2kpt.. |

Kanały deszczowe należy wykonać z rur do kanalizacji zewnętrznej PCV-U Ø 200mm, Ø250mm, Ø315mm, kielichowych klasy „SN12” (typ ciężki) oraz z rur do kanalizacji zewnętrznej PP X-STREAM Ø 200mm, Ø315mm, kielichowych klasy „SN8” (typ ciężki) kielichowych, łączonych za pomocą uszczelek gumowych na wcisk.

Rury kanalizacyjne PCV-U i PP posadawia się bezpośrednio na podsypce po wyprofilowaniu dna wykopu. Zaleca się układanie kanału w temperaturze zewnętrznej powyżej 0°C.

Rzędne włączów studziennych oraz wpustów ulicznych wyregulować bezpośrednio przy pracach drogowych.

Uzbrojeniem projektowanych sieci będą:

- typowe żelbetowe studzienki rewizyjne wg PN-EN-10729 Ø 1200mm, przykryte płytą żelbetową nastudzienną, z włączem żeliwnym zatraskowym typ ciężki D 400 o średnicy Ø 600mm. Powierzchnie zew. betonowe studni rewizyjnych przewiduje się zabezpieczyć przez dwukrotne pomalowanie abizolem. W studni zabudować stopnie włączowe. Przejścia rur kanalizacyjnych PVC-

U przez ściany studzienki wykonać pierścieniach uszczelniających dla rur PCV-U; stosować kręgi betonowe z domieszką materiału uszczelniającego z gotowymi otworami na uszczelkę i dnem pełnym. Kręgi łączyć na uszczelki gumowe;

- wpusty uliczne z kręgów betonowych Ø 500mm na płycie betonowej Ø 700mm z osadnikami 0,5 m wg PN 74/H-74081. Wpusty z pierścieniem odciążającym oraz kratą prostokątną żeliwną uchylną z zatraskiem klasy D 400- korpus: żeliwo sferoidalne szare GG 20, krata: żeliwo sferoidalne GGG50, sworznie stalowe;
- separatory substancji ropopochodnych lamelowe, typ 10/100, z bypassem wewnętrznym, zintegrowane z osadnikiem,
- rzędne i posadowienie wpustów zgodnie z planem zagospodarowania terenu.

Wyloty kanałów deszczowych do projektowanych rowów otwartych zaprojektowano z rur PP X-STREAM DN 200mm i DN 315mm. Rowy otwarte będą umocnione płytami betonowymi ażurowymi. W odległości po 0,5m od osi projektowanego kanału w każdą stronę, płyty ażurowe na skarpach oraz dnie rowu należy uszczelnić betonem.

Wyloty kanałów deszczowych zaprojektowano na rzędnych:

- dla Wyl. 1 DN 200mm – 104,02m n.p.m.
- dla Wyl. 2 DN 200mm – 104,02m n.p.m.
- dla Wyl. 3 DN 200mm – 103,94m n.p.m.
- dla Wyl. 4 DN 200mm – 103,93m n.p.m.
- dla Wyl. 5 DN 200mm – 103,91m n.p.m.
- dla Wyl. 6 DN 315mm – 103,72m n.p.m.
- dla Wyl. 7 DN 200mm – 104,04m n.p.m.
- dla Wyl. 8 DN 315mm – 104,03m n.p.m.
- dla Wyl. 9 DN 200mm – 104,67m n.p.m.
- dla Wyl. 10 DN 200mm – 104,63m n.p.m.
- dla Wyl. 11 DN 200mm – 104,54m n.p.m.
- dla Wyl. 12 DN 200mm – 104,47m n.p.m.

4.2. Przebudowa hydrantów p.poż. DN 80mm

Istniejące hydranty p.poż. nadziemne na terenie objętym inwestycją będą w kolizji z projektowanym parkingiem przy ul. Krańcowej. W związku z tym istniejące hydranty należy zlikwidować i zabudować nowe, w miejscach, oznaczonych na planie sytuacyjno-wysokościowym jako HP1, HP2 i HP3. Termin odcięcia wody należy uzgodnić z wyprzedzeniem z administracją Cmentarza Komunalnego.

Powyższe realizuje się poprzez budowę:

- | | |
|---|------------|
| - odgałęzienia do hydrantów Dz 90x5,4mm PE-HD | - 29,50mb; |
| - zasuw żeliwnych kołnierzowych DN 80mm | - 3kpl.; |
| - trójników żeliwnych kołnierzowych DN 80/80/80mm | - 3szt.; |
| - tuleje kołnierzowe DN 80mm | - 12szt.; |

W miejscach, oznaczonych na planie sytuacyjno-wysokościowym jako W1, W2, W3 zaprojektowano zabudowę na istniejącej sieci wodociągowej trójników żeliwnych kołnierzowych 80/80/80mm. Na odgałęzieniach zaprojektowano hydranty nadziemne DN80 łamane, z podwójnym zabezpieczeniem. Przed hydrantem należy zamontować zasuwę odcinającą żeliwną klinową kołnierzową DN80. Odgałęzienie do hydrantu należy wykonać z rur PE-HD 90x5,4mm, SDR 17,0 PE 100, łączonych za pomocą zgrzewania. Przed przystąpieniem do robót należy wykonać

przekopy kontrolne w celu ustalenia rzędnych posadowienia istniejącego wodociągu oraz materiału z jakiego jest wykonany.

Na trójkach, w celu zrównoważenia sił poprzecznych wybudować bloki oporowe betonowe. Uzbrojenie oznakować typowymi tabliczkami informacyjnymi, które należy umocować trwale w widocznym miejscu.

Trasę projektowanych odgałęzień przewodów wodociągowych do hydrantów pokazano na planie sytuacyjno-wysokościowym (Rys. nr 2).

5. Roboty ziemne

Przewiduje się wykopy częściowo mechaniczne a częściowo ręcznie - głównie w miejscach skrzyżowań z istniejącym uzbrojeniem podziemnym. Urobek z wymiany gruntu oraz nadatek należy odwieźć na wskazany przez Inwestora teren. Należy pozostawić warstwę 20 cm na dnie wykopu wg zaprojektowanej niwelety wykopu do usunięcia ręcznego. Przewiduje się wykopy ciągłe wąskoprzestrzenne i o ścianach pionowych deskowanych i rozpartych balami drewnianymi lub wypraskami stalowymi (zaleca się stosować płyty wykopowe typu PW). Wszystkie napotkane przewody podziemne na trasie wykonywanego wykopu, krzyżujące się lub biegnące równolegle w wykopem należy zabezpieczyć przed uszkodzeniem, a w razie potrzeby podwiesić w sposób zapewniający ich eksploatację. Wykop powinien być zabezpieczony barierką o wysokości 1,0 m, a w nocy oświetlony światłami ostrzegawczymi. Zasyrkę (obsypkę) wykopów do wysokości 30 cm ponad wierzch przewodu prowadzić należy ręcznie piaskiem sykim drobno lub średnioziarnistym bez grud i kamieni. Zasyrkę wykopu powyżej warstwy ochronnej dokonywać materiałem dowiezionym dobrze zagęszczalnym – warstwami z jednoczesnym zagęszczeniem i rozbiórką deskowań i rozpór ścian wykopu.

Podsypkę, obsypkę i zasyrkę należy wykonać z materiału dowiezionego na budowę: żwiru lub pospółki w optymalnej wilgotności. Zasyrki wykopów na instalacje, w pkt 2.11.4 normy PN-S-02205:1998 - Drogi samochodowe - Roboty ziemne - Wymagania i badania.

Trasę przewodu wodociągowego oznakować taśmą ostrzegawczą – lokalizacyjną z polietylenu kolor niebieski z wkładką stalową ze stali nierdzewnej.

Kanalizację deszczową przysypać warstwą piasku gr. 25-30cm. Trasę kanałów oznakować taśmą ostrzegawczą - lokalizacyjną z polietylenu koloru: biało-niebieskiego z wkładką stalową ze stali nierdzewnej. Taśmę układać w wykopie wkładką stalową do dołu.

Należy zwrócić szczególną uwagę na podbicie rur aby uniknąć pozostawienia pustych przestrzeni. W przypadku występowania wody gruntowej należy zastosować igłofiltr lub wypompować pompami AP.

Odbiory robót przewodów przeprowadzić w oparciu o normy:

1. PN-B-10736:1999 Roboty ziemne. Wykopy otwarte dla przewodów wodociągowych i kanalizacyjnych. Warunki techniczne wykonania.
2. PN-92/B-10735 – Kanalizacja. Przewody kanalizacyjne. Wymagania i badania przy odbiorze.
3. Warunki budowy w zakresie wykopów, podsypki, montażu, obsypki i zasyrki ujętych w instrukcji producenta rur.

Po wykonaniu kanałów deszczowych z rur PCV i PP wykonać należy próbę szczelności przewodów na eksfiltrację i infiltrację. Zaleca się przeprowadzenie próby szczelności osobno dla przewodów z rur PCV, PP i osobno dla studzienek rewizyjnych.

Odkład urobku wykonać po jednej stronie w odległości nie mniejszej niż 1 m. Dno wykopu należy dokładnie oczyścić oraz zniwelować. Dodatkowa głębokość dla wyrównania dna wykopu musi być wykonana sposobem ręcznym. Warstwa wyrównawcza o grubości ok. 15 cm musi być luźno ułożona i nie ubita, aby zapewnić odpowiednie podparcie dla rury i kielicha. Do wykonania można użyć: piasków średnich, drobnych i grubych. Materiał użyty do podsypki nie może zawierać ostrych kamieni i cząstek stałych o wymiarach powyżej 20 mm.

Obsypka kanału w wykopie składać się będzie z dwóch warstw:

- warstwy ochronnej o wys. do wierzchu rury

- warstwy nad rurą o wysokości 30 cm

Materiał użyty do obsypki nie może zawierać ostrych kamieni i cząstek stałych o wymiarach powyżej 40 mm. Obsypkę należy wykonywać warstwami o grubości do 1/3 średnicy rury, zagęszczając każdą warstwę. Obsypkę należy zagęszczać równocześnie po obu stronach przewodu. Wysokość obsypki nad wierzchołkiem rury po zagęszczeniu powinien wynosić co najmniej 15 cm dla rur o średnicy $dn < 400$ mm i co najmniej 30 cm dla rur o średnicy $dn \geq \varnothing 400$ mm. Obsypka powinna być prowadzona po wykonaniu posadowienia rurociągu i jego odbiorze.

Studzienki należy posadzić na warstwie wyrównawczej jak dla przewodów.

Obsypkę wokół studzienek należy zagęszczać warstwami o max. gr. 30 cm. Warstwę piasku na całej wysokości starannie zagęścić do stopnia zagęszczenia jak dla przewodów.

Do zasypania wykopów można przystąpić po wykonaniu pełnej obsypki i sprawdzeniu jej stopnia zagęszczenia. Do zasypania wykopu do poziomu terenu można wykorzystać grunt rodzimy w postaci piasków drobnych, średnich i grubych.

Montaż przewodów

Przewody z rur PVC i PE należy układać przy temperaturze powietrza od. +5 do 30 °C. Montaż przewodów powinien odbywać się na dnie wykopu zachowując projektowany spadek przewodów. Układanie wykonać na głębokości i ze spadkiem zgodnie z częścią graficzną projektu oraz technologią montażu tych rur. Przy montażu należy przestrzegać instrukcji producenta elementów.

Warunki wykonania

Przed przystąpieniem do budowy kanalizacji deszczowej i sieci wodociągowej wykonawca powinien sprawdzić rzędne istniejących sieci i przyłączy w miejscu projektowanego włączenia.

Przed przystąpieniem do robót ziemnych Wykonawca jest zobowiązany sprawdzić aktualne uzbrojenie w obrębie inwestycji.

Po wykonanych robotach teren należy przywrócić do stanu pierwotnego.

Całość robót należy wykonać zgodnie z niniejszym projektem oraz z wymogami zawartymi w "Wymagania Techniczne COBRTI INSTAL zeszyt 3. -Warunki Techniczne wykonania i odbioru sieci wodociągowych", „Wymagania Techniczne COBRTI INSTAL zeszyt 9. -Warunki Techniczne wykonania i odbioru sieci kanalizacyjnych” oraz materiałami technicznymi producentów urządzeń i materiałów.

Szerokość wykopu

Zgodnie z wytycznymi PN-EN 1610:2002. Natomiast szerokość wykopów dla montażu obiektów na sieci jakimi będą studzienki kanalizacyjne winna zapewnić z każdej strony zachowanie ochronnej przestrzeni roboczej pomiędzy zewnętrzną ich krawędzią a obudową wykopu co najmniej 0,5m.

Minimalna szerokość wykopu w zależności od głębokości wykopu zgodnie z wymogami PN-EN 1610:2002 powinna wynosić co najmniej:

Głębokość wykopu [m]	Minimalna szerokość wykopu [m]
< 1,0	nie określa się
1,0-1,75	0,8
1,75-4,0	0,9

6. Uwagi i zalecenia

- Zlecić uprawnionym służbom geodezyjnym pełną obsługę prowadzonych robót wraz z wykonaniem inwentaryzacji powykonawczej;

- Roboty wykonywać zgodnie z „Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano – montażowych” – cz. II „Instalacje sanitarne i przemysłowe”.
- Prowadząc roboty ziemne zwrócić uwagę na:
 1. zabezpieczenie ścian wykopów (zachować szczególną ostrożność w trakcie wykonywania robót ziemnych w miejscach, gdzie będą one prowadzone w bezpośrednim sąsiedztwie skarp);
 2. ustawienie barier zabezpieczających i znaków drogowych wzdłuż wykopów;
 3. zabezpieczyć oświetlenie w nocy;
 4. zabezpieczenie przejść dla pieszych;
 5. zabezpieczyć dojazd ekipom specjalnym w trakcie prowadzenia robót;
- Roboty wykonywać zgodnie z przepisami bhp i ppoż.
- Rzędne i zagłębienie istniejącego uzbrojenia podziemnego zostało przyjęte orientacyjnie. Każdorazowo należy wykonać wykopy kontrolne w celu precyzyjnego ustalenia głębokości posadowienia istniejącego uzbrojenia technicznego.
- Inwestycja nie leży na terenach objętych ochroną Konserwatora Zabytków i stanowisk archeologicznych.
- Planowana inwestycja nie znajduje się na terenie objętym działalnością górniczą.
- Teren, objęty mapą do celów projektowych nie wchodzi w obszar specjalnej ochrony ptaków Natura 2000;
- Nie planuje się wycinki drzew;
- Planowana inwestycja nie jest zaliczana do przedsięwzięć, które mogą znacząco oddziaływać na środowisko w rozumieniu przepisów Prawa ochrony środowiska oraz Obwieszczenia Prezesa Rady Ministrów z dnia 21 grudnia 2015 r. (Dziennik Ustaw RP z dnia 18.01.2016 r. poz. 71) w sprawie ogłoszenia jednolitego tekstu rozporządzenia Rady Ministrów w sprawie przedsięwzięć mogących znacząco oddziaływać na środowisko;
- Inwestor zobowiązany jest do uzyskania pozwolenia wodnoprawnego na budowę urządzeń wodnych oraz usługi wodnoprawne;

7. Warunki gruntowo-wodne i opis geotechnicznych warunków posadowienia

Wg opinii geotechnicznej, opracowanej w lutym 2018r. na terenie planowanej inwestycji stwierdzono występowanie holocenijskich piaszczysto-humusowych nasypów (0,7-0,8m) i gleba (0,2-0,3m), na plejstocenijskich sypkich osadach wodnolodowcowych – przepuszczalnych piaskach drobnych warstwy I w stanie średniozagęszczonym ($Id=0,5$) – zalegające na zastoiskowych (pojeziernych) pyłach w-wy III ($IL=0,20$) i polodowcowych glinach zwałowych warstw:

IIa

o konsystencji plastycznej o $IL=0,30$ i warstwy IIb – twar doplastycznej ($IL=0,20$).

Warunki wodne nie są korzystne. Na części badanego terenu stwierdzono zaleganie wody gruntowej:

- o swobodnym lustrze i nieciągłym charakterze, na głębokości 4,85 m p.p.t. (rzędna 100,76 m n.p.m.),
- „zawieszona” na stropie glin na głębokościach 1,40-3,30m p.p.t. stabilizującej się na tych głębokościach (rzędne 102,45-102,95m n.p.m.).

Stwierdzony wierceniami poziom wód gruntowych można uznać za zbliżony do stanów wysokich – w rocznym okresie obserwacyjnym. Przy wyinterpretowanym stanie maksymalnym woda gruntowa nie powinna wystąpić płycej.

Warunki gruntowe zaliczono do: prostych, kategoria geotechniczna obiektu budowlanego: druga.

W przypadku konieczności - odwodnienie wykopów: za pomocą igłofiltrów.

Zabezpieczenie ścian wykopów: systemowe szalunki typ „BOX”.

Zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadowienia obiektów

budowlanych, ze względu na proste warunki gruntowo-wodne panujące na badanym obszarze oraz charakter projektowanego obiektu, inwestycję zaliczono do II kategorii geotechnicznej.

8. Obszar objęty inwestycją

Projektowana inwestycja zostanie usytuowana na działkach nr 30649, 30714, 30175 obręb 0003. Inwestycja nie wymaga pozyskiwania dodatkowych gruntów oraz nie zmienia charakteru i funkcji działek ewidencyjnych.

9. Dane informacyjne i zagrożenia dla środowiska

a) informacja czy teren, na którym planowana jest inwestycja jest wpisany do rejestru zabytków:

Inwestycja nie leży na terenach objętych ochroną Konserwatora Zabytków i stanowisk archeologicznych. Teren, objęty mapą do celów projektowych nie wchodzi w obszar specjalnej ochrony ptaków Natura 2000.

b) dane określające wpływ eksploatacji górniczej na teren zamierzenia budowlanego:

Planowana inwestycja nie znajduje się na terenie objętym działalnością górniczą.

c) informacja o cechach istniejących i przewidywanych zagrożeniach dla środowiska

Planowane przedsięwzięcie nie będzie powodowało żadnych zmian w stosunkach wodnych na przyległym terenie ani nie będzie miało negatywnego wpływu na środowisko i wody podziemne.

Nie przewiduje się negatywnego wpływu na środowisko projektowanej inwestycji w fazie wykonawstwa i eksploatacji.

Planowana inwestycja nie jest zaliczana do przedsięwzięć, które mogą znacząco oddziaływać na środowisko w rozumieniu przepisów Prawa ochrony środowiska oraz Obwieszczenia Prezesa Rady Ministrów z dnia 21 grudnia 2015 r. (Dziennik Ustaw RP z dnia 18.01.2016 r. poz. 71) w sprawie ogłoszenia jednolitego tekstu rozporządzenia Rady Ministrów w sprawie przedsięwzięć mogących znacząco oddziaływać na środowisko. Wobec tego nie jest przedsięwzięciem, dla którego zgodnie z art. 71 ust. 2 ustawy o udostępnianiu informacji o środowisku i jego ochronie, udziale społeczeństwa w ochronie środowiska oraz ocenach oddziaływania na środowisko (tekst jedn. Dz. U. z 2013r. poz. 1235 z późn. zm.), uzyskanie decyzji o środowiskowych uwarunkowaniach jest wymagane.