

Strona tytułowa projektu architektoniczno – budowlanego

SPIS ZAWARTOŚCI PROJEKTU ARCHITEKTONICZNO – BUDOWLANEGO – BRANŻA SANITARNA

STRONA TYTUŁOWA PROJEKTU ARCHITEKTONICZNO – BUDOWLANEGO	1
SPIS ZAWARTOŚCI PROJEKTU ARCHITEKTONICZNO – BUDOWLANEGO – BRANŻA SANITARNA.....	2
OŚWIADCZENIE PROJEKTANTA.....	3
OŚWIADCZENIE SPRAWDZAJĄCEGO.....	4
1. PROJEKT ARCHITEKTONICZNO – BUDOWLANY.....	5
1.1. CZĘŚĆ OPISOWA.	5
1.1.1. PODSTAWA OPRACOWANIA	5
1.1.2. KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO:	5
1.1.3. ISTNIEJĄCY STAN ZAGOSPODAROWANIA TERENU	5
1.1.4. PROJEKTOWANE ZAGOSPODAROWANIE TERENU:.....	6
1.1.5. PROJEKTOWANA KANALIZACJA DESZCZOWA	7
1.1.6. WARUNKI GRUNTOWO – WODNE	9
1.1.7. SKRZYŻOWANIA I KOLIZJE I ISTNIEJĄCYM UZBROJENIEM I DROGAMI	10
1.1.8. WYKOPY PONIŻEJ POZIOMU WODY GRUNTOWEJ:	11
1.1.9. WYTTCZNE WYKONANIA I ODBIORU:.....	11
1.1.10. DANE DOTYCZĄCE WARUNKÓW OCHRONY PRZECIWPOŻAROWEJ,	12
1.1.11. UWAGI KOŃCOWE.	12
1.2. CZĘŚĆ GRAFICZNA:.....	13
RYS. S-3 PROFIL PODŁUŻNY KANALIZACJI DESZCZOWEJ – ULICE NR 1 I 2 SKALA 1:100/250.....	14
RYS. S-4 PROFIL PODŁUŻNY KANALIZACJI DESZCZOWEJ – ULICE NR 3, 4 I 5 SKALA 1:100/250	15
RYS. S-5 PROFIL PODŁUŻNY PRZYŁĄCZY KANALIZACJI DESZCZOWEJ – ULICE NR 1 I 2 SKALA 1:100/100.....	16
RYS. S-6 PROFIL PODŁUŻNY PRZYŁĄCZY KANALIZACJI DESZCZOWEJ – ULICE NR 3, 4 I 5 SKALA 1:100/100	17
RYS. S-7 PROFIL PODŁUŻNY PRZYŁĄCZY KANALIZACJI DESZCZOWEJ – ULICE NR 3, 4 I 5 SKALA 1:100/100	18

12.09.2022r.

OŚWIADCZENIE PROJEKTANTA

Stosownie do zapisów art. 34 ust. 3 pkt. 3d lit. 3 Ustawy z dnia 07 lipca 1994 r. – Prawo Budowlane [tekst jednolity – Dz. U. z 2021r. poz. 2351 z późniejszymi zmianami] oświadczam, że niniejszy projekt architektoniczno – budowlany – branża sanitarna dla tematu pn: „Budowa ulic nr 1, 2, 3, 4 i 5 wraz z budową infrastruktury technicznej, dla zadania: Zaułek Chełmiński z przyległymi ulicami w Wałczu, dz. nr 1014, 1041, 1040/54, 1053/4, 1075/2, 1055/1, 1076, 1056/1, 883, obręb m. Wałcz” został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami i zasadami wiedzy technicznej.

PROJEKTANT:

mgr inż. Patryk Sadkowski

uprawnienia budowlane

ZAP/0116/PWOS/13

12.09.2022r.

OŚWIADCZENIE SPRAWDZAJĄCEGO

Stosownie do zapisów art. 34 ust. 3 pkt. 3d lit. 3 Ustawy z dnia 07 lipca 1994 r. – Prawo Budowlane [tekst jednolity – Dz. U. z 2021r. poz. 2351 z późniejszymi zmianami] oświadczam, że niniejszy projekt architektoniczno – budowlany – branża sanitarna dla tematu pn: „Budowa ulic nr 1, 2, 3, 4 i 5 wraz z budową infrastruktury technicznej, dla zadania: Zaułek Chełmiński z przyległymi ulicami w Wałczu, dz. nr 1014, 1041, 1040/54, 1053/4, 1075/2, 1055/1, 1076, 1056/1, 883, obręb m. Wałcz” został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami i zasadami wiedzy technicznej.

SPRAWDZAJĄCY:

mgr inż. Marcin Olek
uprawnienia budowlane
ZAP/0218/POOS/13

1. PROJEKT ARCHITEKTONICZNO – BUDOWLANY

1.1. CZĘŚĆ OPISOWA.

1.1.1. Podstawa opracowania

- Zlecenie Inwestora
- Projekt zagospodarowania terenu sieci kanalizacji deszczowej;
- Decyzja 25P/2021 znak ZPŚ.6733.28.2021 z dnia 18.11.2021 r. o ustaleniu lokalizacji inwestycji celu publicznego wydana przez Burmistrza Miasta Wałcz
- Dokumentacja geotechniczna z badań podłoża gruntowego wraz z projektem geotechnicznym, czerwiec/lipiec 2022
- Odpis protokołu z narady koordynacyjnej
- Warunki techniczne przyłączenia do sieci kanalizacji deszczowej nr WTP/01/05/2022 z dnia 10.05.2022r.
- Ustawa z dnia 07 lipca 1994 r. Prawo budowlane z późniejszymi zmianami
- Mapa do celów projektowych;
- Wizja lokalna w terenie.

1.1.2. Kategoria obiektu budowlanego:

Obiekt kategorii XXVI.

1.1.3. Istniejący stan zagospodarowania terenu

Istniejące zagospodarowanie:

Projektowane sieci kanalizacyjne są elementami uzbrojenia terenu, które zlokalizowane zostaną w całości pod powierzchnią terenu. Teren, planowanej inwestycji zlokalizowany jest w północno-wschodniej części miasta Wałcz, w rejonie ul. Piaskowej i ul. Zaulek Chełmiński. Od południowej strony teren ogranicza ul. Wojska Polskiego – ciąg drogi krajowej nr 22, natomiast od zachodniej strony ul. Zbożowa. Bezpośrednio z terenem inwestycji graniczą administracyjnie grunty prywatnych właścicieli działek oraz grunty Gminy Miejskiej Wałcz.

Nie przewiduje się rozbiórek żadnego z istniejących obiektów na trasie projektowanych sieci. Istniejące obiekty budowlane zostaną i będą użytkowane zgodnie ze swoim przeznaczeniem.

Istniejące uzbrojenie podziemne:

Na terenie przewidzianym pod inwestycję występuje następujące uzbrojenie terenu:

- sieć wodociągowa
- sieć kanalizacji sanitarnej
- sieć kanalizacji deszczowej
- sieć gazowa
- kable teletechniczne
- kable elektroenergetyczne NN

Lokalizacja istniejącego uzbrojenia została pokazana na aktualnych mapach dla celów projektowych.

1.1.4. Projektowane zagospodarowanie terenu:

Zakres objęty niniejszym projektem obejmuje budowę:

Całość inwestycji obejmuje budowę:

- a) sieci kanalizacji deszczowej w układzie grawitacyjnym, z rur PVC kl. S SDR 34 SN8 litych o średnicy:
 - Ø0,315m o długości L=21,30m,
 - Ø0,25m o długości L=53,20m,
 - Ø0,20m o długości L=166,50m,
- b) przyłączy kanalizacji deszczowej do wpustów, z rur PVC kl. S SDR 34 SN8 litych, 20szt. o średnicy:
 - Ø0,20m o łącznej długości L=154,85m.
- c) studni rewizyjnych betonowych o średnicy:
 - Ø1,5m – 2szt.
 - Ø1,0m – 8szt.
- d) studni tworzywowej o średnicy:
 - Ø0,6m – 2szt.
- e) wpustów ulicznych betonowych o średnicy:
 - Ø0,5m – 19szt.

Sieci zaprojektowano w sposób:

- zabezpieczający życzenia właścicieli gruntów i nieruchomości,
- umożliwiający uniknąć kolizji projektowanym uzbrojeniem podziemnym,
- umożliwiający mechanizację robót,
- uwzględniający normatywne odległości od budowli, uzbrojenia i znaków geodezyjnych,
- zabezpieczający przed przemarzaniem.

Wymagania ogólne dla materiału:

Zaleca się, aby producent rur i kształtek posiadał certyfikat o zgodności całej gamy rur i kształtek z obowiązującymi normami wydany przez niezależną instytucję, posiadającą akredytację w celu zapewnienia odpowiedniej jakości stosowanych materiałów.

Jednorodność materiałowa w zakresie projektu:

Rury do zabudowy w ramach jednego projektu powinny pochodzić od jednego producenta w celu zapewnienia jednakowego zakresu tolerancji dotyczących średnic jak i ewentualnego dochodzenia roszczeń z tytułu ich niewłaściwego wykonania.

Armatura w ramach jednego projektu pochodzić powinna od jednego producenta, co ułatwi późniejszą eksploatację wykonanej sieci (posiadanie części zamiennych, ewentualne roszczenia gwarancyjne).

Znakowanie rur:

Wszystkie rury powinny być oznakowane w sposób czytelny i trwały.

1.1.5 Projektowana kanalizacja deszczowa

Zprojektowano grawitacyjne odprowadzenie wód opadowych i roztopowych do istniejącej sieci kanalizacji deszczowej, poprzez projektowane studnie D1 (ulica nr 2) i D0 (ulica nr 4) oraz istniejące studnie D1_{ist.} i D2_{ist.} (ulica nr 3) zlokalizowane w rejonie ul. Piaskowej i Zaułka Chełmińskiego.

- a) Sieci kanalizacji deszczowej zaprojektowano z rur PVC kl. S SDR 34 SN8 litych o średnicy:
 - Ø0,315m o długości L=21,30m,
 - Ø0,25m o długości L=53,20m,
 - Ø0,20m o długości L=166,50m
- b) przyłącza kanalizacji deszczowej zaprojektowano z rur PVC kl. S SDR 34 SN8 litych o średnicy:
 - Ø0,20m o łącznej długości L=154,85m.

Układ wysokościowy projektowanej kanalizacji deszczowej oraz przyłączy kanalizacji deszczowej został dostosowany do rzędnej istniejących kanałów deszczowych w rejonie ul. Piaskowej i ul. Zaułek Chełmiński.

Włączenie projektowanego odcinka kanalizacji deszczowej (D1_{ist.} – D1a) do istniejącej sieci kanalizacji deszczowej wykonać za pośrednictwem studni kanalizacji deszczowej, oznaczonej na planie zagospodarowania jako D1_{ist.}, w której to należy wykonać otwór o jedną średnicę większą od średnicy włączanej rury i w to miejsce wmurować przejście szczelne pod rurę Ø 250mm.

Włączenie projektowanego odcinka kanalizacji deszczowej (D2_{ist.} – D2a) do istniejącej sieci kanalizacji deszczowej wykonać za pośrednictwem studni kanalizacji deszczowej, oznaczonej na planie zagospodarowania jako D2_{ist.}, w której to należy wykonać otwór o jedną średnicę większą od średnicy włączanej rury i w to miejsce wmurować przejście szczelne pod rurę Ø 200mm.

Włączenie nowo projektowanych odcinków kanalizacji deszczowej (D0–D4 i D1–D4) do istniejącej sieci kanalizacji deszczowej DN1000 i DN600mm wykonać za pośrednictwem projektowanych studni kanalizacji deszczowej, oznaczonych na planie zagospodarowania jako D0 oraz D1. Studnie te należy zabudować jako prefabrykowane studnie betonowe o średnicy DN1500. Studnie D0 i D1 należy zabudować na istniejącym kolektorze odpowiednio DN 1000mm i DN 600mm.

Włączenie przykanalików do sieci kanalizacji deszczowej wykonać za pośrednictwem fabrycznie zamontowanych przejść szczelnych.

Istniejące wpusty i przyłącza kanalizacji deszczowej przeznaczone do likwidacji należy rozebrać, a miejsce włączenia do studni zaślepić.

Istniejące skrzynki uliczne do zasuw oraz włazy wszystkich studni kanalizacyjnych, na trasie projektowanych ulic, należy wyregulować do rzędnej projektowanego terenu.

Studnia betonowa:

Studnie D3 i D4 (ulica nr 2) oraz D1, D1a, D2, D2a, D3a i D4 (ulice nr 3, 4 i 5) wykonać jako betonowe o średnicy DN1,0m, o prefabrykowanej kince. Elementy studzienek wykonać zgodnie z normą z PN–EN 1917:2004. Studnia musi posiadać następujące parametry:

- beton klasy minimum B45,
- mrozoodporność F–50,
- nasiąkliwość max 4%,

- wodoszczelność W8

System musi gwarantować zachowanie szczelności połączeń z kanałami, co ma zasadnicze znaczenie w sytuacji bardzo wysokiego poziomu wody gruntowej. Studnie wykonywać zgodnie z instrukcją montażu producenta.

Wlot kanału do kinety lub pod przyłącza wykonać z zastosowaniem uszczelek typu IS wykonanych z SBR zgodnie z normą DIN 4060. Połączenie musi spełniać wymogi określone w normach dla rur litych z PVC PN EN 1401 – 1.

Zwierńczenie studni stanowić będą włazy żeliwne typu ciężkiego D400 z pokrywą wypełnioną betonem z otworami wentylacyjnymi. Właz musi posiadać rygle zabezpieczające przed przesunięciem oraz wkładkę tłumiącą. Głębokość osadzania pokrywy włazu w korpusie min. 50mm, pokrywa Ø680mm.

Studnie posadowić na warstwie ubitego żwiru o grubości 15 cm.

Głębokość kinety ze względów hydraulicznych musi wynosić min. 0,8 x DN kanału głównego. Spadek kanału w kiniecie 2 %.

Stopnie włazowe powinny być wykonane jako żeliwne lub tworzywowe. Dopuszcza się stosowanie klamer w miejsce stopni.

Studnia tworzywowa:

Studnie D2 (ulica nr 2) oraz D3 (ulica nr 4) zaprojektowano jako tworzywowe o średnicy DN 0,6m, niewłazowe składające się z:

- kinety przepływowej (D2) i zbiorczej (D3),
- rury trzonowej PP dwuwarstwowej Ø0,60m,
- pierścienia odciążającego,
- teleskopowego adaptera,
- uszczelek gumowych Ø0,60m (do adaptera, do kinety),
- włazu żeliwnego klasy D400 o średnicy Ø600mm.

Studnie posadowić na warstwie ubitego żwiru o grubości 15 cm.

Wpust uliczny

Wpust uliczny betonowy wykonać z kręgów betonowych, prefabrykowanych. Stosować prefabrykowane kręgi betonowe i żelbetowe o średnicy od 0,45m do 0,5m, wysokości 30cm lub 60cm, z betonu klasy C 35/45 o nasiąkliwości max. 4 %, mrozoodporne wg PN-EN 206-1 (klasy B45 wg PN-B-06250). Element przyłączeniowy z otworem i fabrycznie osadzonym przejściem szczelnym pod rurę PVC Ø 200. Wpusty deszczowe należy wyposażać w osadniki o głębokości 1m, zastosować pierścienie odciążające żelbetowe zintegrowane z elementem podtrzymującym wpust.

Pierścienie odciążająco–podtrzymujące wykonać jako żelbetowe, prefabrykowane, z betonu wibrowanego klasy C 16/20 wg PN-EN 206-1 (klasy B20 wg PN-B-06250).

Wpusty uliczne żeliwne powinny odpowiadać wymaganiom PN – EN 124: 2000. Kratki wpustu deszczowego klasy D–400 o wymiarach 620x420mm, mocowane na zawiasie. Głębokość osadzenia kratki wpustu w korpusie min. 50mm. Wpusty wyposażać w kosze osadnicze.

Trasę sieci i przykanalików deszczowych przedstawiono na planie zagospodarowania terenu (rys. nr 1/2 i 2/2).

Zagłębienie kanałów wynosi od 1,00 do 2,97 m p.p.t.

Zagłębienie przyłączy wynosi 0,66 do 2,02 m p.p.t.

Spadek podłużny wynosi od 5‰ ÷ 18 ‰ dla sieci i od 5‰ ÷ 150 ‰ dla przyłączy.

Rurociągi należy układać w suchym i zabezpieczonym wykopie. Do budowy sieci i przyłączy stosować rury z materiału podanego w opisie.

Podczas transportu rur, ich montażu, przygotowania podłoża, dokonywania prób i zasyпки należy spełniać wymogi instrukcji montażowej układania w gruncie rurociągów dostarczonych przez producentów rur.

1.1.6. Warunki gruntowo – wodne

Dla terenu projektowanej inwestycji, na podstawie wykonanych badań, stwierdza się, że:

- podłoże rodzime spełnia warunki dla posadowienia bezpośredniego. Dna wykopów gruntach spoistych należy zabezpieczyć przed nadmiernym uplastycznieniem. Projektowane instalacje kanalizacyjne układać na podsypce żwirowej, stabilizowanej mechanicznie.
- nie należy dopuszczać do gromadzenia się wód opadowych w wykopach fundamentowych. Może to wpłynąć na obniżenie parametrów nośności podłoża gruntowego. Wody te należy z wykopów usunąć, gdyż grozi to dodatkową wymianą podłoża.
- nie prognozuje się na tym terenie wystąpienia niekorzystnych zjawisk geologicznych ani działań antropopresyjnych, mogących wpływać na obniżenie parametrów inżynierskich rozpoznanego podłoża.
- grunt należy chronić przed przemarzaniem – $H_z=0,8\text{m}$

Na podstawie Rozporządzenia Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dn. 25.04.2012 Dz. U. 2012 poz. 463, w związku z wykonanymi badaniami podłoża gruntowego określa się:

- warunki gruntowe określa się jako proste. W całym profilu podłoża rodzimego wystąpiły grunty nośne,
- w związku z projektowaną głębokością wykopów proponuje się zaliczyć inwestycję do II kategorii geotechnicznej.

Głębokość przemarzania w tym rejonie wynosi 0,8 m wg PN – 81/B – 03020.

Warunki wodne.

W dokumentowanym podłożu w obrębie objętym badaniami podczas wierceń do głębokości max. 3,0mb nie stwierdzono wód gruntowych.

Opisane warunki wodne odnoszą się do okresu badań (koniec czerwca 2022r.). W okresach wzmożonych opadów atmosferycznych lub roztopów pokrywy śnieżnej wody infiltracyjne mogą przybierać charakter wód zawieszonych na stropie osadów słaboprzepuszczalnych warstw III i IV.

Obserwacje przeprowadzono przed likwidacją otworów przez zasypanie po upływie ok. 1h po wykonaniu każdego z otworów. Nie stwierdzono również sączeń śródwarstwowych, choć uplastycznienie piasków gliniastych warstwy III może być spowodowane okresowym zaleganiem wód infiltrujących z powierzchni.

Posadowienie obiektów:

Sieci uzbrojenia terenu zostaną posadowione na podsypce piaskowej o grubości 10 cm, wykonanej z gruntu o odpowiednich właściwościach. W sytuacji, gdy grunt rodzimy na trasie projektowanych rurociągów nie będzie spełniać warunków do posadowienia sieci, należy zastosować zagęszczoną podsypkę piaskową o grubości 10 cm, obsypkę i zasypkę 50 cm powyżej wierzch rury z gruntu dowiezionego – piasku średniego.

Projektowane sieci wykonywane będą w wykopach szalowanych.

1.1.7. Skrzyżowania i kolizje i istniejącym uzbrojeniem i drogami

Na trasie projektowanych przewodów występują następujące skrzyżowania z istniejącym uzbrojeniem:

- sieć wodociągowa
- Sieć kanalizacji sanitarnej
- Sieć kanalizacji deszczowej
- Sieć gazowa
- kable teletechniczne
- kable elektroenergetyczne NN

Na odcinkach zbliżeń do istniejącego uzbrojenia podziemnego wykopy należy wykonać bezwzględnie ręcznie.

Wszystkie napotkane przewody podziemne na trasie wykonywanego wykopu, krzyżujące się lub biegnące równolegle z wykopem należy zabezpieczyć przed uszkodzeniem, a w razie potrzeby wykonać podwieszenie w sposób zapewniający ich ciągłą eksploatację i bezpieczeństwo pracujących w wykopie ludzi.

W przypadku napotkania niezainwentaryzowanych przewodów podziemnych należy ten fakt zgłosić odpowiednim użytkownikom przewodu.

Z właścicielem kolidujących przewodów należy każdorazowo uzgodnić ich obejście lub przełożenie. Przed przystąpieniem do robót ziemnych należy zgłosić poszczególnym użytkownikom uzbrojenia podziemnego o terminie prowadzenia robót i potrzebie zabezpieczenia nadzoru z ich strony na czas wykonywania robót. Celem dokładnego zlokalizowania przewodów istniejących podziemnych należy wykonać ręcznie próbne przekopy przed przystąpieniem do robót. Wszelkie uszkodzenia przewodów obcych należy niezwłocznie zgłosić właściwemu użytkownikowi.

Zaprojektowano posadowienie kanalizacji sanitarnej i deszczowej na warstwie podsypki z piasku średniego, dobrze uziarnionego.

Zasypkę rurociągów prowadzić należy etapami:

I. Wykonanie warstwy ochronnej o wysokości do 30 cm ponad wierzch rury z piasku średnioziarnistego lub grubego dobrze uziarnionego wg PN-86/B-02480 "Grunty budowlane" z wyłączeniem odcinków na złączach.

Zagęszczenie tej warstwy powinno być przeprowadzone z zachowaniem szczególnej ostrożności. Warstwa ta powinna być ubita po obu stronach przewodu. Zasypanie i ubijanie gruntu w strefie

ochronnej przewodu należy wykonać warstwami. Ubijanie mechaniczne na całej szerokości strefy rurociągu może być prowadzone sprzętem lekkim przy 30-to cm warstwie piasku ponad wierzch rury.

II. Po próbie szczelności złączyć rury, wykonanie warstwy ochronnej w miejscach połączeń,

III. Zasypkę wykopów powyżej warstwy ochronnej przewodów wykonać piaskiem średnio lub gruboziarnistym. Zasypkę wykonywać warstwami z jednoczesnym zagęszczeniem każdej warstwy zasykowej do uzyskania wskaźnika zagęszczenia $IS = 1,00$.

Próby szczelności kanalizacji

Należy przeprowadzić próby wodne na eksfiltrację. Z przeprowadzanych prób należy sporządzić „Protokoły z próby szczelności”.

1.1.8. Wykopy poniżej poziomu wody gruntowej:

W przypadku wystąpienia wysokiego poziomu wód gruntowych (okres wiosenny, jesienny) roboty ziemne należy:

- wykonać przy zastosowaniu szalunków płytowych – metalowych. System szalunkowy winien spełniać wymogi bezpieczeństwa oraz posiadać odpowiednie certyfikaty bezpieczeństwa. Należy zastosować skuteczny system odwodnienia wykopu.
- w czasie wybierania nawodnionego gruntu niezbędne będzie zamontowanie igłofiltrów o średnicy 50 mm w odległości ca 1,0 m od szalunku płytowego. Do odwodnienia zastosować agregat pompowy spalinowy
- System igłofiltrów montować jednostronnie, w odległościach dostosowanych do możliwości skutecznego odwodnienia wykopu.
- W przypadku braku skuteczności igłofiltrów jednostronnych, należy zamontować igłofiltr po obu stronach wykopu.
- Prace montażowe prowadzić przy pracującym systemie odwodnieniowym

1.1.9. Wytyczne wykonania i odbioru:

Odbiór robót zanikających lub ulegających zakryciu:

Odbiorowi podlegają:

- wykopy i wykonane podłoża,
- wykonanie studzienek [połączenia kręgów]
- ułożenie rurociągów na warstwie podsypki
- zagęszczenie obsypki

Odbiory częściowe obejmują badanie:

- zgodności wykonanych robót z dokumentacją projektową,
- materiałów,
- szczelności i drożności
- specjalistyczne badania stopnia zagęszczenia całości zasyпки wykopów

Wyniki z przeprowadzonych badań powinny być ujęte w formie protokołu i wpisane do dziennika budowy oraz podpisane przez nadzór techniczny.

Uwagi dla wykonawcy:

Przed przystąpieniem do robót ziemnych należy zgłosić poszczególnym użytkownikom uzbrojenia podziemnego o terminie prowadzenia robót i potrzebie zabezpieczenia nadzoru z ich strony na czas wykonywania robót. Celem dokładnego zlokalizowania przewodów istniejących podziemnych należy wykonać ręcznie próbne przekopy przed przystąpieniem do robót. Wszelkie uszkodzenia przewodów obcych należy niezwłocznie zgłosić właściwemu użytkownikowi.

1.1.10. Dane dotyczące warunków ochrony przeciwpożarowej,

Budowa elementów infrastruktury technicznej tj. sieci kanalizacji deszczowej nie wpływa i nie zmienia warunków ochrony przeciwpożarowej w rejonie projektowanej infrastruktury.

1.1.11. Uwagi końcowe.

Uwaga o uwarunkowań przestrzennych opracowania projektu budowlanego zaprojektowanych sieci i urządzeń:

- Sieć kanalizacji deszczowej została zaprojektowana zgodnie z zapisami Decyzji nr 25P/2021 znak: ZPŚ.6733.28.2021 z dnia 18.11.2021 o ustaleniu lokalizacji inwestycji celu publicznego wydanej przez Burmistrza Miasta Wałcz.
- Istnieje możliwość występowania uzbrojeń nie zaznaczonych na podkładach geodezyjnych i profilach podłużnych. Wszelkie faktyczne kolizje należy usunąć przy ścisłym współdziałaniu z właścicielami poszczególnych sieci.
- Wykonawca jest zobowiązany do odtworzenia istniejących nawierzchni lub wykonania nawierzchni zgodnie z uzgodnieniami.
- Wszystkie rurociągi wykonywać w wykopach wąskoprzestrzennych – szalowanych.
- Projektowane studnie D1 i D0 zabudowywane na istniejących kolektorach kanalizacji deszczowej DN 600 i DN 1000, wykonać w wykopach szerokoprzestrzennych – w pełnym szalunku.
- W projekcie nie zaprojektowano szczegółowo odwodnienia wykopów pod budowę kanałów wskazane jest wykonywanie robót w okresie najniższego zwierciadła wód gruntowych.
- Podczas realizacji robót budowlanych przestrzegać zasady B. i H.P.
- Przy wykonawstwie i odbiorze należy stosować obowiązujące Polskie normy, także nie wymienione w istniejącym projekcie.

PROJEKTANT:

1.2. CZĘŚĆ GRAFICZNA:

Rys. S-3 Profil podłużny kanalizacji deszczowej – ulice nr 1 i 2

skala 1:100/250

Rys. S-4 Profil podłużny kanalizacji deszczowej – ulice nr 3, 4 i 5

skala 1:100/250

Rys. S-5 Profil podłużny przyłączy kanalizacji deszczowej – ulice nr 1 i 2

skala 1:100/100

Rys. S-6 Profil podłużny przyłączy kanalizacji deszczowej – ulice nr 3, 4 i 5

skala 1:100/100

Rys. S-7 Profil podłużny przyłączy kanalizacji deszczowej – ulice nr 3, 4 i 5

skala 1:100/100