
1 SPIS TREŚCI

1	SPIS TREŚCI	1
2	SPIS CZĘŚCI RYSUNKOWEJ.....	3
3	ZAŁĄCZNIKI	4
4	PROJEKT ZAGOSPODAROWANIA DZIAŁKI	5
4.1	PRZEDMIOT INWESTYCJI	5
4.2	ISTNIEJĄCY STAN ZAGOSPODAROWANIA DZIAŁKI	5
4.3	PROJEKTOWANE ZAGOSPODAROWANIE DZIAŁKI LUB TERENU	5
4.4	ZESTAWIENIE POWIERZCHNI POSZCZEGÓLNYCH CZĘŚCI ZAGOSPODAROWANIA DZIAŁKI BUDOWLANEJ LUB TERENU, JAK POWIERZCHNIA ZABUDOWY PROJEKTOWANYCH I ADAPTOWANYCH OBIEKTÓW BUDOWLANÝCH, POWIERZCHNIA DRÓG, PARKINGÓW, PLACÓW I CHODNIKÓW, POWIERZCHNIA ZIELENI ORAZ INNYCH CZĘŚCI TERENU NIEZBĘDNYCH DO SPRAWDZENIA ZGODNOŚCI Z USTALENIAMI MIEJSCOWEGO PLANU ZAGOSPODAROWANIA PRZESTRZENNEGO LUB DECYZJĄ O WARUNKACH ZABUDOWY I ZAGOSPODAROWANIA TERENU, JEŻELI JEST ONA WYMAGANA ZGODNIE Z PRZEPISAMI O PLANOWANIU I ZAGOSPODAROWANIU PRZESTRZENNYM; 5	
4.5	DANE INFORMUJĄCE, CZY DZIAŁKA LUB TEREN, NA KTÓRYM JEST PROJEKTOWANY OBIEKT BUDOWLANÝ, SĄ WPISANE DO REJESTRU ZABYTKÓW ORAZ CZY PODLEGAJĄ OCHRONIE NA PODSTAWIE USTALEŃ MIEJSCOWEGO PLANU ZAGOSPODAROWANIA PRZESTRZENNEGO;	5
4.6	DANE OKREŚLAJĄCE WPŁYW EKSPLOATACJI GÓRNICZEJ NA DZIAŁKĘ LUB TEREN ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO, ZNAJDUJĄCEGO SIĘ W GRANICACH TERENU GÓRNICZEGO;	6
4.7	INFORMACJĘ I DANE O CHARAKTERZE I CECHACH ISTNIEJĄCYCH I PRZEWIDYWANYCH ZAGROŻEŃ DLA ŚRODOWISKA ORAZ HIGIENY I ZDROWIA UŻYTKOWNIKÓW PROJEKTOWANYCH OBIEKTÓW BUDOWLANÝCH I ICH OTOCZENIA W ZAKRESIE ZGODNYM Z PRZEPISAMI ODRĘBNYMI;	6
4.8	INNE KONIECZNE DANE WYNIKAJĄCE ZE SPECYFIKI, CHARAKTERU I STOPNIA SKOMPLIKOWANIA OBIEKTU BUDOWLANEGO LUB ROBÓT BUDOWLANÝCH.	6
5	PROJEKT BUDOWLANÝ – BRANŻA SANITARNA	6
5.1	PRZEZNACZENIE I PROGRAM UŻYTKOWY OBIEKTU BUDOWLANEGO ORAZ, W ZALEŻNOŚCI OD RODZAJU OBIEKTU, JEGO CHARAKTERYSTYCZNE PARAMETRY TECHNICZNE, W SZCZEGÓLNOŚCI: KUBATURĘ, ZESTAWIENIE POWIERZCHNI, WYSOKOŚĆ I DŁUGOŚĆ;	6
5.1.1	SIEĆ WODOCIĄGOWA	6
5.1.2	SIEĆ KANALIZACJI SANITARNEJ GRAWITACYJNEJ	8
5.1.3	SIEĆ KANALIZACJI SANITARNEJ TŁOCZNEJ WRAZ Z LOKALNYMI PRZEPOMPOWNIAMI ŚCIEKÓW 8	
5.2	FORMĘ ARCHITEKTONICZNĄ I FUNKCJĘ OBIEKTU BUDOWLANEGO, SPOSÓB JEGO DOSTOSOWANIA DO KRAJOBRAZU I OTACZAJĄCEJ ZABUDOWY ORAZ SPOSÓB SPEŁNIENIA WYMAGAŃ, O KTÓRYCH MOWA W ART. 5 UST. 1; 9	
5.3	UKŁAD KONSTRUKCYJNY OBIEKTU BUDOWLANEGO, ZASTOSOWANE SCHEMATY KONSTRUKCYJNE (STATYCZNE), ZAŁOŻENIA PRZYJĘTE DO OBLICZEŃ KONSTRUKCJI, W TYM DOTYCZĄCE OBCIĄŻEŃ, ORAZ PODSTAWOWE WYNIKI TYCH OBLICZEŃ, A DLA KONSTRUKCJI NOWYCH, NIESPRAWDZONYCH - WYNIKI EWENTUALNYCH BADAŃ DOŚWIADCZALNYCH, ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNO-MATERIAŁOWE PODSTAWOWYCH ELEMENTÓW KONSTRUKCJI OBIEKTU, KATEGORIĘ GEOTECHNICZNĄ OBIEKTU BUDOWLANEGO, WARUNKI I SPOSÓB JEGO POSADOWIENIA ORAZ ZABEZPIECZENIA PRZED WPŁYWAMI EKSPLOATACJI GÓRNICZEJ, ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNO-MATERIAŁOWE WEWNĘTRZNYCH I ZEWNĘTRZNYCH PRZEGRÓD BUDOWLANÝCH; W WYPADKU PROJEKTOWANIA PRZEBUDOWY, ROZBUDOWY LUB NADBUDOWY DO OPISU TECHNICZNEGO NALEŻY DOŁĄCZYĆ OCENĘ TECHNICZNĄ OBEJMUJĄCĄ, W UZASADNIONYCH WYPADKACH, TAKŻE OCENĘ AKTUALNYCH WARUNKÓW GEOLOGICZNO-INŻYNIERSKICH I STAN POSADOWIENIA OBIEKTU BUDOWLANEGO;	9
5.4	SPOSÓB ZAPEWNIENIA WARUNKÓW NIEZBĘDNYCH DO KORZYSTANIA Z TEGO OBIEKTU PRZEZ OSOBY NIEPEŁNOSPRAWNE, W SZCZEGÓLNOŚCI PORUSZAJĄCE SIĘ NA WÓZKACH INWALIDZKICH;	9

5.5	PODSTAWOWE DANE TECHNOLOGICZNE ORAZ WSPÓLZALEŻNOŚCI URZĄDZEŃ I WYPOSAŻENIA ZWIĄZANEGO Z PRZEZNACZENIEM OBIEKTU I JEGO ROZWIĄZANAMI BUDOWLANymi;	9
6	ROZWIĄZANIA BUDOWLANE I TECHNICZNO-INSTALACYJNE	9
6.1	ZAKRES PRAC	9
6.1.1	WYKOPY	9
6.1.2	PODSYPKA	10
6.1.3	OBSYPKA I ZASYPKA WYKOPU.....	10
6.1.4	UKŁADANIE PRZEWODÓW	10
6.1.5	PROJEKTOWANA SIEĆ WODOCIĄGOWA	11
6.1.6	PROJEKTOWANA SIEĆ KANALIZACJI SANITARNEJ GRAWITACYJNEJ	12
6.1.7	PROJEKTOWANA SIEĆ KANALIZACJI SANITARNEJ TŁOCZNEJ.....	12
6.2	PROJEKTOWANE POMPOWNIĘ ŚCIEKÓW SANITARNYCH	12
6.2.1	OPIS BUDOWY.	13
6.2.2	PODSTAWOWE DANE TECHNICZNE.	13
6.2.3	STUDNIA PRZEPOMPOWNI.	13
6.2.4	POMPY. 13	
6.2.5	RUROCIĄGI TECHNOLOGICZNE.	13
6.2.6	ARMATURA. 13	
6.2.7	AUTOMATYKA PRZEPOMPOWNI.....	13
6.2.8	SYSTEM STEROWANIA PRZEPOMPOWNIĄ ŚCIEKÓW.....	13
6.2.9	PODSTAWOWE PARAMETRY PRZEPOMPOWNI	15
6.2.10	OBLICZENIA DOBORU PRZEPOMPOWNI.....	15
6.2.11	OBOWIĄZKI ZAMAWIAJĄCEGO POMPOWNI:	16
6.2.12	ZAGOSPODAROWANIE TERENU POMPOWNI ŚCIEKÓW SANITARNYCH.....	16
6.2.13	BILANS ŚCIEKÓW POWSTAJĄCYCH NA TERENIE PROJEKTOWANEJ SIECI KANALIZACJI SANITARNEJ	16
6.3	CHARAKTERYSTYKA ENERGETYCZNA OBIEKTU BUDOWLANEGO	16
6.3.1	BILANS MOCY URZĄDZEŃ ELEKTRYCZNYCH ORAZ ZUŻYWAJĄCYCH INNE RODZAJE ENERGII, STANOWIĄCYCH JEGO STAŁE WYPOSAŻENIE BUDOWLANO-INSTALACYJNE, Z WYDZIELENIEM MOCY URZĄDZEŃ SŁUŻĄCYCH DO CELÓW TECHNOLOGICZNYCH ZWIĄZANYCH Z PRZEZNACZENIEM OBIEKTU	16
6.3.2	W STOSUNKU DO BUDYNKU WYPOSAŻONEGO W INSTALACJE GRZEWcze LUB CHŁODNICZE - WŁAŚCIWOŚCI CIEPLNE PRZEGRÓD ZEWNĘTRZNYCH, W TYM ŚCIAN PEŁNYCH ORAZ DRZWI, WRÓT, A TAKŻE PRZEGRÓD PRZEZROCZYSTYCH I INNYCH.....	16
6.3.3	PARAMETRY SPRAWNOŚCI ENERGETYCZNEJ INSTALACJI GRZEWczej I INNYCH URZĄDZEŃ MAJĄCYCH WPŁYW NA GOSPODARKĘ CIEPLNĄ OBIEKTU BUDOWLANEGO, W TYM WENTYLACYJNYCH I KLIMATYZACYJNYCH	17
6.3.4	DANE WYKAZUJĄCE, ŻE PRZYJĘTE W PROJEKCIE ARCHITEKTONICZNO-BUDOWLANYM ROZWIĄZANIA BUDOWLANE I INSTALACYJNE SPEŁNIAJĄ WYMAGANIA DOTYCZĄCE OSZCZĘDNOŚCI ENERGII ZAWARTE W PRZEPISACH TECHNICZNO-BUDOWLANYCH	17
6.4	DANE TECHNICZNE OBIEKTU BUDOWLANEGO CHARAKTERYZUJĄCE WPŁYW OBIEKTU BUDOWLANEGO NA ŚRODOWISKO I JEGO WYKORZYSTYWANIE ORAZ NA ZDROWIE LUDZI I OBIEKTY SĄSIEDNIE	17
6.4.1	ZAPOTRZEBOWANIA I JAKOŚCI WODY ORAZ ILOŚCI, JAKOŚCI I SPOSOBU ODPROWADZANIA ŚCIEKÓW.....	17
6.4.2	EMISJI ZANIECZYSZCZEŃ GAZOWYCH, W TYM ZAPACHÓW, PYŁOWYCH I PŁYNNYCH, Z PODANIEM ICH RODZAJU, ILOŚCI I ZASIĘGU ROZPRZESTRZENIANIA SIĘ	17
6.4.3	RODZAJU I ILOŚCI WYTWARZANYCH ODPADÓW,	17
6.4.4	EMISJI HAŁASU ORAZ WIBRACJI, A TAKŻE PROMIENIOWANIA, W SZCZEGÓLNOŚCI JONIZUJĄCEGO, POLA ELEKTROMAGNETYCZNEGO I INNYCH ZAKŁÓCEŃ, Z PODANIEM ODPOWIEDNIH PARAMETRÓW TYCH CZYNNIKÓW I ZASIĘGU ICH ROZPRZESTRZENIANIA SIĘ	17
6.4.5	WPŁYWU OBIEKTU BUDOWLANEGO NA ISTNIEJĄCY DRZEWOSTAN, POWIERZCHNIĘ ZIEMI, W TYM GLEBĘ, WODY POWIERZCHNIOWE I PODZIEMNE,	17
6.5	WARUNKI OCHRONY PRZECIWPÓŻAROWEJ OKREŚLONE W ODRĘBNYCH PRZEPISACH.	17
7	BIOZ - INFORMACJA DOTYCZĄCA BEZPIECZEŃSTWA I OCHRONY ZDROWIA	17
7.1.1	PODSTAWA SPORZĄDZENIA INFORMACJI	17
7.1.2	ZAKRES ROBÓT DLA CAŁEGO ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO ORAZ KOLEJNOŚĆ REALIZACJI POSZCZEGÓLNYCH OBIEKTÓW	17

7.1.3	ISTNIEJĄCE OBIEKTY BUDOWLANE	18
7.1.4	ELEMENTY ZAGOSPODAROWANIA DZIAŁKI LUB TERENU, KTÓRE MOGĄ STWARZAĆ ZAGROŻENIE BEZPIECZEŃSTWA I ZDROWIA LUDZI	18
7.1.5	PRZEWIDYWANE ZAGROŻENIA WYSTĘPUJĄCE PODCZAS REALIZACJI ROBÓT BUDOWLANYCH, OKREŚLAJĄCE SKALĘ I RODZAJE ZAGROŻEŃ ORAZ MIEJSCE I CZAS ICH WYSTĄPIENIA	18
7.1.6	SPOSÓB PROWADZENIA INSTRUKTAŻU PRACOWNIKÓW PRZED PRZYSTĄPIENIEM DO REALIZACJI ROBÓT SZCZEGÓLNIENIE NIEBEZPIECZNYCH	18
7.1.7	ŚRODKI TECHNICZNE I ORGANIZACYJNE, ZAPOBIEGAJĄCE NIEBEZPIECZEŃSTWOM WYNIKAJĄCYM Z WYKONYWANIA ROBÓT BUDOWLANYCH W STREFACH SZCZEGÓLNEGO ZAGROŻENIA ZDROWIA LUB W ICH SĄSIEDZTWIE, W TYM ZAPEWNIAJĄCYCH BEZPIECZNĄ I SPRAWNĄ KOMUNIKACJĘ, UMOŻLIWIAJĄCĄ SZYBKĄ EWAKUACJĘ NA WYPADEK POŻARU, AWARII I INNYCH ZAGROŻEŃ	18
8	OŚWIADCZENIE O ZGODNOŚCI	20

2 SPIS CZĘŚCI RYSUNKOWEJ

Plansza zbiorcza z układem arkuszy		
1)	Projekt zagospodarowania terenu w skali 1:500	Rys. 1
2)	Projekt zagospodarowania terenu w skali 1:500	Rys. 2
3)	Projekt zagospodarowania terenu w skali 1:500	Rys. 3
4)	Projekt zagospodarowania terenu w skali 1:500	Rys. 4
5)	Projekt zagospodarowania terenu w skali 1:500	Rys. 5
6)	Projekt zagospodarowania terenu w skali 1:500	Rys. 6
7)	Projekt zagospodarowania terenu w skali 1:500	Rys. 7
8)	Projekt zagospodarowania terenu w skali 1:500	Rys. 8
9)	Projekt zagospodarowania terenu w skali 1:500	Rys. 9
10)	Projekt zagospodarowania terenu w skali 1:500	Rys. 10
11)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej tłocznej odc. T-istn do K1	Rys. 11
12)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej odc. K1 do K1/7	Rys. 12
13)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej odc. K18 do Ps3	Rys. 13
14)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej odc. K5 do K5/10	Rys. 14
15)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej tłocznej odc. Ps3 do SW4-SW3-SW2-SW1	Rys. 15
16)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej odc. A11 do Ps3	Rys. 16
17)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej odc. A18 do Ps2	Rys. 17
18)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej odc. A1 do A1/7	Rys. 18
19)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej tłocznej odc. Ps2 do SW4	Rys. 19
20)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej odc. N9 do Ps4	Rys. 20
21)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej odc. N16 do N1	Rys. 21
22)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej tłocznej odc. Ps4 do SW2	Rys. 22
23)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej odc. S11 do Ps1	Rys. 23
24)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej odc. S3/5 do S3	Rys. 24
25)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej tłocznej odc. Ps1 do Sw2	Rys. 25
26)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej odc. SOW do S7	Rys. 26
27)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej odc. KST do SW1	Rys. 27
28)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej graw. i tłocznej odc. Ps6 do SW6; P1 do Ps6	Rys. 28
29)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej odc. B15 do Ps5	Rys. 29
30)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej odc. B1 do B36	Rys. 30
31)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej odc. B9 do B9/5	Rys. 31
32)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej odc. B16 do B16/4	Rys. 32
33)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej odc. B19 do B19/7 ; B19/7 do B19/5	Rys. 33
34)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej odc. B27 do B27/2	Rys. 34
35)	Profil sieci kanalizacji sanitarnej tłocznej odc. Ps5 do SW5	Rys. 35
36)	Profil sieci wodociągowej odcinek W0 do HP-3 (rejon Ps 3)	Rys. 36
37)	Profil sieci wodociągowej 160 PE odcinek W0 do W6	Rys. 37
38)	Profil sieci wodociągowej 160 PE odcinek W1 do W2	Rys. 38
39)	Profil sieci wodociągowej 160 PE odcinek W3 do W8	Rys. 39
40)	Profil sieci wodociągowej 110 PE odcinek W4 do HP	Rys. 40
41)	Profil sieci wodociągowej 110 PE odcinek W4/1 do HP	Rys. 41
42)	Profil sieci wodociągowej 110 PE odcinek W10 do HP	Rys. 42

43) Profil sieci wodociągowej 110 PE odcinek W9do W16	Rys. 43
44) Profil sieci wodociągowej 110 PE odcinek W12 do HP	Rys. 44
45) Profil sieci wodociągowej 110 PE odcinek W14 do HP	Rys. 45
46) Profil sieci wodociągowej 110 PE odcinek W15 do W13	Rys. 46
47) Projekt zagospodarowania terenu PRZEPOMPOWNIA Ps1 (dz. nr 352/1)	Rys. 47
48) Projekt zagospodarowania terenu PRZEPOMPOWNIA Ps3(dz. nr 393/2)	Rys. 48
49) Projekt zagospodarowania terenu PRZEPOMPOWNIA Ps5 (dz. nr 357/84)	Rys. 50
50) Schemat przepompowni ścieków Ps1	Rys. 51
51) Schemat przepompowni ścieków Ps2	Rys. 52
52) Schemat przepompowni ścieków Ps3	Rys. 53
53) Schemat przepompowni ścieków Ps4	Rys. 54
54) Schemat przepompowni ścieków Ps5	Rys. 55
55) Schemat przepompowni ścieków Ps6	Rys. 56
56) Studnia rozprężna K1	Rys. 57
57) Montaż zaworu odpowietrzającego na istn. kolektorze tłocznym 225 PVC	Rys. 58
58) SOW + projektowana studnia odwodnieniowa	Rys. 59
59) Studnia łączeniowa kanalizacji tłocznej – rysunek typowy	Rys. 60
60) Schemat węzłów wodociągowych	Rys. 61

3 ZAŁĄCZNIKI

- Decyzja TS.7332-45/08 z 15.12.2008r Wójt Gminy Sztutowo;
- Decyzja ZDW-5/as/542/491/501/2009 z 30.03.2009r. Zarząd Dróg Wojewódzkich w Gdańsku;
- Decyzja ZDP-7/5404/10/2009 z 31.03.2009r. Zarząd Dróg Powiatowych w Nowym Dworze Gdańskim;
- Postanowienie AB.7351-7-19/09 z 22.05.2009r Starostwo Powiatowe w Nowym Dworze Gdańskim;
- Uzgodnienie L.dz. 07/JL/03/2009 z 30.03.2009r Pomorskie Towarzystwo Miłośników Kolei Żelaznej;
- Uzgodnienie Zn. spr. ZT6-2126/71/09 z 23.03.2009r.Lasy Państwowe Nadleśnictwo Elbląg
- Warunki Techniczne nr 241 do 244/W/2008 z 13.10.2008r Centralny Wodociąg Żuławski
- Uzgodnienie nr 104/V/2009 z 14.04.2009r Centralny Wodociąg Żuławski;
- Uzgodnienie nr 24/03/09 z 20.03.2009r Przedsiębiorstwo Komunalne „Mierzeja” w Stegnie;
- Uzgodnienie z dnia 12.03.2009r Pomorska Spółka Gazownictwa Rejon Dystrybucji Gazu w Elblągu;
- Uzgodnienie nr 90/09 i 91/09 z 13.03.2009r ENERGA operator w Malborku;
- Uzgodnienie nr 13909 i 13903z 24.03.2009r Telekomunikacja Polska S.A.;
- Opinia nr SE.ZN-80.492/8/614/EK/2009 z 19.03.2009r Państwowy Powiatowy Inspektor Sanitarny Nowy Dwór Gd.;
- Opinia nr ZUD-38/2009 z 20.04.2009r Starostwo Powiatowe Koordynacja Uzgadniania Dokumentacji Projektowej;
- Decyzja zwalniająca nr 63B/09 z 06.04.2009 i 81B/09 z 16.04.2009 Dyrektora Urzędu Morskiego w Gdyni.
- Uprawnienie projektanta
- Uprawnienie sprawdzającego

4 PROJEKT ZAGOSPODAROWANIA DZIAŁKI

4.1 Przedmiot inwestycji

Przedmiotem inwestycji jest budowa:

- rozbudowa sieci wodociągowej
- kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej
- kanalizacji sanitarnej tłocznej
- przepompowni ścieków sanitarnych z infrastrukturą techniczną

we wsi Sztutowo – rejon ulicy Gdańskiej, Przemysłowej, Kwiatowej, Kolejowej, Turystycznej, Sztutowskiej Kępy, Zalewowej.

Inwestycję podzielono na dwa zadania:

- **Zadanie 1 obejmujące tereny położone przy ul. Zalewowej;**
- **Zadanie 2 obejmujące tereny położone przy ul. Gdańskiej, Przemysłowej, Kwiatowej, Kolejowej, Turystycznej, Sztutowskiej Kępy.**

Inwestycja prowadzona będzie głównie w pasach dróg, ciągów komunikacyjnych i przez nieruchomości właścicieli działek prywatnych na terenie wsi Sztutowo, powiat Nowy Dwór Gdański, woj. pomorskie.

4.2 Istniejący stan zagospodarowania działki

Sztutowo duża wieś o charakterze małomiasteczkowym w Polsce, położona w województwie pomorskim, w powiecie nowodworskim, w gminie Sztutowo na obszarze Żuław Wiślanych przy drodze wojewódzkiej nr 501 dla. Wieś jest siedzibą sołectwa **Sztutowo**, w którego skład wchodzi również miejscowość Grochowo Drugie. Sztutowo jest miejscowością letniskową wykorzystującą położenie między Zatoką Gdańską a Zalewem Wiślany.

Dla wsi został uchwalony miejscowy plan zagospodarowania przestrzennego UCHWAŁA NRV/26/07 zgodny ze „Studium uwarunkowań i Kierunków zagospodarowania Gm. Sztutowo uchwalonego uchwałą nr XXII/134/97 Rady Gminy Sztutowo z dnia 26 lutego 1997 r. zmienionego uchwałą nr XXII/144/04 Rady Gminy Sztutowo z dnia 30. listopada 2004 r.

ZADANIE 1 realizowane będzie na terenie działek nr :

49/6; 59; 68/2; 194/1; 194/6; 194/7; 344/2; 334/4; 352/1; 352/2; 352/4; 353/2; 355; 356/4; 356/28; 357/46; 357/50; 357/54; 357/55; 357/68; 357/84; 357/86; 357/87; 357/93; 357/96; 357/101; 357/108; 379/31; 381/1; 382/9; 382/76; 382/96; 382/100; 382/115; 382/116; 382/121; 382/122; 382/123; 382/124; 382/128; 382/129; 382/131; 382/137; 382/142; 385; 386/2; 388/3; 389/2; 389/3; 393/2; 797;

4.3 Projektowane zagospodarowanie działki lub terenu

Na terenie działek wymienionych w punkcie 4.2. projektuje się rozbudowę lokalnej sieci wodociągowej DN 160/110/90 PE; sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej DN 200, sieci kanalizacji sanitarnej tłocznej DN 90/110 wraz z lokalnymi przepompowniami ścieków sanitarnych oraz.

Niniejsza inwestycja jest zgodna z:

1. ustaleniami miejscowego planu zagospodarowania przestrzennego.
2. wydanymi warunkami technicznymi przez Centralny Wodociąg Żuławski z zastrzeżeniem konieczności budowy stacji podnoszenia ciśnienia w sieci wodociągowej na terenie wsi Sztutowo.
3. notatką ze spotkania w Urzędzie Gminy Sztutowo, w sprawie projektu budowy sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej we wsi Sztutowo w dniu 06.01.2009r

4.4 Zestawienie powierzchni poszczególnych części zagospodarowania działki budowlanej lub terenu, jak powierzchnia zabudowy projektowanych i adaptowanych obiektów budowlanych, powierzchnia dróg, parkingów, placów i chodników, powierzchnia zieleni oraz innych części terenu niezbędnych do sprawdzenia zgodności z ustaleniami miejscowego planu zagospodarowania przestrzennego lub decyzją o warunkach zabudowy i zagospodarowania terenu, jeżeli jest ona wymagana zgodnie z przepisami o planowaniu i zagospodarowaniu przestrzennym;

Nie dotyczy.

4.5 Dane informujące, czy działka lub teren, na którym jest projektowany obiekt budowlany, są wpisane do rejestru zabytków oraz czy podlegają ochronie na podstawie ustaleń miejscowego planu zagospodarowania przestrzennego;

Teren znajduje się w strefie konserwatorskiej, w której obowiązuje wymóg opiniowania projektów nowych inwestycji z Wojewódzkim Konserwatorem zabytków w zakresie bryły i elewacji;

Teren znajduje się w strefie archeologicznej, wszelkie prace ziemne muszą zostać zgłoszone do Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków i prowadzone w porozumieniu z archeologiem.

4.6 Dane określające wpływ eksploatacji górniczej na działkę lub teren zamierzenia budowlanego, znajdującego się w granicach terenu górniczego;

Teren nie znajduje się w granicach terenu górniczego.

4.7 Informację i dane o charakterze i cechach istniejących i przewidywanych zagrożeń dla środowiska oraz higieny i zdrowia użytkowników projektowanych obiektów budowlanych i ich otoczenia w zakresie zgodnym z przepisami odrębnymi;

W sąsiedztwie niniejszego opracowania znajduje się obszar Parku Krajobrazowego Mierzeja Wiślana, oraz projektowany obszar Natura 2000m- ostoja siedliskowa PLH 280007 „Zalew Wiślany”

Inwestycja nie spowoduje naruszenia obowiązujących norm ochrony środowiska, zarówno podczas realizacji i eksploatacji. Będzie realizowana głównie w pasach drogowych, co oznacza że jej oddziaływanie na elementy środowiska będzie ograniczało się jedynie do faz budowy oraz będzie krótkotrwałe i odwracalne. Odprowadzanie ścieków zorganizowanym systemem kanalizacyjnym pozwoli na wyeliminowanie niekorzystnego oddziaływania ścieków nieoczyszczonych na środowisko gruntowo-wodne, zapewni poprawę standardu życia mieszkańców oraz spowoduje wzrost wartości skanalizowanych działek. W trakcie eksploatacji kanalizacji i sieci wodociągowej nie będą emitowane zanieczyszczenia do wód i powietrza oraz nie będą wytwarzane odpady. Planowane przedsięwzięcie nie będzie negatywnie oddziaływać na gatunki i siedliska, dla ochrony których zostały wyznaczone obszary.

4.8 Inne konieczne dane wynikające ze specyfiki, charakteru i stopnia skomplikowania obiektu budowlanego lub robót budowlanych.

Nie dotyczy.

5 PROJEKT BUDOWLANY – BRANŻA SANITARNA

5.1 Przeznaczenie i program użytkowy obiektu budowlanego oraz, w zależności od rodzaju obiektu, jego charakterystyczne parametry techniczne, w szczególności: kubaturę, zestawienie powierzchni, wysokość i długość;

5.1.1 SIEĆ WODOCIAĞOWA

Przeznaczeniem projektowanej sieci wodociągowej jest doprowadzenie wody do terenów, zgodnie z miejscowym planem zagospodarowania przestrzennego, przeznaczonych pod budownictwo mieszkaniowe, usługowe i rekreacyjne. Rozbudowa infrastruktury technicznej w Sztutowie nie może jednak ograniczać dostaw wody mieszkańcom, innych miejscowości położonych poza Sztutowem.

Zgodnie z wydanymi warunkami technicznymi należy przewidzieć budowę stacji podnoszenia ciśnienia w celu zapewnienia odpowiedniego ciśnienia wody w sieci. Budowa stacji jest niezbędna dla zapewnienia ciągłości dostaw wody dla miejscowości Kąty Rybackie i Skowronki.

Stacja podnoszenia ciśnienia nie jest przedmiotem niniejszego opracowania, zostanie to rozwiązane w odrębnym opracowaniu (notatka z dnia 06.01.2009r).

5.1.1.1 Parametry techniczne projektowanej sieci wodociągowej:

Materiał: rury wodociągowe z polietylenu klasy PE80, de160/110/90 mm PN 10, łączone metodą zgrzewania doczołowego.

• Długość sieci wodociągowej de 160 PE	1096,10 mb
• Długość sieci wodociągowej de 110 PE	2577,00 mb
• Długość sieci wodociągowej de 90 PE	83,20 mb
• Ilość hydrantów podziemnych p-poż z zasuwą DN 100:	24 kpl.
• Ilość hydrantów podziemnych p-poż z zasuwą DN 80:	1 kpl.
• Ilość proj. zasuw sieciowych DN 200:	4 szt.
• Ilość proj. zasuw sieciowych DN 150:	14 szt.
• Ilość proj. zasuw sieciowych DN 100:	25 szt.
• Ilość proj. zasuw sieciowych DN 80:	2 szt.

1. Zestawienie długości projektowanej sieci wodociągowej.

L.p.	Oznaczenie	Długość odcinka [mb]	Średnica [m]	Uwagi
1	W0 – W6	1096,10	de 160 PE	
2	W0 – HP-3	173,00	de 110 PE	Rejon Ps3
3	W1– W2	171,50	de 110 PE	
4	W3 – W8	395,80	de 110 PE	
5	W4 - HP	166,30	de 110 PE	
6	W4/1 - HP	233,50	de 110 PE	
7	W10 - HP	403,30	de 110 PE	
8	W9 – W16	689,30	de 110 PE	
9	W12 do HP	83,20	de 90 PE	
10	W14 - HP	214,70	de 110 PE	
11	W15 – W 13	129,50	de 110 PE	
	RAZEM:	3756,20 mb		

2. Zestawienie podstawowych kształtek i armatury.

L.p.	Oznaczenie	ilość
1	Łącznik rurowo-kołnierzowy żel . do rur PVC 200/225	6 szt.
2	Łącznik rurowo – kołnierzowy żel. DN100/110 do rur PVC	2 szt.
3	łącznik rurowo-kołnierzowy DN 80/90	1 szt.
4	zasuwa DN 200	6 szt.
5	zasuwa DN 150	14 szt.
6	zasuwa DN 100	56 szt.
7	trójnik red. DN 200/150	2 szt.
8	trójnik red. DN 150/100	9 szt.
9	trójnik DN 150/150	1 szt.
10	trójnik DN 100/100	117 szt.
11	kolano ze stopką DN100	26 szt.
12	hydrant podziemny DN 100	26 szt.
13	tuleja kołnierzowa PE de160+kołnierz DN150	20 szt.
14	tuleja kołnierzowa PE de110+kołnierz DN100	54 szt.
15	zweżka kołnierz. 150/100	1szt.
16	trójnik red. DN 200/100	1 szt.
17	trójnik red. DN100/80	1 szt.
18	hydrant nadziemny DN 80	1 szt.
19	tuleja kołnierzowa PEde 90+kołnierz DN80	2 szt.
20	zasuwa DN 80	2 szt.
21	króciec dwukołnierzowy FF DN 80, L=300	1 szt.
22	kolano ze stopką DN 80	1 szt.

5.1.2 SIEĆ KANALIZACJI SANITARNEJ GRAWITACYJNEJ

Przeznaczeniem projektowanej kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej jest umożliwienie odbioru ścieków sanitarnych z terenu, zgodnie z miejscowym planem zagospodarowania przestrzennego przeznaczonych pod budownictwo mieszkaniowe, usługowe i rekreacyjne i skierowanie ich do istniejącej oczyszczalni ścieków „Mierzeja”.

(przykanaliki nie wchodzi w zakres niniejszego opracowania)

Przed przekazaniem rurociągów kanalizacji do eksploatacji należy przeprowadzić ich monitorowanie kamerą przemysłową oraz sporządzić z tej czynności wydruki.

5.1.2.1 Parametry techniczne projektowanej kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej:

Materiał: rury kanalizacyjne wykonane z litego PVC /wg PN-EN1401:1999/, DN 200x5,9 mm SDR 34 SN8 /klasa S 8 kN/m²/ łączone na uszczelkę gumową.

- Długość kanalizacji sanitarnej DN 200 PVC: **3492,80 mb**

3. Zestawienie długości sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej

L.p.	Oznaczenie zlewni	Długość sieci graw. [mb]	Średnica [m]	Ilość studni DN 1200 w zlewni	Ilość studni DN 425 w zlewni
1	K	834,80	DN 200 PVC	37	0
2	A	538,80	DN 200 PVC	25	0
3	N	332	DN 200 PVC	16	0
4	S	397,1	DN 200 PVC	16	0
5	P	5	DN 200 PVC	1	0
6	B	1385	DN 200 PVC	54	0
RAZEM:		3492,80mb	DN 200 PVC	149	0

5.1.3 SIEĆ KANALIZACJI SANITARNEJ TŁOCZNEJ WRAZ Z LOKALNYMI PRZEPOMPOWNIAMI ŚCIEKÓW

Przeznaczeniem projektowanej kanalizacji sanitarnej tłocznej wraz z lokalnymi przepompowniami ścieków jest odprowadzenie ścieków do istniejącego kolektora tłoczego na terenie m. Sztutowo .

5.1.3.1 Parametry techniczne projektowanej kanalizacji sanitarnej tłocznej:

Materiał: rury kanalizacyjne PE 100, SDR 26, PN 6, zgrzewane doczołowo o średnicy DN 160/110/90

- Długość kanalizacji sanitarnej tłocznej DN 225 PE: **69,50 mb**
- Długość kanalizacji sanitarnej tłocznej DN 160 PE: **135,80 mb**
- Długość kanalizacji sanitarnej tłocznej DN 110 PE: **1978,30 mb**
- Długość kanalizacji sanitarnej tłocznej DN 90 PE: **248,00 mb**
- Ilość projektowanych studni DN 2000 mm z zaworem odpowietrzającym: 1 szt.
- Ilość projektowanych studni DN 1500 łączeniowych 6 szt.
- Ilość projektowanych przepompowni ścieków 6 szt.

4. Zestawienie długości sieci kanalizacji sanitarnej tłocznej

L.p.	Oznaczenie odcinka	Długość sieci tł.. [mb]	Średnica [m]	Pompownia	Zlewnia
1	Tistn. – K1	538,00	110	Ps3	K
2	Ps3 – SW2	907,20	110	Istn. kolektor tłoczny 225/400/500 do oczyszczalni	
3	SW2 – SW1	135,80	160		
4	Ps2 – SW4	46,80	90	Ps2	A
5	Ps4 – SW3	201,20	90	Ps4	N
6	Ps1 – SW2	21	110	Ps1	S
7	Ps6 – SW6	58,60	110	Ps 6	P
8	Ps5 – SW5	453,50	110	Ps5	B
RAZEM:		3407,80mb	DN 200 PVC	6	

5.2 Formę architektoniczną i funkcję obiektu budowlanego, sposób jego dostosowania do krajobrazu i otaczającej zabudowy oraz sposób spełnienia wymagań, o których mowa w art. 5 ust. 1;

Nie dotyczy.

5.3 Układ konstrukcyjny obiektu budowlanego, zastosowane schematy konstrukcyjne (statyczne), założenia przyjęte do obliczeń konstrukcji, w tym dotyczące obciążeń, oraz podstawowe wyniki tych obliczeń, a dla konstrukcji nowych, niesprawdzonych - wyniki ewentualnych badań doświadczalnych, rozwiązania konstrukcyjno-materiałowe podstawowych elementów konstrukcji obiektu, kategorię geotechniczną obiektu budowlanego, warunki i sposób jego posadowienia oraz zabezpieczenia przed wpływami eksploatacji górniczej, rozwiązania konstrukcyjno-materiałowe wewnętrznych i zewnętrznych przegród budowlanych; w wypadku projektowania przebudowy, rozbudowy lub nadbudowy do opisu technicznego należy dołączyć ocenę techniczną obejmującą, w uzasadnionych wypadkach, także ocenę aktualnych warunków geologiczno-inżynierskich i stan posadowienia obiektu budowlanego;

Nie dotyczy.

5.4 Sposób zapewnienia warunków niezbędnych do korzystania z tego obiektu przez osoby niepełnosprawne, w szczególności poruszające się na wózkach inwalidzkich;

Nie dotyczy.

5.5 Podstawowe dane technologiczne oraz współzależności urządzeń i wyposażenia związanego z przeznaczeniem obiektu i jego rozwiązaniami budowlanymi;

Nie dotyczy.

6 ROZWIĄZANIA BUDOWLANE I TECHNICZNO-INSTALACYJNE

6.1 Zakres prac

6.1.1 Wykopy

Wykopy pod sieć kanalizacyjną, przewód tłoczny oraz sieć wodociągową i studnie betonowe, należy wykonywać jako wąskoprzestrzenne szalowane.

Metody wykonania robót - wykopu (ręcznie lub mechanicznie) powinny być dostosowane do głębokości wykopu, danych geotechnicznych oraz posiadanego sprzętu mechanicznego.

Dla wszystkich robót liniowych (sieć kanalizacyjna sanitarna tłoczna, grawitacyjna i sieć wodociągowa) przewiduje się wykopy mechaniczne w 90% (ręczne w 10%).

Ze względu na wysoki poziom wody gruntowej przy układaniu przewodów projektuje się zastosowanie umocnień wykopów pełnym umocnieniem ścian przy użyciu systemu ścian stalowych. Metoda ta polega na zastosowaniu do obłożenia ścian wykopu płyt stalowych z dolną płytą skrawającą i ich rozparciu za pomocą rozpór oraz zastosowanie odwodnienia wykopów systemem igłofiltrów na czas robót. Zakres robót odwadniających należy dostosować do rzeczywistych warunków gruntowo-wodnych w trakcie wykonywania robót. Przewód należy zabezpieczyć przed ewentualnym wypłynięciem.

W miejscach słabej nośności gruntu /przewarstwienia torfowe, piaski próchnicze/ w wykopach liniowych należy wymienić podłoże na podsypkę piaskowo-żwirową o grubości 20 cm i zastosować wzmocnienie podłoża poprzez ułożenie tkanin wzmacniających. Pod studniami i przepompowniami ścieków w przypadku natrafienia na grunty słabonośne wymienić podłoże na podsypkę piaskowo-żwirową o grubości 50 cm i zastosować tkaniny wzmacniające.

Na podstawie dokumentacji geotechnicznej na terenie wsi Sztutowo występują grunty nawodnione i słabonośne. Przed przystąpieniem do wykonywania wykopów mechanicznie ustalić za pomocą przekopów próbnych dokładną lokalizację istniejącego uzbrojenia podziemnego ze szczególnym uwzględnieniem kabli energetycznych i telekomunikacyjnych. Wykonać potrzebne zabezpieczenia i podwieszenia istn. instalacji pod nadzorem właściwych instytucji.

W przypadku niebezpiecznego zbliżenia robót do napowietrznych linii energetycznych należy wystąpić o zgodę na ich czasowe wyłączenie.

Wydobyty grunt powinien być składowany w nasypie wzdłuż jednej strony wykopu w odległości min. 1 m od krawędzi wykopu, tam gdzie pozwalają na to warunki. W innych wypadkach konieczne jest odwiezienie jej na odkład.

W miejscach zbliżenia projektowanych przewodów wodociągowych i kanalizacyjnych (ułożenie równoległe) przewiduje się wspólny wykop z uwzględnieniem różnych poziomów posadowienia rur.

Głębokość układania przewodów została przedstawiona na rysunkach profili sieci wodociągowej i kolektorów sanitarnych. Minimalna szerokość wykopu pomiędzy ścianą rury, a ścianą wykopu powinna wynosić 0,25 m. Oś przewodu w wykopie, powinna być wytyczona i oznakowana.

Jeżeli wzdłuż wykopu odbywa się komunikacja, to powinna być zastosowana odpowiednia obudowa. Warunek taki powinien być również spełniony, jeśli w obrębie klina odłamu ścian wykopu określonego w PN-EN 1610, znajdują się fundamenty budowli posadowionej powyżej dna wykopu. Podczas montażu przewodu, wykop powinien być odwodniony i zabezpieczony przed zalewaniem przez wody opadowe.

UWAGA:

Rur z PE i PVC nie wolno układać na ławach betonowych ani zalewać betonem bez uprzedniej izolacji folią budowlaną.

6.1.2 Podsyпка

Projektuje się wykonanie podsypki pod przewód o grubości warstwy 0,10 m, w przypadku natrafienia na grunty słabonośne /torfy, piaski próchnicze/ 0,20 m z zastosowaniem tkanin wzmacniających.

Rury wodociągowe i kanalizacyjne układać na warstwie podsypki. Materiał do podsypki powinien spełniać następujące wymagania:

- nie powinny występować cząstki o wymiarach powyżej 20 mm,
- materiał nie może być zmrożony,
- nie może zawierać ostrych kamieni lub innego łamanego materiału.

Jeżeli grunty lokalne spełniają powyższe wymagania, nie musi być wykonywany wykop do poziomu podsypki. Poziom podłoża musi być tak wykonany, by rurociągi mogły być układane bezpośrednio na nim. Jeżeli w dnie wykopu występują kamienie o wielkości powyżej 60 mm lub podłoże jest skalne, wysokość obsypki zwiększyć o 0,05 m. Pod studnie i studzienki projektuje się wykonanie podsypki o wysokości 0,15 m, a w miejscach gdzie występują przewarstwienia gruntami słabonośnymi 0,50 m z zastosowaniem tkaniny wzmacniającej.

6.1.3 Obsypka i zasyпка wykopu

Obsypkę wykonywać warstwami, równolegle po obu stronach rur, zagęszczając dokładnie każdą warstwę (grubość warstwy nie większa niż 1/3 średnicy rury). Pierwsza warstwa, aż do osi rury powinna być zagęszczona ostrożnie, ażeby uniknąć uniesienia się rury. Dla zapewnienia całkowitej stabilności przewodu materiał obsypki musi szczelnie wypełniać przestrzeń pomiędzy rurą, a ścianą wykopu.

Zasyпку wykopu należy wykonać zgodnie z pkt. 8 normy PN-B-10736. Zasyпку należy wykonywać do uzyskania min. 30 cm warstwy zagęszczonego gruntu nad wierzchem rury. Po spełnieniu tego warunku można przystąpić do wypełniania wykopu zagęszczając grunt mechanicznie warstwami grubości 30 cm.

Zagęszczenie gruntu powinno odbywać się warstwami. Każda warstwa powinna być zagęszczona do projektowanego wskaźnika. Wskaźnik zagęszczenia gruntu w pasie drogowym wykonywanego sposobem mechanicznym nie może być mniejszy niż $JD \geq 0,97$ stopni w skali Proctora, aby umożliwić bezpieczny ruch pojazdów samochodowych po skończeniu prac. Grubość zagęszczanych warstw nie powinna być większa niż:

- 0,15 m przy zagęszczaniu ręcznym,
- 0,30 m przy zagęszczaniu mechanicznym.

Uzyskanie prawidłowego zagęszczenia gruntu wymaga zachowania optymalnej wilgotności gruntu, określonej w PN-86/B-02480. Wilgotność zagęszczanego gruntu powinna być równa optymalnej lub powinna wynosić co najmniej 80% jej wartości. Odchylenie wskaźnika zagęszczenia gruntu nie powinno być większe niż 2%.

6.1.4 Układanie przewodów

Kanały i przewody tłoczne układać zgodnie z wymogami normy PN-EN 1610 oraz instrukcjami stosowania rur kanalizacyjnych PVC i przewodów z PE. Rury kielichowe należy zawsze układać kielichami w stronę przeciwną niż kierunek przepływu ścieków. Przewody z rur PE i PVC układać przy temperaturze 0° C do 30° C, warunku optymalne od + 5° C do + 15° C. Roboty ziemne należy wykonywać z zachowaniem szczególnej ostrożności. Całość prac instalacyjno-montażowych wykonać zgodnie z obowiązującymi przepisami, normami i Warunkami Wykonania i Odbioru Rurociągów z Tworzyw Sztucznych.

Przed przystąpieniem do robót należy wyprzedzająco powiadomić użytkowników istniejącego uzbrojenia podziemnego; w razie konieczności – roboty wykonać pod ich nadzorem. Ewentualne różnice między rzędnymi rzeczywistymi, a przyjętymi w projekcie należy skorygować na miejscu.

Skrzyżowanie przewodów kanalizacyjnych z innymi przewodami podziemnymi uzbrojenia terenu, nie powinno naruszać bezpieczeństwa posadowienia tych przewodów. W przypadku skrzyżowań (zbliżeń) z kablami energetycznymi lub telekomunikacyjnymi:

- W miejscach skrzyżowań z projektowanymi sieciami kable należy umieścić w rurze ochronnej dwudzielnej typu AROT PS 110 o dł. 2 m, oraz AROT PS 160 o dł. 2,0m dla kabli telekomunikacyjnych i średniego i wysokiego napięcia
- W miejscach skrzyżowań zachować odległość od kabli 0,5 m.

W węzłach oraz w miejscach zmiany kierunku przewodów wodociągowych tj. łukach > 22° i na końcówkach należy stosować bloki oporowe z betonu B10 wg załączonego rysunku.

Po zasypaniu warstwy piasku /ok. 60 cm nad przewodem/ na całej trasie przewodu wodociągowego i kanalizacji tłocznej należy ułożyć metalizowaną taśmę ostrzegawczą o szerokości min. 15,0cm. Przed zasypaniem rurociągi tłocznej wodociągowej i kanalizacyjnej poddać próbie ciśnieniowej.

Po zasypaniu wykopów naruszone nawierzchnie chodników, trawników i pozostałych elementów środowiska należy przywrócić do stanu pierwotnego.

6.1.4.1 Skrzyżowania z istniejącymi drogami

Wszystkie przejścia pod istniejącymi drogami wykonywać metodą przewiertu lub przecisku, bez naruszania konstrukcji nawierzchni. Rurociąg układać w rurach ochronnych z PE. Końce rur ochronnych zabezpieczać manszetami.

6.1.4.2 Układanie przewodów sieci kanalizacji tłocznej i sieci wodociągowej w sąsiedztwie istniejących drzew

Roboty ziemne w rzucie koron drzew wykonywać metodą ręczną. Przecinanie korzeni istniejących drzew jest niedopuszczalne a w przypadku ich uszkodzenia należy takie miejsce zabezpieczyć preparatami grzybobójczymi. Odkryte korzenie na czas prac montażowych zabezpieczać matami zwilżanymi wodą.

6.1.4.3 Budowa studni kanalizacyjnych

Studnie rewizyjne wykonać z elementów prefabrykowanych z betonu wibroprasowanego o średnicy DN 1200 mm zgodnie z normą DIN 4034 łączonych na uszczelkę. Lokalizacja studni zgodnie z projektem zagospodarowania terenu. Zewnętrzne powierzchnie studnie należy zagruntować 2-krotnie „Abizolem R” i następnie pokryć „Abizolem P”. Studnię należy przykryć płytą betonową nastudzienną z włazem żeliwnym typu ciężkiego. W pasach dróg studnie rewizyjne zabezpieczyć betonowymi pierścieniami odciążającymi. Włazy kanałowe powinny być zlokalizowane od strony napływu ścieków, zawsze po tej samej stronie osi kanału.

Przy zmianie kierunku trasy kanału kineta powinna mieć kształt łuku stycznego do kierunku kanału, natomiast w przypadku zmiany średnicy kanału powinna ona stanowić przejście z jednego wymiaru w drugi. Dno studzienki powinno mieć spadek co najmniej 3 ‰ w kierunku kinety. Przejście kanałów przez ściany studzienek należy uszczelnić w stopniu uniemożliwiającym infiltrację wody gruntowej i eksfiltrację ścieków poprzez zastosowanie odpowiednich tulei przejściowych.

W ścianach, dostarczonych przez producenta elementów prefabrykowanych betonowych powinny znajdować się osadzone trwale stopnie żłazowe, żeliwne - zamontowane mijankowo, w dwóch rzędach, w odległościach pionowych - 0,30m i w odległości poziomej osi stopni - 0,30m.

6.1.5 Projektowana sieć wodociągowa

- Zaprojektowano główny rurociąg wodociągowy o średnicy DN 160 PE (PN10), spinający istniejącą sieć wodociągową DN 225 PVC w ul. Zalewowej z zaprojektowanym wodociągiem DN 200 PE (dz. nr 379/31) wg. oddzielnego opracowania).
- Włączenie do istniejącego wodociągu DN 225 PVC w węźle „WO” w ul. Zalewowej, wykonać na trójnik żel. Kołnierz. DN 200/150. Do trójnika zamontować komplet zasuw DN 200/150 z miękkim doszczelnieniem np. prod. Jafar Zasuw połączyć z istniejącym wodociągiem przy użyciu dwóch złączy rurowo -kołnierzowych DN 200/225 do rur PVC z zabezpieczeniem przed wysunięciem.
- Połączenie z projektowanym wodociągiem DN 200 dz. nr 379/31 wykonać za pomocą kształtek żeliwnych kołnierzowych, zasuw żeliwnych kołnierzowych z miękkim doszczelnieniem oraz łączników rurowo kołnierzowych DN 200 do rur PE produkcji firmy Jafar lub Hawle system 2000.
- Zasuw uzbroić w obudowy teleskopowe i skrzynki żeliwne do zasuw oraz oznakować tabliczkami na jednym słupku stalowym ocynkowanym o średnicy DN 50 mm. Wysokość posadowienia skrzynek żeliwnych dostosować do istniejącej niwelety terenu.
- Posadowienie trójnika umocnić betonowym blokiem oporowym.
- Projektowany wodociąg układać w oparciu o rysunki profili. Przy rurze ułożyć drut miedziany DY 1,5mm 2. W odległości 0,5 m nad rurociągiem rozwinąć taśmę PE koloru niebieskiego szer. 0,2 m.
- Zmiany kierunku przebiegu sieci wodociągowej wykonać przy użyciu kształtek segmentowych z PE ..
- Do budowy węzłów wodociągowych zastosować kształtki żeliwne kołnierzowe.
- Wysokość posadowienia skrzynek żeliwnych dostosować do rzędnych projektowanego i istniejącego terenu.
- Po ułożeniu wodociąg, odcinkami należy poddać próbie ciśnieniowej wg. normy PN-81/B-10725. Następnie przewód należy przepłukać i zdezynfekować, a wodę poddać analizie bakteriologicznej. Do odbioru

końcowego należy przedstawić pozytywny wynik badania wody i atesty na zastosowane materiały z Państwowego Zakładu Higieny.

Uwagi ogólne:

- Węzły zaprojektowano z kształtek PE i żeliwnych zgodnie z załączonym schematem węzłów wodociągowych. W węzłach (trójniki), przy kolanach i łukach > 22° i na końcówkach należy stosować bloki oporowe.
- Dopuszcza się stosowanie innych kształtek, po uzgodnieniu z inspektorem nadzoru i dostarczeniu rysunków inwentaryzacji węzłów.
- Wszystkie złącza kołnierzowe należy zaizolować odpowiednią opaską termokurczliwą. Stosować śruby, podkładki i nakrętki kadmowane i ocynkowane.
- Przed zasypką wykonać inwentaryzację geodezyjną układanej sieci wodociągowej.

6.1.6 Projektowana sieć kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej

Do wykonania kanalizacji grawitacyjnej należy zastosować rury kanalizacyjne Dn200 /200x5,9mm SDR 34 SN8/ wykonane z litego PVC /wg PN-EN1401:1999/, łączone na kielichy z uszczelką gumową.

W studniach rozprężnych przewód tłoczny ścieków wyprowadzić nad kinetę. Przewód tłoczny połączyć z przewodem rozprężnym trójnikiem PE o średnicy odpowiadającej przewodowi tłoczemu, skierowanym do góry. Dół trójnika połączyć przewodem PE odpowiedniej średnicy i sprowadzić go nad kinetę. Wytrącanie energii pompowanych ścieków odbywać się będzie na kiniecie studni. Przewód tłoczny mocować do ściany wewnętrznej studni kanalizacyjnej – rozprężnej, za pomocą zakotwionych obejm ze stali nierdzewnej. Połączenie końcówek rurociągu tłoczego w studni – za pomocą złączy zaciskowych do rur z polietylenu – PE.

Studnie rewizyjne przelotowe na trasie kanalizacji sanitarnej wykonać z elementów prefabrykowanych DN 1200 mm łączonych na uszczelkę jako szczelne i przykryć płytami nastudziennymi z włazami żeliwnymi DN 600 typu ciężkiego (40t). W dolnej części studni należy wyrobić kinetę z betonu B20 wodoszczelnego W8. Zewnętrzną powierzchnię studni zaizolować. Studnie wyposażać w stopnie żłazowe żeliwne.

Przejścia rurociągów przez ściany studni wykonać jako szczelne poprzez tuleje ochronne z uszczelką, dostosowane do średnicy zewnętrznej rury z PVC i grubości ściany studni.

6.1.7 Projektowana sieć kanalizacji sanitarnej tłocznej

Przewody kanalizacji sanitarnej tłocznej projektuje się od lokalnych przepompowni ścieków do studni połączeniowych na kanalizacji tłocznej, a w przypadku przewodu tłoczego T-istn. – K1 od przepompowni Ps3 do komory rozprężnej przed pompownią.

Do wykonania kanalizacji tłocznej należy zastosować rury kanalizacyjne ciśnieniowe PE 100, SDR 26, PN 6 o średnicach 160/110/90 zgrzewane doczołowo.

Na trasie istniejącej kanalizacji tłocznej 225 PVC zaprojektowano studnie odpowietrzającą betonową DN 2000 oznaczoną na planie zagospodarowania terenu ZSO. Studnie wykonać z elementów prefabrykowanych łączonych na uszczelkę.

W studni odpowietrzającej zamontować nożowe zasuwki odcinające oraz zawór odpowietrzający do ścieków np.: STRATE BEV 20-F-80. W studni wykonać zagłębienie na pompę lub wąż asenizacyjny do ewentualnego opróżnienia.

Studnie rozprężne zaprojektowano z **PE- studnia rozprężna DN 800 ROMOLD PE** studnia DN 800, (karta katalogowa w załączeniu). Studnia do wytrącania energii zbudowana z: podstawa okrągłe dno, wlot po stycznej, wylot centralnie z podstawy z dnem okrągłym, poziome pierścieniowe uźebrowanie wzmacniające i zabezpieczające studnię przed wyporem przez wody gruntowe,

Wykonanie studni zgodnie z „Allgemeine Bauaufsichtliche Zulassung” DIBT z Certyfikatem

wydanym przez Niemiecki Instytut Budowlany i COBR INSTAL Nr AT/9701-0168, lub inne narodowe certyfikaty wydane przez uznawane instytuty i jednostki certyfikujące za zgodność wyrobu i mające obowiązującą moc prawną.

Niniejsze opracowanie przewiduje także możliwość budowy studni rozprężnych z elementów betonowych zgodnie z rys. nr 57.

6.2 Projektowane pompownie ścieków sanitarnych

Projektuje się wykonanie sześciu lokalnych pompowni ścieków sanitarnych wraz ze sterowaniem, wyposażonych w pompy zatapialne do ścieków sanitarnych produkcji firmy Techmex sp. z o.o. Gdańsk (Tel. 058 346-16-00).

Niniejsze opracowanie przewiduje także wymianę istniejących pomp w przepompowni Łaszka – Grochowo zlokalizowanej na działce nr 606/2 przy ul. Sztutowa Kępa oraz zaopatrzenie w system dozujący ETATRON

(Pompa dozująca DZXMA-0210 ze zbiornikiem roztworu do napowietrzania ścieków o pojemności 60l. Niniejsze zawarto w części **Zadanie 2**.

6.2.1 Opis budowy.

Prefabrykowana przepompownia ścieków Ps1; Ps2; Ps3; Ps4; Ps5; Ps6 wykonana została dla dwóch pomp bez wydzielonej komory zasuw i bez nadbudowy dla każdej przepompowni oddzielnie.

6.2.2 Podstawowe dane techniczne.

6.2.3 Studnia przepompowni.

Studnia przepompowni ścieków została wykonana z polimerobetonu.

Przepompownia wyposażona jest w szczelną pokrywę z otworem o wymiarach 650x1100 z dodatkowym zabezpieczeniem w postaci kraty bezpieczeństwa wykonanej ze stali kwasoodpornej 0H18N9 – otwór przeznaczony jest dla potrzeb obsługi pomp i w celu komunikacyjnym. W pokrywie znajdują się też dwa otwory przeznaczone na wyjścia kominów wentylacyjnych, umożliwiających zamontowanie węglowych filtrów niwelujących zapachy.

Zarówno zbiornik jak i pokrywa oraz właz wykonane są w wersji nieprzejazdowej.

Elementy wyposażenia montowane są do konstrukcji za pomocą kwasoodpornych kotew rozporowych typu HILTI.

Dla przepompowni Ps6 zbiornik wraz z pokrywą zostaną wykonane jako przejezdne.

Podstawowe parametry zbiorników zestawiono w tabeli nr 1.

6.2.4 Pompy.

W prefabrykowanej przepompowni ścieków zastosowano pompy zatapialne produkcji **GRUNDFOS**.

Są to:

- ⇒ pompy przeznaczone do instalacji stacjonarnej na poziomie mokrym z przewodnicami (60mm) i stopą sprzęgającą do automatycznego łączenia pompy z rurą tłoczną,
- ⇒ wyposażone w wirnik VORTEX ze strumieniem swobodnym.
- ⇒ swobodny przełot 80mm.
- ⇒ typ pomp i podstawowe parametry zestawiono w tabeli
- ⇒ układ naprzemienny pracy pomp.

Pompy zatapialne przeznaczone są do pracy z częstotliwością do 20 cykli na godzinę

6.2.5 Rurociągi technologiczne.

Rurociągi wewnątrz przepompowni ścieków i komory zasuw wykonane są z rur ze stali kwasoodpornej 0H18N9.

Kolana hamburskie R=1,5D.

Połączenia za pomocą kołnierzy luźnych (kołnierz wywijany spawany + kołnierz luźny aluminiowy powlekany).

Rurociągi zewnętrzne, przechodzące z przepompowni do komory zasuw wykonane są z rur z polietylenu.

6.2.6 Armatura.

Przepompownia ścieków wyposażona jest w następującą armaturę :

Zawory zwrotne kulowe Danfoss Socla typ 408 DN80- 2 szt.,

Zasuwu nożowe Tehaco Aqua Standard DN80 – 2 szt.,

6.2.7 Automatyka przepompowni.

Przepompownia wyposażona jest w aparaturę zasilająco-sterującą zintegrowaną z układem sterowania.

Aparatura przeznaczona jest do zasilania i sterowania pracą dwóch pomp w zależności od poziomu ścieków w komorze. Przy sterowaniu pompami zapewnia ich przemienną pracę. Aparatura wykorzystuje sondę hydrostatyczną do określania poziomów włączania i wyłączania oddzielnie dla każdej z pomp oraz poziomów alarmowych. Dodatkową kontrolę poziomu w przypadku awarii sondy lub sterownika stanowi układ wyłączników pływakowych. Wybrane parametry pompowni przekazywane są do układu wizualizacji drogą radiową przy pomocy modemu Satel 3AS.

6.2.8 System sterowania przepompownią ścieków.

Przepompownie wyposażono w szafki sterownicze, które realizują funkcję zasilania i sterowania ich pracą. Algorytm pracy realizuje sterownik programowalny Telemecanique Twido w oparciu o analogowy pomiar poziomu. Do jego funkcji należy również kontrola sprawności urządzeń oraz obsługa panelu operatorskiego. Do kontroli i sterowania pracą przepompowni służy panel operatorski Magelis XBTN400. Zdalny monitoring przepompowni zapewnia radiomodem Satel 3As. Rozdzielnia zawiera zespół zabezpieczeń do ochrony pomp i urządzeń przed uszkodzeniem oraz personelu przed porażeniem. Tory zasilające pompy wyposażono ponadto w urządzenia łagodnego startu i

zatrzymania, które minimalizują uderzenia hydrauliczne i przetężenia elektryczne. Szafki sterownicze dla poszczególnych przepompowni różnią się jedynie zakresem nastaw wyłączaczy termicznych pomp.

6.2.8.1 ZASILANIE

- rozdzielnia przystosowana jest do podłączenia zasilania w układzie TN-S,
- wyposażenie obejmuje wtyczkę odbiornikową agregatu przewoźnego oraz przełącznik typu sieć-0-agregat,
- układy sterujące, pomiarowe i teletransmisyjne zasilane są z wewnętrznego zasilacza 24V DC z podtrzymaniem buforowym,
- na drzwiach rozdzielni umieszczono gniazda serwisowe o parametrach :
 1. 3x380V AC, 16A 2) 220V AC, 10A

6.2.8.2 ZABEZPIECZENIA

- selektywne zabezpieczenia nadprądowe dla zasilanych urządzeń,
- wyłączniki silnikowe dla każdej pompy, realizujące funkcję zabezpieczenia zwarciovego i przeciążeniowego,
- dodatkowe zabezpieczenie podprądowe (ochrona przed sucho biegiem), realizowane przez sterownik T-wido w trybie AUTO,
- obsługa zabezpieczenia termicznego stojana silnika (sygnał stykowy),
- zabezpieczenie przed zanikiem i nieprawidłową kolejnością faz zasilających,
- ochronnik przeciwprzepięciowy klasy C dla obwodów zasilania,
- ochronnik przeciwprzepięciowy sygnału analogowego poziomu,
- ochronnik przeciwprzepięciowy toru antenowego,

6.2.8.3 OCHRONA PRZECIWPORAŻENIOWA

- UWAGA ! Należy zapewnić odpowiednie warunki zasilania (średnice przewodów doprowadzających energię oraz zabezpieczenia), tak aby była spełniona ochrona przeciwporażeniowa przez szybkie wyłączenie zasilania. Obowiązek wykonania doboru kabli i zabezpieczeń spoczywa na projektancie linii zasilającej i złącza kablowego. Gniazda serwisowe są chronione przez wyłączniki różnicowo-prądowe 30mA.
- połączenia wyrównawcze wszystkich zewnętrznych części metalowych urządzeń, armatury, szafek i pokrywy zbiornika z szyną PE rozdzielni,
- uziemienie szyny PE rozdzielni,

6.2.8.4 POMIARY TECHNOLOGICZNE

- ciągły pomiar poziomu ścieków za pomocą hydrostatycznej sondy poziomu,
- dwa pływakowe sygnalizatory poziomu, stanowiące rezerwę sondy hydrostatycznej, - drugi dodatkowo sygnalizuje poziom alarmowy,
- pomiar prądu pomp.

6.2.8.5 ALGORYTM STEROWANIA

Do sterowania pracą pomp przewidziano tryb pracy ręcznej i automatycznej. Wyboru trybu pracy można dokonać za pomocą trójpółożeniowych przełączników 1-0-2, osobno dla każdej pompy.

Tryb ręczny – przełącznik w pozycji “1”

Pompa zostaje uruchomiona po ustawieniu przełącznika trybu pracy w pozycji “1”. W trybie pracy ręcznej funkcjonują wszystkie zabezpieczenia elektryczne pompy (tzn. przeciążenie i zwarcie, realizowane przez wyłączniki silnikowe) oraz stykowe zabezpieczenie termiczne stojana silnika.

Tryb automatyczny – przełącznik w pozycji “2”

Algorytm pracy automatycznej dla danej pompy jest realizowany jeśli przełącznik trybu pracy znajduje się w pozycji “2”. W tym trybie pompa sterowana jest automatycznie w zależności od poziomu ścieków.

Jak już wspomniano we wstępie, podstawowy algorytm pracy realizuje sterownik w oparciu o analogowy pomiar poziomu. Jeśli obie pompy są sprawne i znajdują się w trybie AUTO, to są one załączane naprzemiennie. Jeśli mimo pracy jednej pompy poziom dalej rośnie, zostaje uruchomiona także druga pompa. W przypadku awarii jednej pompy, pracuje wyłącznie pompa sprawna. Poziomy załączenia i wyłączenia pompy wiodącej i wspomagającej konfigurowane są poziomu panela operatorskiego.

Sterownik kontroluje sprawność sondy hydrostatycznej. Jeśli sygnał analogowy poziomu będzie poza zakresem pomiarowym 4 – 20 mA lub w przypadku, gdy wyłącznik pływakowy wskaże poziom alarmowy a poziom wskazywany przez sondę będzie mniejszy od poziomu załączenia pompy wiodącej, to sterownik

zasygnalizuje sygnał awarii sondy i przejdzie do realizacji algorytmu rezerwowego. W tym trybie poziomy pracy pompy wiodącej i wspomagającej są określone przez dwa wyłączniki pływakowe.

W przypadku awarii sterownika, przewidziano awaryjną pracę przepompowni. Strefa pompowania pierwszej pompy jest określona przez pierwszy wyłącznik pływakowy, natomiast druga pompa jest sterowana przez drugi wyłącznik pływakowy. W przypadku, gdy pompa pierwsza będzie w stanie awarii lub wyłączenia (przełącznik trybu pracy w pozycji "0") druga pompa będzie załączana również przez pierwszy wyłącznik pływakowy.

Niezależnie od rodzaju realizowanego algorytmu, w trybie AUTO funkcjonują wszystkie zabezpieczenia elektryczne pomp – podobnie jak w trybie ręcznym. W przypadku wystąpienia awarii pompy, nie będzie ona uruchamiana do czasu ustąpienia przyczyny awarii i skasowania jej z poziomu panelu operatorskiego.

Ponadto, system sterowania zapewnia niejednoczesność rozruchów pomp. Jeśli algorytm sterowania jest realizowany przez sterownik, to funkcjonuje dodatkowe zabezpieczenie podprądowe (sucho bieg).

6.2.8.6 WIZUALIZACJA

Wizualizację lokalną zrealizowano za pośrednictwem panelu operatorskiego Magelis, wyposażonego w matrycę tekstową 2 x 20 znaków oraz 5 klawiszy operacyjnych. Umożliwia on również zmianę nastaw parametrów technologicznych oraz rozbrajanie systemu antywłamaniowego.

6.2.8.7 ZABEZPIECZENIE ANTYWŁAMANIOWE

Drzwi szafki zewnętrznej i pokrywę przepompowni wyposażono w wyłączniki krańcowe. Otwarcie jednego z nich rozpoznawane jest przez sterownik programowalny i sygnalizowane jako alarm włamania (komunikat na panelu operatorskim oraz włączenie zewnętrznego sygnalizatora optycznego). Po otwarciu drzwi szafki przewidziano 20 s zwłokę na wprowadzenia kodu wyłączającego alarm, natomiast sygnał otwarcia pokrywy przepompowni generuje alarm bezzwłocznie – chyba, że nastąpiło jego wyłączenie z poziomu panelu operatorskiego. Uzbrojenie alarmu następuje po 10 s od zamknięcia drzwi zewnętrznych szafki sterowniczej i jest sygnalizowane krótkim dwu-sekundowym załączeniem sygnalizatora optyczno-akustycznego.

6.2.8.8 TELEMONITORING

Komunikacja odbywa się w protokole MODBUS RTU. Sterownik pracuje w trybie SLAVE i udostępnia wszystkie informacje o stanie przepompowni, które są wizualizowane na lokalnym panelu operatorskim. Ponadto jednostka nadrzędna MASTER może zdalnie uruchamiać i zatrzymywać pompy.

6.2.9 Podstawowe parametry przepompowni

	RZĘDNA					Studnia		ARMA TURA	POMPY
	włazu	teren	graw.	tł.	dna	D	H		
Ps1	1,35	1,25	-2,50	-0,06	-3,87	1500	-5220	DN80	2x SEV.80.80.75.2.51D
Ps2	1,25	1,00	-2,44	-1,00	-3,94	1500	-5190	DN80	2x SEV.80.80.60.2.51D
Ps3	1,35	1,25	-2,36	-1,35	-3,86	1500	-5210	DN80	2x SEV.80.80.75.2.51D
Ps4	1,25	1,25	-2,31	-0,70	-3,80	1500	-5050	DN80	2x SEV.80.80.40.2.51D
Ps5	1,30	1,00	-2,65	-0,25	-4,00	1500	-5300	DN80	2x SEV.80.80.60.2.51D
Ps6	3,60	3,60	1,38	2,20	0,00	1500	-3600	DN80	2x SEV.80.80.60.2.51D

6.2.10 Obliczenia doboru przepompowni

Dołączono obliczenia doboru przepompowni w egzemplarzu archiwalnym.

6.2.11 Obowiązki Zamawiającego pompownie:

- Przygotowanie podłoża do osadzenia zbiornika. Podłoże to powinno być o grubości odpowiedniej dla danych warunków gruntowych może być wykonane jako podsypka żwirowa zagęszczona lub z chudego betonu
- Osadzenie zbiornika .
- Zapewnienie dźwigu do rozładunku i montażu
- Oczyszczenie rurociągu tłocznego oraz dna przepompowni jeśli są zanieczyszczone
- Doprowadzenie zasilania 3 x 400V do szafy sterowniczej przy zapewnieniu napięcia zgodnie z PN (zabezpieczenie dobrane do mocy łącznej pomp zastosowanych w przepompowni)
- Wykonanie przyłącza do przewodów ochronnych, elementów metalowych przepompowni o rezystancji zapewniającej ochronę przeciwporażeniową - dla połączeń wyrównawczych
- Doprowadzenie przewodu z rur PVC umożliwiających montaż przewodów zasilających pompy oraz montaż łączników pływakowych
- Podłączenie króćców zbiornika do zewnętrznej sieci kanalizacyjnej.
- Zapewnienie medium do przeprowadzenia rozruchu.
- Utwardzenie drogi dojazdowej do miejsca posadowienia zbiornika

6.2.12 Zagospodarowanie terenu pompowni ścieków sanitarnych

Ogrodzenie przepompowni wykonać z segmentów (paneli prefabrykowanych ocynkowanych) o wysokości 2,0m

- oświetlenie lampami oświetlenia zewnętrznego typu SL100 (150W) na słupie stalowym S60, w obrębie przepompowni (zasilanie z szafki sterowniczej), z wyłącznikiem zmierzchowym,
- zabudowa chodnikowa w granicach ogrodzenia z kostki betonowej POLBRUK gr. 6cm na podsypce piaskowej stabilizowanej cementem,
- cokół ogrodzenia z krawężników betonowych o wymiarach 15x30x74 cm,
- brama wjazdowa na teren przepompowni, o szerokości 3,0m, z możliwością zamknięcia na kłódkę.

Dla terenu pompowni Ps6 nie przewiduje się ogrodzenia za względu na usytuowanie w ciągu komunikacyjnym. Pompownie projektuje się w wykonaniu przejazdowym wyposażone we wjazd typu ciężkiego.

6.2.13 Bilans ścieków powstających na terenie projektowanej sieci kanalizacji sanitarnej

	ilość budynków (działek/mieszkań)	ilość mieszkańców	ilość ścieków	ilość ścieków dopływająca z innej zlewni	ilość ścieków maks	dane dla wydatku pompy
	szt.	szt.	dm3/d	dm3/s	dm3/s	dm3/s
Ps3	82	328	54500	1,25	5,68	6,93
Ps2	35	140	14000	0,00	1,46	1,46
Ps1	400	1600	160000	0,00	16,67	16,67
Ps4	40	160	16000	0,00	1,67	1,67
Ps5	70	280	28000	0,00	2,92	2,92
Ps6	300	1200	120000	0,00	12,50	12,50

6.3 Charakterystyka energetyczna obiektu budowlanego

6.3.1 bilans mocy urządzeń elektrycznych oraz zużywających inne rodzaje energii, stanowiących jego stałe wyposażenie budowlano-instalacyjne, z wydzieleniem mocy urządzeń służących do celów technologicznych związanych z przeznaczeniem obiektu

Wg wydanych warunków technicznych.

6.3.2 w stosunku do budynku wyposażonego w instalacje grzewcze lub chłodnicze - właściwości cieplne przegród zewnętrznych, w tym ścian pełnych oraz drzwi, wrót, a także przegród przezroczystych i innych

Nie dotyczy.

6.3.3 *parametry sprawności energetycznej instalacji grzewczej i innych urządzeń mających wpływ na gospodarkę ciepłą obiektu budowlanego, w tym wentylacyjnych i klimatyzacyjnych*

Nie dotyczy.

6.3.4 *dane wykazujące, że przyjęte w projekcie architektoniczno-budowlanym rozwiązania budowlane i instalacyjne spełniają wymagania dotyczące oszczędności energii zawarte w przepisach techniczno-budowlanych*

Nie dotyczy.

6.4 Dane techniczne obiektu budowlanego charakteryzujące wpływ obiektu budowlanego na środowisko i jego wykorzystywanie oraz na zdrowie ludzi i obiekty sąsiednie

6.4.1 *zapotrzebowania i jakości wody oraz ilości, jakości i sposobu odprowadzania ścieków*

Nie przewiduje się zużycia wody ani odprowadzania ścieków w związku z projektowaną inwestycją.

6.4.2 *emisji zanieczyszczeń gazowych, w tym zapachów, pyłowych i płynnych, z podaniem ich rodzaju, ilości i zasięgu rozprzestrzeniania się*

Nie dotyczy.

6.4.3 *rodzaju i ilości wytwarzanych odpadów,*

W ramach inwestycji przewiduje się wytworzenie następujących rodzajów odpadów:

- ziemia z wykopów

6.4.4 *emisji hałasu oraz wibracji, a także promieniowania, w szczególności jonizującego, pola elektromagnetycznego i innych zakłóceń, z podaniem odpowiednich parametrów tych czynników i zasięgu ich rozprzestrzeniania się,*

Projektowana sieć wodociągowa i kanalizacyjna wraz z przyłączami nie będzie emitowała hałasu, wibracji ani promieniowania.

6.4.5 *wpływu obiektu budowlanego na istniejący drzewostan, powierzchnię ziemi, w tym glebę, wody powierzchniowe i podziemne,*

Nie przewiduje się wpływu szczelnej kanalizacji sanitarnej na glebę, wody powierzchniowe i podziemne. Prace ziemne nie będą miały wpływu na stan drzewostanu.

6.5 Warunki ochrony przeciwpożarowej określone w odrębnych przepisach.

Nie dotyczy.

7 BIOZ - INFORMACJA DOTYCZĄCA BEZPIECZEŃSTWA I OCHRONY ZDROWIA

7.1.1 *Podstawa sporządzenia informacji*

- art.20, ust.1, pkt 1b Ustawy Prawo Budowlane z dnia 07.07.1994 r. Dz.U.00.106.1126 z późniejszymi zmianami
- Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 23 czerwca 2003 r. w sprawie informacji dotyczącej bezpieczeństwa i ochrony zdrowia oraz planu bezpieczeństwa i ochrony zdrowia (Dz.U. nr 120 poz. 1126)

7.1.2 *Zakres robót dla całego zamierzenia budowlanego oraz kolejność realizacji poszczególnych obiektów*

Zakresem swoim projektowane zamierzenie budowlane obejmuje wykonanie:

- prace przy budowie sieci kanalizacyjnej grawitacyjnej i tłocznej
prace zewnętrzne, terenowe, związane z wykonaniem wykopów, ułożeniem rurociągów i zasypaniem wykopów
- prace przy budowie sieci wodociągowej
prace zewnętrzne, terenowe, związane z wykonaniem wykopów, ułożeniem rurociągów i zasypaniem wykopów.
- prace przy budowie lokalnych przepompowni ścieków

Inwestycja obejmuje również realizację wszystkich innych kolejnych czynności związanych z tym tematem między innymi, próby szczelności, odbiory.

7.1.3 Istniejące obiekty budowlane

Rejon istniejących i nowobudowanych budynków mieszkalnych jednorodzinnych.

7.1.4 Elementy zagospodarowania działki lub terenu, które mogą stwarzać zagrożenie bezpieczeństwa i zdrowia ludzi

W czasie prac związanych z wykonywaniem wykopów należy zwracać uwagę na występujące kolizje.

Dodatkowym elementem zagrożenia dla bezpieczeństwa pracowników jak i również osób przypadkowych jest fakt prowadzenia robót w wykopach.

Zagrożenie stwarza także używanie elektronarzędzi przez pracowników zwłaszcza w środowisku mokrym przy wodzie.

Ponadto zagrożenie może stwarzać wykonywanie wykopów w pobliżu istniejących drzew oraz słupów jak również w pobliżu czynnego ruchu ulicznego.

7.1.5 Przewidywane zagrożenia występujące podczas realizacji robót budowlanych, określające skalę i rodzaje zagrożeń oraz miejsce i czas ich wystąpienia

Do ewentualnie przewidywanych zagrożeń w obrębie inwestycji zaliczyć można:

- możliwość potrącenia przez samochód w czasie wykonywania prac w pobliżu jezdni,
- możliwość przysypania ziemią podczas prac w wykopie,
- możliwość upadku podczas prac montażowych,
- możliwość uszkodzenia ciała związana z upadkiem sprzętu/materiału,
- możliwość porażenia prądem podczas używania elektronarzędzi,
- urazy oczu: mechaniczne, chemiczne i termiczne,
- stłuczenia i skaleczenia rąk i nóg podczas przenoszenia materiału/sprzętu.

7.1.6 Sposób prowadzenia instruktażu pracowników przed przystąpieniem do realizacji robót szczególnie niebezpiecznych

- okresowe szkolenia z zakresu przepisów BHP
- szkolenie wstępne z zakresu BHP
- szkolenie na stanowisku pracy przed przystąpieniem do robót, zgodnie z:
 - Rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dnia 6 lutego 2003r. w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy podczas wykonywania robót budowlanych ([Dz.U.2003,Nr 47,poz.401](#))
 - Rozporządzenie Ministra Pracy i Polityki Socjalnej z dnia 26 września 1997 r. w sprawie ogólnych przepisów bezpieczeństwa i higieny pracy ([Dz.U. nr 129,poz.844 ze zm.](#))
 - Rozporządzenie Ministra Pracy i Polityki Socjalnej z dnia 26 września 1996 r. w sprawie rodzajów prac, które powinny być wykonywane co najmniej przez dwie osoby ([Dz.U. nr 62,poz 288.](#))

7.1.7 Środki techniczne i organizacyjne, zapobiegające niebezpieczeństwom wynikającym z wykonywania robót budowlanych w strefach szczególnego zagrożenia zdrowia lub w ich sąsiedztwie, w tym zapewniających bezpieczną i sprawną komunikację, umożliwiającą szybką ewakuację na wypadek pożaru, awarii i innych zagrożeń

- środki techniczne i organizacyjne zapobiegające niebezpieczeństwom
 - szkolenia BHP
 - środki ochrony indywidualnej
 - stały nadzór nad wykonywanymi robotami
 - oznakowanie placu budowy
- zasady postępowania w przypadku wystąpienia zagrożenia
 - przerwanie pracy
 - udzielenie pierwszej pomocy jeśli zachodzi potrzeba
 - powiadomienie kierownika budowy
 - wezwanie pogotowia ratunkowego, jeśli zachodzi potrzeba również służb specjalistycznych (Straż, Elekrownia, Gazownia, Policja)

wezwanie Inspektora Nadzoru Budowlanego oraz Powiatowego Inspektora Pracy

- środki ochrony indywidualnej:
 - rękawice robocze
 - odzież robocza
 - buty robocze
 - kaski ochronne z atestem
 - okulary ochronne (podczas pracy z elektronarzędziami)
- zasady nadzoru nad robotami szczególnie niebezpiecznymi:
 - roboty wykonywane pod nadzorem bezpośredniego przełożonego
 - roboty wykonywane pod nadzorem kierownika budowy lub kierownika robót.

Roboty zewnętrzne:

- wykopy wykonywać wąskoprzestrzenne o ścianach pionowych, szalowane,
- teren budowy i wykopy odpowiednio zabezpieczyć przed osobami postronnymi,
- w trakcie wykonawstwa przestrzegać warunków BHP w zakresie zabezpieczenia oznakowania wykopów, montażu, transportu i składowania materiałów zgodnie z rozporządzeniem w sprawie BHP przy robotach budowlano-montażowych i remontowych oraz w przypadku robót ziemnych prowadzonych mechanicznie zgodnie z rozporządzenia Ministra Gospodarki z dnia 20.09.2001 (Dz.U. nr 118 poz. 1263) w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy podczas eksploatacji maszyn i urządzeń technicznych do robót ziemnych, budowlanych i drogowych,
- urobek z wykopu gruntu pod zbiorniki należy odwieźć na stały odkład w miejsce wskazane wykonawcy przez inwestora lub zasypać wykop w miejsce gruntów nasypowych.
- o napotkanym uzbrojeniu oznaczonym i nieoznaczonym na planach sytuacyjno-wysokościowych powiadomić służby użytkowników urządzeń,
- roboty ziemne w pobliżu skrzyżowań z uzbrojeniem istniejącym wykonywać ręcznie, stosując przekopy kontrolne wraz z wykorzystaniem aparatury do wykrywania podziemnego uzbrojenia,
- przed przystąpieniem do właściwych robót montażowych należy sprawdzić:
 - wykonanie wykopu i podłoża,
 - zabezpieczenie przewodów i kabli napotykanym w obrębie wykopu,
- przed przekazaniem do eksploatacji należy przeprowadzić następujące badania:
 - zgodności z dokumentacją techniczną materiałów,
- odkład - grunt z wykopów należy składować w odległości nie mniejszej niż 1m od górnej krawędzi wykopu obudowanego,
- codziennie przed przystąpieniem, do prac sprawdzić stan elektronarzędzi.

Opracował:

Inż. Henryk Łowicki
Techn. Joanna Troka

8 OŚWIADCZENIE O ZGODNOŚCI

Zgodnie z art. 20, pkt. 4 Ustawy z dnia 07.07.1994 r. Prawo budowlane (Tekst jednolity: Dz.U. z 2003r. Nr 207, poz. 2016 oraz zmiany: Dz.U. z 2004r. Nr 6, poz. 41, Nr 92, poz. 881, Nr 93, poz. 888 i Nr 96, poz. 959) oświadczam, że niniejszy projekt budowlany

BUDOWA SIECI KANALIZACJI SANITARNEJ ORAZ SIECI WODOCIĄGOWEJ DLA MIEJSCOWOŚCI SZTUTOWO; GMINA SZTUTOWO; POW. NOWY DWÓR GDAŃSKI; WOJ. POMORSKIE.

sporządziłem zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

Projektant:

inż. Henryk Łowicki

upr. nr 3568/Gd/88

Sprawdził w branży sanitarnej:

mgr inż. Janusz Rogacewicz

upr. nr 310/EI/80