

KOSZTBUD MACIEJ ŁUBKOWSKI

ul. Dywizji Wołyńskiej 16A/7, 80-041 Gdańsk
telefon faks +58 3069356, kom.+48 602 378698
PROJEKTOWANIE NADZORY KOSZTORYSOWANIE



Nazwa opracowania:	PROJEKT PRZYŁĄCZY KANALIZACJI DESZCZOWEJ DLA POTRZEB STACJI MORSKIEJ UNIWERSYTETU GDAŃSKIEGO NA TERENIE DZIAŁEK 158, 172/12, 163/3 W HELU PRZY UL. WIEJSKIEJ I MORSKIEJ. PROJEKT PRZYŁĄCZA – RUROCIĄG TŁOCZNY KANALIZACJI DESZCZOWEJ W BULWARZE NADMORSKIM NA DZ. NR 565/1, 566/3, 566/4 W HELU	
Faza opracowania:	PROJEKT BUDOWLANY	
Adres:	STACJA MORSKA W HELU INSTYTUTU OCEANOGRAFII UNIWERSYTETU GDAŃSKIEGO, Hel, ul. Morska 2 Dz. Nr 158, 172/12, 163/3, 565/1, 566/3, 566/4, Obręb Hel	
Inwestor:	UNIWERSYTET GDAŃSKI ul. Bażyńskiego 1a, 80-952 Gdańsk	
Nr archiwalny:	08/2014	
Miejscowość i data:	Gdańsk 30.04.2014	
Projektant:	mgr inż. Grzegorz Zych upr. w specj. instalacyjno-inżynieryjnej w zakresie instalacji sanitarnych nr 4130/Gd/89	
Sprawdził:	mgr inż. Cezary Główka upr. w specj. instalacyjnej w zakr: sieci, instalacji i urządzeń sanitarnych nr 64/Gd/00	

OPIS TECHNICZNY

SPIS TREŚCI

KOSZTBUD MACIEJ ŁUBKOWSKI.....	1
1.0. ZAŁĄCZNIKI – UPRAWNIENIA I ZAŚWIADCZ. PROJEKTANTA I SPRAWDZAJĄCEGO + OŚWIADCZENIA	4
2.0. WSTĘP	8
2.1. ZAKRES OPRACOWANIA	8
2.1.1. Podstawa opracowania	8
2.2. WARUNKI GRUNTOWO - WODNE.	8
3.0. KANALIZACJA DESZCZOWA	8
3.1. STAN ISTNIEJĄCY.	8
3.2. STAN PROJEKTOWANY.	8
3.2.1. Plan sytuacyjny – zagospodarowanie terenu.....	8
3.2.2. Instalacja kanalizacji deszczowej.....	10
3.3. OBLICZENIA HYDRAULICZNE	10
3.3.1. Zlewnia.....	10
3.3.2. Bilans wód opadowych.....	10
3.3.3. Rury kanalizacyjne.....	11
3.3.4. Studnie rewizyjne	12
3.3.5. Wpusty uliczne	12
3.3.6. Odwodnienia powierzchniowe liniowe.....	12
3.3.7. Neutralizacja substancji ropopochodnych.	13
W celu zminimalizowania ilość odprowadzenia substancji ropopochodnych do miejskiej sieci kanalizacji deszczowej studnie nr D2 i D11 należy wyposażyć w poduszki sorbentowe.....	13
3.3.8. Próby szczelności.....	13
4.0. ROBOTY ZIEMNE.....	14
5.0. UNIECZYNNIENIA	14
6.0. UWAGI KOŃCOWE	15
7.0. ZESTAWIENIE MATERIAŁÓW PODSTAWOWYCH.	16
8.0. INFORMACJA BIOZ	17
9.0. UZGODNIENIA	20

KOMPLET UZGODNIEŃ ZAŁĄCZONO DO PROJEKTU INSTALACJI KANALIZACJI DESZCZOWEJ	20
RYSUNKI	21

1.0. Załączniki – uprawnienia i zaświadcz. projektanta i sprawdzającego + oświadczenia

Urząd Wojewódzki
w Gdańsku (przez)

Gdańsk - 1989-06-26

Nr 1130/S-1/89

**DECYZJA O STWIERDZENIU PRZYGOTOWANIA ZAWODOWEGO
do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie**

Na podstawie § 2 ust. 1 pkt 1 i § 13 ust. 1 pkt 4 lit b
rozporządzenia Ministra Gospodarki Terenowej i Ochrony Środowiska z dnia 20 lutego 1975 r. w spra-
wie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U.Nr 8, poz. 46) stwierdza się że:

Obywatel(ka) Grzegorz Zych
(nazwisko i imię)
magister inżynier inżynierii środowiska
(tytuł naukowy - zawodowy)
urodzony(a) dnia 4 października 1952 r. w Gdańsku
posiada przygotowanie zawodowe upoważniające do wykonywania samodzielnej funkcji
projektanta
(rodzaj funkcji)
w specjalności instalacyjno - inżynierskiej
(rodzaj specjalności techniczno-budowlanej)
w zakresie instalacji sanitarnych.
(specjalizacja zawodowa)

Obywatel(ka) Grzegorz Zych jest upoważniony(a) do:
(imię i nazwisko)
sporządzania projektów instalacji sanitarnych.

Od decyzji powyższej służy stronie prawo wniesienia odwołania
do Ministra Gospodarki Przestrzennej i Budownictwa w Warszawie,
ul. Wspólna nr 2, za pośrednictwem tut. Wydziału w terminie 14
dni od daty jej doręczenia.

Główny Archiwista
Województwa
Konrad Piewniński
mgr inż. arch. Konrad Piewniński

Zgodne z oryginałem

Gdańsk, dnia 2000-05-15

AR-II-7131/00

DECYZJA Nr 64/Gd/00

Na podstawie art. 13 ust.1 pkt. 1....., art. 14 ust. 1 pkt. 4....., ustawy z dnia 7 lipca 1994r. - Prawo budowlane (Dz. U. Nr 89, poz.414 z późn. zm.) oraz § 9 ust. rozporządzenia Ministra Gospodarki Przestrzennej i Budownictwa z dnia 30 grudnia 1994r. w sprawie samodzielnych funkcji w budownictwie (Dz. U. Nr 8, poz. 38 z 1995r.)

nadaje:

Pani/u..... Cezaremu G ł ó w k a
.....
..... magistrowi inżynierowi inżynierii środowiska
.....
ur. w dniu 26 lutego 1956 roku w Gdańsku

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

w specjalności ...instalacyjnej obejmującej sieci, instalacje i urządzenia:
..... wodociągowe i kanalizacyjne, ciepłne, wentylacyjne oraz gazowe
.....
w zakresie projektowania bez ograniczeń.
.....
.....



Z up. WOJEWODY

Ryszard Mulkiewicz
inż. Ryszard Mulkiewicz
Z-ca DYREKTORA WYDZIAŁU

Otrzymuje:

1. Pan Cezary Główka
ul. Belgradzka 57
80-288 Gdańsk

2. a/a

Zgodne z oryginałem

POMORSKA OKRĘGOWA IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA

Z A Ś W I A D C Z E N I E

Pan(i) **Grzegorz Zych**
80-277 Gdańsk ul. Belgradzka 37

jest członkiem

Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa

o numerze ewidencyjnym POM/IS/5670/01

i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne

od dnia 2014-10-01 do 2015-09-30

Gdańsk 2014-08-20 r.

POMORSKA OKRĘGOWA
IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA
80-369 Gdańsk, al. Rzeczypospolitej 4/155
tel. 58-324-89-77, fax 58-301-44-98
- 3 -

PRZEWODNICZĄCY RADY

mgr inż. Franciszek Rogowicz

POMORSKA OKRĘGOWA IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA

Z A Ś W I A D C Z E N I E

Pan(i) **Cezary Główka**
80-288 Gdańsk ul. Belgradzka 57

jest członkiem

Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa

o numerze ewidencyjnym POM/IS/1245/01

i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne

od dnia 2015-01-01 do 2015-12-31

Gdańsk 2015-01-08 r.

POMORSKA OKRĘGOWA
IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA
80-369 Gdańsk, al. Rzeczypospolitej 4/155
tel. 58-324-89-77, fax 58-301-44-98
- 3 -

PRZEWODNICZĄCY RADY

mgr inż. Franciszek Rogowicz

Zgodne z oryginałem

OŚWIADCZENIE

My niżej podpisani oświadczamy, że:

PROJEKT BUDOWLANY

ROZBIÓRKI I BUDOWY INSTALACJI KANALIZACJI DESZCZOWEJ WRAZ
Z PRZEPOMPOWNIĄ ODPROWADZAJĄCĄ WODY DESZCZOWE Z TERENU STACJI
MORSKIEJ W HELU INSTYTUTU OCEANOLOGII UNIWERSYTETU GDAŃSKIEGO
INSTALACJI ZASILANIA ELEKTRYCZNEGO PRZEPOMPOWNI

BRANŻA SANITARNA I ELEKTRYCZNA

Hel, ul. Morska 2, dz. nr 565/1, 566/3, 563/1, 162/2, 161/2, 159/2, 159/4, 159/5, jest kompletny w zrozumieniu Ustawy z dnia 07.07.94 "Prawo budowlane" oraz Rozporządzenia Ministra Infrastruktury. w sprawie szczegółowego zakresu i formy projektu budowlanego

branża sanitarna		
Projektant:	mgr inż. Grzegorz Zych upr. nr 4130/Gd/89	
Sprawdzający	mgr inż. Cezary Główka upr.nr 64/Gd/00	

2.0. Wstęp

2.1. Zakres opracowania

Niniejszy tom jest projektem budowlanym i wykonawczym odprowadzenia wód opadowych z terenu Stacji Morskiej Uniwersytetu Gdańskiego w Helu.

2.1.1. Podstawa opracowania

Podstawę do opracowania niniejszego projektu stanowią:

- a) formalna umowa,
- b) mapa do celów projektowych w skali 1:500,
- c) opinia geotechniczna,
- d) inwentaryzacja wykonana przez projektanta w terenie,
- e) warunki techniczne wydane przez gestorów sieci,
- f) obowiązujące przepisy i normy,

2.2. Warunki gruntowo - wodne.

Na terenie objętym inwestycją zalegają piaski drobne. Wody gruntowej występuje ok. 2,0 m pod terenem czyli na rzędnych od - 0,2 m n.p.m. do 0,00 m n.p.m.

3.0. Kanalizacja deszczowa.

3.1. Stan istniejący.

W stanie istniejącym wody opadowe z terenu Stacji Morskiej odprowadzane do gruntu poprzez układ rurociągów i studni chłonnych (zlewnia F1, F2, i F3) oraz do Zatoki układem rurociągów (ze zlewni F4). Układ kanalizacji deszczowej na terenie Stacji Morskiej nie ma jednolitego spadku lecz wykonany jest jako „pilasty” (spadki i przeciwspadki do poszczególnych studni chłonnych). Teren uzbrojony jest w taką infrastrukturę podziemną jak: kanalizacja sanitarna, kanalizacja deszczowa, wodociąg, kable energetyczne i kable teletechniczne. W 2012r na terenie miasta Hel wybudowano nową sieć kanalizacji deszczowej.

3.2. Stan projektowany.

3.2.1. Plan sytuacyjny – zagospodarowanie terenu

Teren Stacji Morskiej jest terenem mocno zainwestowanym. Trasę kanalizacji deszczowej poprowadzono w istniejących drogach wewnętrznych o nawierzchniach z kostki betonowej i w nawierzchniach asfaltowych. Obszar Stacji Morskiej podzielono na 4 zlewnie.

Zlewnia F1

Ścieki deszczowe odprowadzane będą do istniejącej kanalizacji deszczowej d=400 w Bulwarze Nadmorskim, poprzez projektowaną przepompownię P1. W zlewni tej należy:

- wybudować przepompownię P1
- zdemontować istniejące odwodnienie liniowe na odcinku L1 – L4. W miejsce zdemontowanych odcinków wybudować 2 odcinki odwodnienia liniowego L1 – L2 i L3 -L4, z polimerobetonu, szerokości 0,2m, ze spadkiem wewnętrznym, z rusztem żeliwnym klasy B125 mocowanym do korpusu koryta podłączając je systemowo do P1
- podłączyć istniejącą pompownię wody deszczowej do przepompowni P1 przewodem d=63PE. W istniejącej pompowni wymienić wyeksploatowaną pompę na pompę o tych samych parametrach.
- wybudować studnię D18 i przełączyć do niej istniejący wpust uliczny 1,83/-0,44.
- zdemontować istniejącą studnię D20i wraz z przynależnymi rurociągami.
- podłączyć rury spustowe budynku do projektowanej kanalizacji deszczowej. 0.7 m nad terenem zamontować rewizje i podłączyć do nich istniejące rynny.

Zlewnia F2

Ścieki deszczowe odprowadzane będą do istniejącej kanalizacji deszczowej d=300 w ul. Wiejskiej poprzez projektowaną studnię D12. W zlewni tej należy:

- wybudować kanalizację deszczową w sposób jak pokazano na rysunkach
- zdemontować zbędne rurociągi kanalizacji deszczowej
- podłączyć do projektowanej kanalizacji wszystkie istniejące wpusty uliczne
- podłączyć rury spustowe budynków do projektowanej kanalizacji deszczowej. 0.7 m na terenie zamontować rewizje i podłączyć do nich istniejące rynny.

Zlewnia F3

Ścieki deszczowe odprowadzane będą do istniejącej kanalizacji deszczowej d=600 w ul. Morskiej poprzez istniejącą studnię D1i. W zlewni tej należy:

- wybudować kanalizację deszczową w sposób jak pokazano na rysunkach stosując metodę bezwykopową dla przyłącza
- zdemontować zbędne rurociągi kanalizacji deszczowej
- podłączyć do projektowanej kanalizacji wszystkie istniejące wpusty uliczne
- podłączyć rury spustowe budynków do projektowanej kanalizacji deszczowej. 0.7 m na terenie zamontować rewizje i podłączyć do nich istniejące rynny.

Zlewnia F4

Ścieki deszczowe odprowadzane będą do istniejącej kanalizacji deszczowej miasta d=250.

- wybudować kanalizację deszczową w sposób jak pokazano na rysunkach
- zdemontować zbędne rurociągi kanalizacji deszczowej

- podłączyć do projektowanej kanalizacji wszystkie istniejące wpusty uliczne
- podłączyć rury spustowe budynku do projektowanej kanalizacji deszczowej. 0.7 m na terenie zamontować rewizje i podłączyć do nich istniejące rynny.

Po wykonaniu inwestycji sposób zagospodarowania terenu nie zmieni się.

3.2.2. Instalacja kanalizacji deszczowej

Instalację kanalizacji deszczowej zaprojektowano z rur PVC-U SN8 o średnicy dostosowanej do ilości wód opadowych. Studnie wpustowe (istniejące betonowe) z osadnikami i studnie rewizyjne zaprojektowano jako betonowe i z tworzywa sztucznego.

3.3. Obliczenia hydrauliczne

3.3.1. Zlewnia

Omawiany obszar podzielono na 4 zlewnie.

3.3.2. Bilans wód opadowych

a) Obliczenie wielkości natężenia deszczu nawalnego:

$$Q = q \times \Psi \times F \times \varphi$$

Gdzie:

$q = 131$ [l/s ha] natężenie deszczu miarodajnego

Ψ – współczynnik spływu powierzchniowego, przyjęto :

$\Psi = 0,9$ dla nawierzchni dachów,

$\Psi = 0,80$ dla nawierzchni z kostki betonowej i asfaltowej,

$\Psi = 0,1$ dla terenów zielonych,

φ – współczynnik opóźnienia, przyjęto $\varphi = 1,0$;

F – powierzchnia zlewni w [ha], określona na podstawie planu sytuacyjnego w skali 1:500.

F_z – powierzchnia zlewni zredukowanej (po przemnożeniu zlewni F przez wsp. Ψ)

Q_{sek} – przepływ w ciągu sekundy

$Q_{15 \text{ min}}$ – przepływ w ciągu 15 minut

$Q_{\text{h.max}}$ – przepływ w ciągu godziny

Obliczenie odpływu wód deszczowych z poszczególnych zlewni F

Lp.	dachy	kostka	zieleń	dachy	kostka	zieleń	Razem
	Zlewnia F [ha]			Zlewnia zredukowana Fz [ha]			[ha]
F1	0,0230	0,0740	-	0,021	0,060	-	0,081
F2	0,0150	0,1490	0,1050	0,0135	0,119	0,001	0,1335
F3	0,0180	0,010	0,0420	0,0162	0,008	0,004	0,0282
F4	0,0150	0,006	0,0750	0,0135	0,005	0,0075	0,026
Razem							0,2687

b) OBLICZENIA HYDRAULICZNE dla przewodu odpływowego grawitacyjnego poszczególnych zlewni F.

Lp.	Pow. zredukowana	Przepływ
	[ha]	[l/s]
F1	0,081	10,61
F2	0,1335	17,49
F3	0,0282	3,69
F4	0,026	3,41

Maksymalna ilość wód z terenu Stacji Morskiej

$$Q_{\text{sek}} = 131 \times 1 \times 0,2687 = 35,2 \text{ l/s}$$

$$Q_{15 \text{ min}} = 131 \times 60 \text{ sek.} \times 15 \text{ min.} \times 1 \times 0,2687 = 31,68 \text{ m}^3/15 \text{ min}$$

$$Q_{\text{h max}} = 131 \times 60 \text{ sek.} \times 60 \text{ min.} \times 1 \times 0,2687 = 126,72 \text{ m}^3/\text{h}$$

c) Obliczenie rocznego i miesięcznego opadu

Przyjęto wielkość opadu rocznego wg danych z IMGW o wielkości opadów miesięcznych za okres 2001r. – 2010r.

$$Q_{\text{śr. roczne}} = 606,3 \text{ mm} = 606,3 \text{ l/m}^2 \text{ powierzchni}$$

$$Q_{\text{śr. roczne}} = 606,3 \text{ l/m}^2 \times 5320 \text{ m}^2 = 3\,225\,516 \text{ l} = 3\,225 \text{ m}^3 \text{ rocznie}$$

$$Q_{\text{śr. miesięczne}} = Q_{\text{śr. roczne}} / 12 \text{ miesięcy}$$

$$Q_{\text{śr. Miesięczne}} = 3\,225 / 12 = 268,7 \text{ m}^3 \text{ miesięcznie}$$

$$Q_{\text{śr. dobowe}} = Q_{\text{śr. miesięczne}} / 30 \text{ dni}$$

$$Q_{\text{śr. Dobowe}} = 268,7 / 30 = 8,96 \text{ m}^3/\text{dobę}$$

3.3.3. Rury kanalizacyjne.

Przewody deszczowe wykonać jako szczelne z rur od $\varnothing 160$ do $\varnothing 200$ PVC-U (rury lite) o sztywności SN8 spełniające wymogi PN-EN 1410:1999, łączyć na kielichy i uszczelki systemowe. Montaż rur PVC-U wykonać zgodnie z normą PN-EN1046 „Systemy przewodów z tworzyw sztucznych. Systemy do przesyłania wody i ścieków na zewnątrz konstrukcji budowli. Praktyczne zalecenia układania przewodów pod ziemią i nad ziemią”. Rury ułożyć na zagęszczonej podsypce piaskowej o gr. 0,15m. Ze szczególną uwagą należy wykonać obsypkę rurociągu piaskiem. Obsypkę piaskiem należy zagęszczać warstwami o grubości max 25

cm. Wysokość obsypki rury nad wierzchołkiem rury – po zagęszczeniu powinna wynosić 30 cm. Jako zasypki użyć piasku. Wymagany wskaźnik zagęszczenia wynosi min. 97% ZMP (zmodyfikowanej próby Proctora) pod nawierzchniami nieprzeznaczonymi dla ruchu pojazdów, oraz min. 100% pod nawierzchniami przeznaczonymi dla ruchu pojazdów. Rurociągi układać ze spadkiem jak na profilach podłużnych kanalizacji.

3.3.4. Studnie rewizyjne

Zaprojektowano studnie rewizyjne o średnicy d1200 betonowe i d400 mm z tworzywa sztucznego.

Studnie:

- z betonu C35/45 DN1200 zgodnie z PN-EN 1917:2004. Włazy studni w jezdni zaprojektowano jako wentylowane, żeliwne DN600 typu ciężkiego kl. D400 z rygłem i zabezpieczeniem przed obrotem wg PN EN124:2000. Włazy umiejscowione w chodnikach zaprojektowano jako wentylowane, żeliwne DN600 kl. C250 z rygłem i zabezpieczeniem przed obrotem wg PN EN124:2000. Zasypka studni: piaskiem, warstwami gr. 0,2 – 0,3m zagęszczając do 97% ZMP pod nawierzchniami nieprzeznaczonymi dla ruchu pojazdów, oraz min. 100% pod nawierzchniami przeznaczonymi dla ruchu pojazdów. W studniach wykonać stopnie włączowe ułożone mijankowo o rozstawie 30 cm.
- z tworzywa sztucznego. Włazy studni w jezdni zaprojektowano jako wentylowane, żeliwne DN400 typu ciężkiego kl. D400 z rygłem i zabezpieczeniem przed obrotem wg PN EN124:2000. Włazy umiejscowione w chodnikach zaprojektowano jako wentylowane, żeliwne DN400 kl. C250 z rygłem i zabezpieczeniem przed obrotem wg PN EN124:2000. Wymagania zasypki gruntem jak dla studni betonowych. Studnie D2 i D11 z osadnikiem głębokości $h=0,5$ m.

3.3.5. Wpusty uliczne

Istniejące studnie wpustowe należy podłączyć do projektowanej kanalizacji. Zasypka studni: piaskiem, warstwami gr. 0,2 – 0,3m zagęszczając do $Is=1,00$. Rzędne góry studni rewizyjnych i wpustów ulicznych dostosować do projektowanych rzędnych w miejscu posadowienia. Przykanaliki wykonać z rur PVC o średnicy dn 160 mm SN 8.

3.3.6. Odwodnienia powierzchniowe liniowe.

Zaprojektowano odwodnienia liniowe z polimerobetonu o szerokości 20 cm, z zamknięciem zatraskowym, z rusztem żeliwnym klasy B125, zgodnych z normą PN-EN 1433:2005. Odwodnienie liniowe wykonywać ze spadkiem dna 0,5%, zakończyć systemową komorą odpływową. Rzędne góry odwodnień liniowych dostosować do istniejących rzędnych w miejscu posadowienia. Przykanaliki wykonać z rur PVC o średnicy dn 160 mm SN 8.

3.3.7. Neutralizacja substancji ropopochodnych.

W celu zminimalizowania ilości odprowadzenia substancji ropopochodnych do miejskiej sieci kanalizacji deszczowej studnie nr D2 i D11 należy wyposażyć w poduszki sorbentowe.

3.3.8. Próby szczelności

Kanalizację należy poddać próbom szczelności na eksfiltrację i infiltrację zgodnie z PN – EN 1610 – 2002 r. Próbę szczelności przewodów należy przeprowadzić zgodnie z wymaganiami PN-92/B-10735. Zabezpieczenie miejsc kolizji. Zabezpieczenie przewodów sieci kanalizacyjnej przewiduje się przez deskowanie. W zimie przewiduje się dodatkowo ocieplenie watą szklaną. Prace ziemne w pobliżu miejsc kolizji należy wykonać ręcznie z zachowaniem szczególnej ostrożności przy kolizjach z kablami. Skrzyżowania i zbliżenia z kablami wykonać zgodnie z wymogami normy PN/E – 6605125. Przyjęto normatywne zagłębienia istniejącego uzbrojenia podziemnego. W przypadku natrafienia w trakcie wykonywania prac na niezinventaryzowane lub nie normatywnie zagłębione uzbrojenie podziemne należy przebudować w miejscu kolizji. Przykanaliki wykonać z rur PVC o średnicy dn 160 mm SN 8.

2.3.9. Pompownia wód opadowych

Ze względu na specyfikę zlewni F1 wody deszczowe należy odprowadzić do kanalizacji deszczowej d=400 w bulwarze nadmorskim. W tym celu należy wybudować przepompownię wód deszczowych P1 w miejscu oznaczonym na rysunku. Pompownia wyposażona w 2 kpl. pomp (jedna rezerwowa) pracujące w systemie naprzemiennym. Pompownia wyposażona w systemowy sterownik z możliwością przekazywania danych o parametrach stanu pracy pomp do reprezentatywnego pomieszczenia.

Parametry zbiornika pompowni:

- średnica wewnętrzna zbiornika pompowni: d=1,5 m
- rzędna dna pompowni: - 1,5 m ppm
- rzędna wjazdu pompowni: 1,05 m npm
- materiał: kręgi betonowe C35/C45 łączone na systemowe uszczelki elastomerowe
- pierścienie dociążające 20kN

Parametry pomp:

- wysokość podnoszenia: h=6,0 m H₂O
- wydajność : q=12,0 l/s
- P=1,1kW
- U=400 V

4.0. Roboty ziemne.

Przed przystąpieniem do zasadniczych robót należy wykonać przekopy próbne celem ustalenia lokalizacji i posadowienia istniejącego uzbrojenia. W trakcie robót ziemnych przestrzegać należy ustaleń normy PN-B-06050 „Roboty ziemne” oraz obowiązujących warunków technicznych i BHP. Roboty ziemne prowadzić mechanicznie i ręcznie. Wykopy wąsko przestrzenne szalowane szczelnie i rozparte na całej szerokości. Urobek wywożony na czasowy odkład. Nadmiar gruntu należy wywieźć na odkład. W przypadku natrafienia na niezidentyfikowane uzbrojenia należy natychmiast powiadomić użytkownika uzbrojenia i wspólnie z nadzorem inwestorskim ustalić dalszy tok postępowania. Dno wykopu musi być dokładnie wyrównane, bez kamieni i dużych grud ziemi czy też materiału zmrożonego. Zagłębienia wykopu pod złączenia powinny być dokładnie wykonane tak, aby zapewnione było równomierne podparcie na całej długości rury. Jako podsypkę stosować piaski gruboziarniste i żwiry o największym wymiarze ziaren 20mm. Grubość warstwy podsypki min. 15cm pod rury, studnię rewizyjną i wpusty uliczne. Kąt podbicia rury piaskiem 90°. W wypadku pojawienia się wody gruntowej Wykonawca robót zapewni odwodnienie wykopu. Przyłącze do istniejącej sieci miejskiej kanalizacji deszczowej wykonać w ulicy Morskiej metodą bezwykopową. W pozostałych miejscach należy ustawić studnie a roboty prowadzić w wykopie otwartym.

Obsypka

Rury obsypywać żwirem, piaskiem lub mieszaniną piasku i żwiru. Stopień zagęszczenia min. 97% ZMP (Zmodyfikowanej Próby Proctora). Obsypka powinna być zagęszczana warstwami o grubości 10÷25cm. Wysokość obsypki ponad wierzch rury powinna wynosić co najmniej 30 cm.

Zasyпка

Zasypkę wykopu należy prowadzić warstwami z zagęszczeniem co max. 25cm. Do zasyпки użyć materiału pochodzącego z wykopu. Materiał zasyпки nie powinien zawierać kamieni i okruchów skalnych nie większych niż 60mm. Stopień zagęszczenia zasyпки min. 97% ZMP. Rozbiórka umocnienia wykopu powinna następować równolegle z zasypką, przy zachowaniu szczególnej ostrożności ze względu na możliwość obsunięcia się ścian wykopu. Do czasu wykonania próby szczelności złącza powinny pozostać odsłonięte. Po wykonaniu obsypki, z uwagi na występujące grunty organiczne, wykop należy zasypać gruntem dowiezionym. W przypadku wystąpienia wody gruntowej wykonawca zapewni odwodnienie wykopu. Roboty ziemne i montażowe prowadzić z zachowaniem aktualnie obowiązujących przepisów BHP.

5.0. Unieczynnienia

Do unieczynnienia przewidziano istniejące odcinki kanalizacji deszczowej. Pozostałe po likwidowanych odcinkach przykanaliki należy zamulić studnie zdemontować i zutylizować. Materiał pochodzący z rozbiórek oraz zbędny grunt z wykopów należy wywieźć i zutylizować.

6.0. Uwagi końcowe.

- Całość robót wykonać zgodnie z :
 - „Warunkami technicznymi wykonania robót budowlano-montażowych” cz. II Instalacje sanitarne i przemysłowe
 - „Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót rurociągów z tworzyw sztucznych” oprac. PKTSGGiK Warszawa 1994
 - Przepisami BHP
 - Uzgodnieniami.
- W czasie prowadzenia robót ziemnych należy szczególną uwagę na napotkane istniejące uzbrojenie, które należy zabezpieczyć przez podwieszenie, względnie przez podstemplowanie w zależności od rodzaju uzbrojenia.
- Przed przystąpieniem do robót powiadomić wszystkich gestorów uzbrojenia podziemnego i nadziemnego.
- Projektowane rurociągi należy realizować zgodnie z normami j.n.
 - PN-B-06050 / 1999 Roboty ziemne
 - PN-EN 1610 /2002 Budowa i badania przewodów kanalizacyjnych.
 - PN-92/B-10735 Przewody kanalizacyjne. Wymagania i badania przy odbiorze.
 - PN-B-10729 / 1999 Studzienki kanalizacyjne
 - PN-S- 02204/1997. Odwodnienie dróg.
 - PN-84/B-10725 Wodociągi. Przewody zewnętrzne. Wymagania i badania.
 - PN-E-05125 Podwieszanie kabli
- Niniejszy projekt należy rozpatrywać łącznie z projektami pozostałych branż.
- Rozbiórkę oraz odtworzenia nawierzchni drogowych nad projektowaną kanalizacją deszczową wykonać wg. rozwiązań istniejących jako odtworzenie.
- Z uwagi na to, że na mapie do celów projektowych brak jest rzędnych istniejącego uzbrojenia podziemnego , rzędne nieopisanych rurociągów i kabli przyjęto tak jak dla normatywnego ich układania. Rzędne rzeczywiste mogą odbiegać o rzędnych ułożenia przyjętych w projekcie. Wobec powyższego należy przed przystąpieniem do robót podstawowych dokonać przekopów próbnych, ustalić rzeczywiste rzędne istniejącego uzbrojenia podziemnego i na tej podstawie skorygować rzędne posadowienia projektowanych rurociągów lub przebudować istniejącą , kolidującą infrastrukturę.
- W trakcie robót ziemnych przewidzieć należy w wypadku pojawienia się lokalnie wody gruntowej miejscowe odwodnienie wykopów. Na podstawie geotechnicznych badań gruntu wykazano poziom wody gruntowej poniżej projektowanej instalacji lub na poziomie posadowienia studni rewizyjnych.
- W miejscach oznaczonych na rysunku literą T należy przykanalik włączyć do rurociągu głównego sposobem na „na trójnik”
- wszystkie podejścia do rur spustowych „rynien” d=160PVC.

7.0. Zestawienie materiałów podstawowych.

Lp.	Materiał	jm.	Ilość
KANALIZACJA DESZCZOWA			
1.	Rura kanalizacyjna $\varnothing 160$ PVC-U SN8 wg PN – EN 1410	[m]	82
2.	Rura kanalizacyjna $\varnothing 200$ PVC-U SN8 wg PN – EN 1410	[m]	239
3.	Studnia rewizyjna $\varnothing 1200$, z kręgów betonowych C35/45, pokrywą górną z włazem żeliwnym DN600, kl D400, z osadnikiem h = 0,5m, płytą denną.	[kpl]	2
4.	Studnia rewizyjna $\varnothing 1200$, z kręgów betonowych C35/45, pokrywą górną z włazem żeliwnym DN600, kl D400,	[kpl]	6
5.	Studnie z tworzywa sztucznego d=425 z włazem żeliwnym klasy D400	kpl	8
6.	Wpust uliczny $\varnothing 500$ z koszem 0,6m z kratą wpustową klasy D400 KN z zawiasem i rygłem oraz osadnikiem 0,6m	[kpl]	4
7.	Odwodnienie liniowe d=200 z polimerobetonu, z rusztem żeliwnym, ze spadkiem wewnętrznym, kpl. 2	mb	24
8.	Rewizje na pionach deszczowych przy budynkach d=150	Szt.	14
9.	Pompownia wód deszczowych P1 , d=1,5m, materiał beton C35/45, z elementem napowietrzająco-odpowietrzającym, z włazem ze stali nierdzewnej zlicowanym z nawierzchnią terenu, z pompami kpl. 2 o parametrach Q=12,0 l/s, H=6,0 m H ₂ O, P=1,2 kW, z systemowym sterownikiem z możliwością powiadomienia o stanach pracy pomp.	kpl	1

Opracował:

mgr inż. Grzegorz Zych

8.0. Informacja BIOZ

Nazwa opracowania:	INFORMACJA O BEZPIECZEŃSTWIE I OCHRONIE ZDROWIA DO PROJEKTU PRZYŁĄCZY KANALIZACJI DESZCZOWEJ DLA POTRZEB STACJI MORSKIEJ UNIWERSYTETU GDAŃSKIEGO NA TERENIE DZIAŁEK 158, 172/12, 163/3 W HELU PRZY UL. WIEJSKIEJ I MORSKIEJ. I DO PROJEKTU PRZYŁĄCZA – RUROCIĄG TŁOCZNY KANALIZACJI DESZCZOWEJ W BULWARZE NADMORSKIM NA DZ. NR 565/1, 566/3, 566/4 W HELU”	
Faza opracowania:	PROJEKT BUDOWLANY	
Adres:	STACJA MORSKA W HELU INSTYTUTU OCEANOGRAFII UNIWERSYTETU GDAŃSKIEGO, Hel, ul. Morska 2 Dz. Nr 158, 172/12, 163/3, 565/1, 566/3, 566/4, Obręb Hel	
Inwestor:	UNIWERSYTET GDAŃSKI ul. Bażyńskiego 1a, 80-952 Gdańsk	
Nr archiwalny:	08/2014	
Miejscowość i data:	Gdańsk 30.04.2014	
Projektant:	mgr inż. Grzegorz Zych upr. w specj. instalacyjno-inżynieryjnej w zakresie instalacji sanitarnych nr 4130/Gd/89	

1. Zakres robót zamierzenia budowlanego:

- wykonanie przyłączy do instalacji wodociągowych i kanalizacyjnych
- podłączenie projektowanych instalacji wodno-kanalizacyjnych z istniejącymi rurociągami
- montaż urządzeń, studni, rurociągów
- roboty ziemne
- odbiór i próba szczelności
- montaż instalacji wewnętrznych

2. Wykaz istniejących obiektów budowlanych:

- istniejący budynek dydaktyczny
- istniejący budynek STACJI FILTRÓW
- sieć wodociągowa
- instalacja kanalizacji deszczowej
- instalacja kanalizacji sanitarnej
- instalacja teletechniczna
- instalacja elektroenergetyczna

3. Wskazanie elementów zagospodarowania terenu, które mogą stwarzać zagrożenie bezpieczeństwa i ludzi:

- instalacja wodociągowa
- instalacja kanalizacji deszczowej
- instalacja kanalizacji sanitarnej
- instalacja teletechniczna
- instalacja elektroenergetyczna

4. Wskazanie dotyczące przewidywanych zagrożeń występujących podczas realizacji robót budowlanych, określające skalę i rodzaje zagrożeń oraz miejsce i czas wystąpienia:

- prace przy wykonaniu robót w wykopach
- prace przy transporcie ciężkich materiałów budowlanych (betonowe studnie kanalizacyjne, maszyny i urządzenia))
- prace w pobliżu istniejących czynnych instalacji elektrycznych i sanitarnych

5. Wskazanie sposobu prowadzenia instruktażu pracowników przed przystąpieniem do realizacji robót szczególnie niebezpiecznych:

- przeszkolenie BHP pracowników z zakresu pracy w głębokich wykopach
- przeszkolenie BHP pracowników z zakresu pracy przy czynnym obiekcie
- przeszkolenie BHP pracowników z zakresu prac montażowych

6. Wskazanie środków technicznych i organizacyjnych, zapobiegających niebezpieczeństwom wynikającym z wykonania prac niebezpiecznych

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.

- prace w wykopach wykonywać zgodnie z przepisami BHP

- wykonanie prac - instalacyjnych w odzieży ochronnej

Przed przystąpieniem do robot kierownik budowy jest obowiązany w oparciu o wyżej wymienioną informację sporządzić lub zapewnić sporządzenie planu bezpieczeństwa i ochrony zdrowia uwzględniając specyfikę i warunki prowadzenia robot budowlanych, w tym planowane jednoczesne prowadzenie robót budowlanych zgodnie z rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dnia 23 czerwca 2003r (Dz.U. Nr 120,

Opracował:

mgr inż. Grzegorz Zych

9.0. Uzgodnienia

Komplet uzgodnień załączono do projektu instalacji kanalizacji deszczowej

Rysunki

S-1 Projekt zagospodarowania terenu