

PED

PROJEKTY EKSPERTYZY DOKUMENTACJA

09-407 Płock, ul. Jesienna 5 m 15

tel 607-795-395

PRZEDMIOT OPRACOWANIA:

PROJEKT BUDOWLANO WYKONAWCZY

NAZWA I ADRES INWESTYCJI:

„Rozbudowa drogi gminnej w m. Borowiczki Pieńki – Liszyno, w ramach zadania Arkadia Mazowiecka.”

BRANŻA SANITARNA

Działki nr : Obręb 0003 Borowiczki Pieńki, Jednostka ewidencyjna 141912_2 SŁUPNO

43, 42/1, 29/2, 30/6, 31/1, 32/6, 27, 15/2, 307, 18/2, 17/5, 17/4, 56/1, 35, 57, 36/4, 36/7, 37/11, 60/1, 41/1, 41/2, 277/1, 137/18, 132/4, 296/2, 296/1, 145/1, 324/6, 145/2, 149/4, 151/7, 155/1, 158/2, 161/1, 161/2, 164/2, 173/2, 182/7, 321/9, 185/2, 188/4, 188/6, 319/9, 193/7, 197/3, 197/4, 197/6, 201/1, 204/1, 286/2, 216/3, 220/2, 283, 299/1, 299/2

Działki nr : Obręb 0009 Liszyno, Jednostka ewidencyjna 141912_2 SŁUPNO

39/1, 39/2, 84/2, 85/7, 86/8, 57/2, 60/3, 62, 65, 68, 70, 72, 93/4, 74/1, 76/1, 77/8, 95/2, 96/2, 81/2

KATEGORIA BUDOWLI XXVI

RODZAJ ROBÓT: INSTALACJE SANITARNE – KANALIZACJA DESZCZOWA PROJEKT BUDOWLANY

NAZWA PROJEKTU: BUDOWA SIECI KANALIZACJI DESZCZOWEJ W ULICY PIASTOWSKIEJ I WAWRZYŃCA SIKORY W BOROWICZKACH PIENKACH I LISZYNIE GMINA SŁUPNO

INWESTOR: Wójt Gminy Słupno,

09-472 Słupno ul. Miszewska 8a,

PROJEKT - OPRACOWANIE - PRAWA AUTORSKIE:

Zespół autorski:

STAROSTWO POWIATOWE W PŁOCKU
Wydział Architektury i Budownictwa
09-400 Płock, ul. Bielska 59

ZAŁĄCZNIK DO DECYZJI

Nr. 4/2017 z dnia 30.05.2017r.
Znak AB-11.6410.3.2.2017

Branża sanitarna		
PROJEKTANT	inż. Roman Garwacki, uprawnienia 10/81	ST. PROJEKTANT
SPRAWDZAJĄCY	inż. Adam Stepkowski, uprawnienia MAZ/0055/PWOS/03	inż. Roman Garwacki Uprawnienia Nr ewid. 10/81
Płock, czerwiec 2016 rok		
upr.bud.do projektowania i kierowania robotami budowlanymi bez ograniczeń w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci, instalacji i urządzeń wodociagowych i kanalizacyjnych, ciepłych, wentylacyjnych i gazowych Nr ewid.: MAZ/0055/PWOS/03		

NIP: 774-103-02-51

Regon: 610358637

adres: 09-407 Płock, ul. Jesienna 5 m 15

e-mail: wawewa@wp.pl

numer rachunku bankowego: ING BANK ŚLĄSKI S.A. 91 1050 1966 1000 0090 7787 9303

SPIS TREŚCI

Strona tytułowa	str. 1
A. OPIS TECHNICZNY	str. 2-9
1. PODSTAWA OPRACOWANIA	
2. PRZEDMIOT INWESTYCJI, A W WYPADKU ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO OBEJMUJĄCEGO WIĘCEJ NIŻ JEDEN OBIEKT – ZAKRES CAŁEGO ZAMIERZENIA ORAZ KOLEJNOŚĆ REALIZACJI OBIEKTÓW	
3. ISTNIEJĄCY STAN ZAGOSPODAROWANIA DZIAŁKI LUB TERENU Z OMÓWIENIEM PRZEWIDYWANYCH W NIM ZMIAN, W TYM ADAPTACJI I ROZBIÓREK W ZAKRESIE NIEZBĘDNYM DO UZUPEŁNIENIA CZĘŚCI RYSUNKOWEJ PROJEKTU ZAGOSPODAROWANIA DZIAŁKI LUB TERENU	
4. PROJEKTOWANE ZAGOSPODAROWANIE DZIAŁKI LUB TERENU, W TYM URZĄDZENIA BUDOWLANE ZWIĄZANE Z OBIEKTAMI BUDOWLANymi, UKŁAD KOMUNIKACYJNY, SIECI UZBROJENIA TERENU Z PRZECIWPOŻAROWYM ZAOPATRZENIEM WODNYM, UKSZTAŁTOWANIE TERENU I ZIELENI W ZAKRESIE NIEZBĘDNYM DO UZUPEŁNIENIA CZĘŚCI RYSUNKOWEJ PROJEKTU ZAGOSPODAROWANIA DZIAŁKI LUB TERENU.	
4.1. Sieć kanalizacji deszczowej.	
4.2. Określenie ilości wód opadowych wprowadzonych do odbiorników	
4.3. Roboty ziemne	
4.4. Kolizje z innym uzbrojeniem	
5. 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 DECYZJA O WARUNKACH ZABUDOWY I ZAGOSPODAROWANIA TERENU, JEŻELI JEST ONA WYMAGANA ZGODNIE Z PRZEPISAMI O PLANOWANIU I ZAGOSPODAROWANIU PRZESTRZENNYM	
6. 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	
7. DANE OKREŚLAJĄCE WPŁYW EKSPLOATACJI GÓRNICZEJ NA DZIAŁKĘ LUB TEREN ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO, ZNAJDUJĄCEGO SIĘ W GRNICACH TERENU GÓRNICZEGO	
8. INFORMACJE I DANE O CHARAKTERZE I CECHACH ISTNIEJĄCYCH I PRZEWIDYWANYCH ZAGROŻEŃ ŚLĄ ŚRODOWISKA ORAZ HIGIENY I ZDROWIA UŻYTKOWNIKÓW	

PROJEKTOWANYCH OBIEKTÓW BUDOWLANYCH I ICH OTOCZENIA W ZAKRESIE
ZGODNYM Z PRZEPISAMI ODRĘBNYMI

9. INNE KONIECZNE DANE WYNIKAJĄCE ZE SPECYFIKI, CHARAKTERU I STOPNIA
SKOMPLIKOWANIA OBIEKTU BUDOWLANEGO LUB ROBÓT BUDOWLANYCH
10. WARUNKI GEOTECHNICZNE
11. ODWODNIENIE WYKOPÓW

<u>INFORMACJA DOTYCZĄCA BEZPIECZEŃSTWA I OCHRONY ZDROWIA</u>	str. 10 - 18
Warunki techniczne – WOŚ.7021.1.34.2016 z dnia 25.04.2016r.	str. 19 - 20
Karty katalogowe przepompowni wód deszczowych	str. 21 – 35
Karty katalogowe separatorów	str. 36 – 39
Decyzja ŚR-II.6341.130.2016 z dnia 12.08.2016r.	str. 40 – 45
Pismo WIR.033.18.2015 z dnia 29.01.2016r.	str. 46
Decyzja BG.6220.7.2014 z dnia 26.06.2014r.	str. 47 – 54
Postanowienie BG.6220.7.2014 z dnia 20.08.2014r.	str. 55 – 64
Decyzja ŚR-II.6341.1.193.2014 z dnia 13.02.2015r.	str. 65 – 81
Decyzja WOŚ.6220.17.2015 z dnia 10.12.2015r.	str. 82 – 87
Pismo z WZMiUW IP/PŁ-4105.1259.3065.16 z dnia 28.07.2016r.	str. 88 – 89
Pismo z WZMiUW IP/PŁ-4105.1190.3170.14 z dnia 25.08.2014r.	str. 90 – 92
Pismo z WZMiUW IP/PŁ-4105.1094.2903.15 z dnia 31.07.2015r.	str. 93
Pismo z RZGW NZW/Ni-3/072/154/2014 z dnia 17.06.2014r.	str. 94
Pismo z RZGW NZW/Ni-3/072/64/2016 z dnia 31.03.2016r.	str. 95
Uzgodnienie Energa Operator nr 40/R1/2016 z dnia 19.07.2016r.	str. 96 – 97
Protokół z narady koordynacyjnej w dniu 2016-06-29	str. 98-100
Oświadczenie projektanta, stwierdzenie przygotowania zawodowego projektanta, zaświadczenia z Izby projektanta	str. 101-104
Oświadczenie sprawdzającego, stwierdzenie przygotowania zawodowego sprawdzającego, zaświadczenia z Izby projektanta	str. 105-108

B. MAPY I RYSUNKI

Plan zagospodarowania terenu – skala 1:500 - rys. 1.1	str. 109
Plan zagospodarowania terenu – skala 1:500 - rys. 1.2	str. 110
Plan zagospodarowania terenu – skala 1:500 - rys. 1.3	str. 111
Plan zagospodarowania terenu – skala 1:500 - rys. 1.4	str. 112
Plan zagospodarowania terenu – skala 1:500 - rys. 1.5	str. 113
Plan zagospodarowania terenu – skala 1:500 - rys. 1.6	str. 114
Plan zagospodarowania terenu – skala 1:500 - rys. 1.7	str. 115
Plan zagospodarowania terenu – skala 1:500 - rys. 1.8	str. 116
Plan zagospodarowania terenu – skala 1:500 - rys. 1.9	str. 117
Profil podłużny kanalizacji deszczowej D1 – P1 – rys. 2.1	str. 118
Profil podłużny kanalizacji deszczowej P1 – Dr1 - tłoczny – rys. 2.2	str. 119

Profil podłużny kanalizacji deszczowej Dr1 – W1 – rys. 2.3	str. 120
Profil podłużny kanalizacji deszczowej D24 – P2 – rys. 2.4	str. 121
Profil podłużny kanalizacji deszczowej D35 – D34 – rys. 2.5	str. 122
Profil podłużny kanalizacji deszczowej P2 – Dr2 - tłoczny – rys. 2.6	str. 123
Profil podłużny kanalizacji deszczowej D50 – D49 – rys. 2.7	str. 124
Profil podłużny kanalizacji deszczowej D43 – P3 – rys. 2.8	str. 125
Profil podłużny kanalizacji deszczowej P3 – Dr3 - tłoczny – rys. 2.9	str. 126
Profil podłużny kanalizacji deszczowej D69 – P4 – rys. 2.10	str. 127
Profil podłużny kanalizacji deszczowej Dr2 – D49, D68-Dr3 – rys. 2.11	str. 128
Profil podłużny kanalizacji deszczowej P4 – Dr4 – rys. 2.12	str. 129
Profil podłużny kanalizacji deszczowej Dr4 – W2 – rys. 2.13	str. 130
Profil podłużny kanalizacji deszczowej D91 – W3 – rys. 2.14	str. 131
Profil podłużny kanalizacji deszczowej D106 – D103 - tłoczny – rys. 2.15	str. 132
Profil podłużny kanalizacji deszczowej D101 – zaślepka dz. nr 283 – rys. 2.16	str. 133
Profil podłużny kanalizacji deszczowej D113 – W4 – rys. 2.17	str. 134
Profil podłużny kanalizacji deszczowej D124 – P5 – rys. 2.18	str. 135
Profil podłużny kanalizacji deszczowej P5 – Dr5 - tłoczny – rys. 2.19	str. 136
Profil podłużny kanalizacji deszczowej Dr5 – D122 – rys. 2.20	str. 137
Profil podłużny kanalizacji deszczowej dz. Nr 93/4 – KD z odr. opr. rys. 2.21	str. 138
Profil podłużny kanalizacji deszczowej - odejścia w ulice boczne – rys. 2.22	str. 139
Profile podłużne przyłączy kanalizacji deszczowej – rys. 3.1 – 3.7	str. 140-146
Profile rowów – rys. 4.1 – 4.2	str. 147-148
Schemat studni kanalizacyjnej – rys. 5	str. 149
Schemat wpustu ściekowego – rys. 6	str. 150
Schemat studni rozprężnej – rys. 7	str. 151
Karta katalogowa wylotu	str. 152

**OPIS TECHNICZNY
DO PROJEKTU BUDOWLANEGO
BUDOWY SIECI KANALIZACJI DESZCZOWEJ**

w ramach zadania:

**Rozbudowa drogi gminnej w m. Borowiczki Pieńki – Liszyno, w ramach
zadania Arkadia Mazowiecka.**

Działki nr : Obręb Borowiczki Pieńki

43, 42/1, 29/2, 30/6, 31/1, 32/6, 27, 15/2, 307, 18/2, 17/5, 17/4, 56/1, 35, 57, 36/4, 36/7,
37/11, 60/1, 41/1, 41/2, 277/1, 137/18, 132/4, 296/2, 296/1, 145/1, 324/6, 145/2, 149/4,
151/7, 155/1, 158/2, 161/1, 161/2, 164/2, 173/2, 182/7, 321/9, 185/2, 188/4, 188/6, 319/9,
193/7, 197/3, 197/4, 197/6, 201/1, 204/1, 286/2, 216/3, 220/2, 283, 299/1, 299/2

Działki nr : Obręb Liszyno

39/1, 39/2, 84/2, 85/7, 86/8, 57/2, 60/3, 62, 65, 68, 70, 72, 93/4, 74/1, 76/1, 77/8, 95/2,
96/2, 81/2

OPIS PROJEKTU ZAGOSPODAROWANIA TERENU

1. PODSTAWA OPRACOWANIA

- Zlecenie inwestora
- Projekt zagospodarowania terenu
- Protokół z Narady Koordynacyjnej
- Katalogi i normy branżowe
- Uzgodnienia z Inwestorem
- Wizja lokalna

**2. PRZEDMIOT INWESTYCJI, A W WYPADKU ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO
OBEJMUJĄCEGO WIĘCEJ NIŻ JEDEN OBIEKT – ZAKRES CAŁEGO ZAMIERZENIA ORAZ
KOLEJNOŚĆ REALIZACJI OBIEKTÓW**

Odwodnienie zaprojektowano w oparciu o warunki techniczne wydane przez Urząd Gminy Słupno.

Przedmiotem inwestycji jest budowa sieci kanalizacji deszczowej w ramach rozbudowy drogi gminnej w m. Borowiczki Pieńki – Liszyno, w ramach zadania Arkadia Mazowiecka. Opracowanie swym zakresem obejmuje odwodnienie projektowanej ulicy poprzez wpusty uliczne. Wody opadowe z w/w terenu zostaną odprowadzone poprzez system kanalizacji grawitacyjnej i tłocznej do rzeki Słupianki oraz rowów.

Obszar oddziaływania zamierzenia inwestycyjnego zawiera się w granicach, do których Inwestor posiada prawo do dysponowania nieruchomością na cele budowlane i obejmuje pasy drogowe istniejące lub wydzielone. Inwestycja będzie realizowana w jednym etapie jako całość.

3. ISTNIEJĄCY STAN ZAGOSPODAROWANIA DZIAŁKI LUB TERENU Z OMÓWIENIEM PRZEWIDYWANYCH W NIM ZMIAN, W TYM ADAPTACJI I ROZBIÓREK W ZAKRESIE NIEZBĘDNYM DO UZUPEŁNIENIA CZĘŚCI RYSUNKOWEJ PROJEKTU ZAGOSPODAROWANIA DZIAŁKI LUB TERENU

Zmiana w zagospodarowaniu tego terenu polegać będzie na tym, iż w ramach rozbudowy drogi gminnej zostanie wybudowana jezdnia, chodnik oraz ścieżka pieszo – rowerowa, a także sieć kanalizacji deszczowej.

W przebudowanej drodze gminnej istnieje infrastruktura techniczna podziemna w postaci sieci wodociągowej, gazowej, energetycznej, kanalizacji sanitarnej i telekomunikacyjnej. W pasie drogowym znajduje się nieliczna zieleń niska i wysoka oraz słupy energetyczne, oświetleniowe. W ramach budowy kanalizacji pod poziomem terenu zostaną wybudowane studnie rewizyjne betonowe wyprowadzone do rzędnej terenu projektowanej drogi zakończone włazami żeliwnymi najazdowymi.

Skrzyżowania z w/w sieciami uzgodniono z ich właścicielami – zarządzającymi oraz na Zespole Uzgadniania Dokumentacji. Należy bezwzględnie zastosować się do uzyskanych i załączonych do projektu uzgodnień i opinii.

Prace ziemne w miejscach skrzyżowań i zbliżeń z istniejącymi sieciami należy wykonać ręcznie i pod nadzorem pracowników właścicieli-zarządców poszczególnych sieci, po ich uprzednim powiadomieniu.

Przewidziano i zaprojektowano przedmiotową inwestycję wg. lokalizacji przedstawionej w części graficznej projektu.

W ramach niniejszego zadania zostanie wykonana także (wg. odrębnych opracowań) przebudowa sieci gazowej, wodociągowej, budowa sieci teletechnicznej i oświetleniowej.

4. PROJEKTOWANE ZAGOSPODAROWANIE DZIAŁKI LUB TERENU, W TYM URZĄDZENIA BUDOWLANE ZWIĄZANE Z OBIEKTAMI BUDOWLANYMI, UKŁAD KOMUNIKACYJNY, SIECI UZBROJENIA TERENU Z PRZECIWPOŻAROWYM ZAOPATRZENIEM WODNYM, UKSZTAŁTOWANIE TERENU I ZIELENI W ZAKRESIE NIEZBĘDNYM DO UZUPEŁNIENIA CZĘŚCI RYSUNKOWEJ PROJEKTU ZAGOSPODAROWANIA DZIAŁKI LUB TERENU.

4.1. Sieć kanalizacji deszczowej.

Zrzut wód opadowych realizowany będzie poprzez 4 wyloty. Zgodnie z warunkami wydanymi przez WZMiUW w Płocku dwa wyloty zlokalizowane w ulicy Pszczelej i Łąkowej (W1 i W2) zostaną włączone do zaprojektowanych rowów, z których dalej wody deszczowe zostaną odprowadzone do rzeki Słupianki. Wylot W3 zostanie włączony do istniejącego rowu, natomiast wylot W4 do projektowanego rowu, z którego wody zostaną odprowadzone i włączone do rowu istniejącego. Z uwagi na ukształtowanie terenu ulicy Piastowskiej i Wawrzyńca Sikory zaprojektowany został mieszany system odwodnienia, tj. system

kanalizacji grawitacyjnej i kanalizacji ciśnieniowej wraz z 5 przepompowniami wód deszczowych.

Kanalizacja deszczowa grawitacyjna.

Kanalizację deszczową grawitacyjną oraz odejścia do wpustów projektuje się z rur kanalizacyjnych PVC-U o sztywności SN8KN/m łączonych na uszczelki klasy S, o średnicy $\varnothing 630\text{mm}$, $\varnothing 400\text{ mm}$, $\varnothing 315\text{mm}$, $\varnothing 250\text{ mm}$ oraz $\varnothing 200\text{ mm}$.

Kanalizację deszczową ciśnieniową projektuje się z rur PE 110x6,6; PE 250x14,8; PE 355x21,1 oraz PE 450x26,7.

W zakresie kanalizacji deszczowej grawitacyjnej zaprojektowano:

- kanały grawitacyjne z rur $\varnothing 630\text{mm}$ – mb. 389,23
 - kanały grawitacyjne z rur $\varnothing 500\text{mm}$ – mb. 125,17
 - kanały grawitacyjne z rur $\varnothing 400\text{mm}$ – mb. 275,42
 - kanały grawitacyjne z rur $\varnothing 315\text{mm}$ – mb. 1355,75
 - kanały grawitacyjne z rur $\varnothing 250\text{mm}$ – mb. 857,30
 - kanały grawitacyjne z rur $\varnothing 200\text{mm}$ – mb. 801,76
- oraz 130 szt. wpustów ulicznych deszczowych wraz z przykanalikami o średnicy $\varnothing 200\text{mm}$.

W zakresie kanalizacji deszczowej ciśnieniowej zaprojektowano:

- kanały rurociągu tłoczego z rur $\varnothing 110\text{mm}$ – mb. 157,66
 - kanały rurociągu tłoczego z rur $\varnothing 250\text{mm}$ – mb. 482,05
 - kanały rurociągu tłoczego z rur $\varnothing 355\text{mm}$ – mb. 512,43
 - kanały rurociągu tłoczego z rur $\varnothing 450\text{mm}$ – mb. 383,61
- oraz 5 szt. przepompowni wód deszczowych, których karty katalogowe zostały załączone do opracowania.

4.2. Określenie ilości wód opadowych wprowadzonych do odbiorników

Wysokość rocznego średniego opadu przyjęto na podstawie danych IMiGWQ dla terenu Mazowsza na poziomie 800 mm/rok. Prawdopodobieństwo wystąpienia deszczu $p=50\%$ przy częstotliwości $c=2$ jak dla dróg głównych lub dróg zbiorczych, zgodnie z interpretacją normy PN-S-02204-Odwodnienie dróg. Przyjęto uśredniony współczynnik spływu $\psi=0,9$ uwzględniający szczelne powierzchnie dróg i chodników. Czas trwania deszczu $t_m = 15\text{ min}$.

Zakres zamierzonego korzystania z wód obejmuje odprowadzenie wód opadowych i roztopowych z terenu zlewni o powierzchni:

Wylot nr 1: $F = 3700\text{ m}^2$; $\psi=0,9$; $F_{zr} = 3330\text{ m}^2$

Wylot nr 2: $F = 15200\text{ m}^2$; $\psi=0,9$; $F_{zr} = 13680\text{ m}^2$

Wylot nr 3: $F = 4650\text{ m}^2$; $\psi=0,9$; $F_{zr} = 4185\text{ m}^2$

Wylot nr 4: $F = 6110\text{ m}^2$; $\psi=0,9$; $F_{zr} = 5499\text{ m}^2$

$$Q = F_{zr} \times q$$

przyjęto $q = 180 \text{ dm}^3/\text{s}$

Wyloty do rowów zaprojektowano jako typowe betonowe o następujących średnicach:

- W1 – DN 400 - 60 l/s (alternatywnie DN 315);
- W2 – DN 400 - 250 l/s (alternatywnie DN 600);
- W3 – DN 200 - 80 l/s (alternatywnie DN 400);
- W4 – DN 400 - 100 l/s;

Przed zrzutem do rowu wody opadowe i roztopowe zostaną oczyszczone za pomocą koalescencyjnych separatorów substancji ropopochodnych z by-pass'em zintegrowanych z separatorami SEKOTW-B, których karty katalogowe załączono do opracowania. Przed uniknięciem cofania się wód do sieci kanalizacji, tzw. cofki należy dodatkowo zamontować tzw. zasuwę burzową.

Na trasie kanalizacji projektuje się studzienki kanalizacyjne z kręgów betonowych prefabrykowanych DN 1200 i 1500 w klasie min. B45. Studnie zlokalizowane w jezdniach należy zakończyć pierścieniem odciążającym. W jezdniach na studniach obsadzić włazy kanałowe żeliwne samopoziomujące z wypełnieniem betonowym (lub polimerobetonowym), zgodnie z normą PN-EN 124 (bezkołnierzowe w przypadku nawierzchni asfaltowych oraz kołnierzowe w pozostałych przypadkach). Wpusty żeliwne klasy D400 mocowane w korpusie zawiasowo. Poza jezdniami, w ścieżkach rowerowych, chodnikach i zjazdach dopuszcza się zastosowanie włazów klasy C250, na terenach zielonych klasy B125.

Przejścia przez ściany studni betonowych wykonać jako szczelne z zastosowaniem tulei przejściowych. Po wprowadzeniu rurociągów należy wykonać w dnie studni kinety z betonu klasy min. B40 zgodnie z kierunkiem przepływu. Podłączenia kanałów do studni zaprojektowano oś w oś. Tam gdzie różnica wysokości wlotów do kanału w stosunku do rzędnej dna studni jest większa niż 0,5 m stosować należy kaskady zewnętrzne w obetonowaniu z betonu klasy B10 w postaci syplowej. Kaskady wykonać za pomocą trójkąta z odejściem trójkąta pod kątem 45 lub 90 stopni. W studniach betonowych wykonanych zgodnie z normą PN=92/B-10729 obsadzić stopnie żeliwne złączowe mijankowo lub klamry żeliwne powlekane PE w odstępach co 30 cm.

Zewnętrzne powierzchnie studni kanalizacyjnych betonowych po zamaltowaniu złączy należy zabezpieczyć przeciwwilgociowo poprzez dwukrotne pomalowanie warstwą izobetu lub innego środka do zastosowania na zimno. Dopuszcza się nie izolowanie zewnętrzne studni jeżeli ze względu na klasę betonu kręgi posiadają gwarancje szczelności i dostawca prefabrykatów betonowych tego nie wymaga.

Średnice studni projektowanych zostały opisane na profilach podłużnych kanałów.

Oprócz studni betonowych w celu odprowadzenia wód deszczowych z ulicy projektuje się wpusty z rur betonowych dn500 z prefabrykowaną dennicą-osadnikiem o głębokości 0,95 m. Wpusty należy przykryć płytą utrzymującą Ø960x150 mm osadzoną na pierścieniu

odciążającym $\varnothing 960 \times 250$ mm. Odległość pomiędzy pierścieniem odciążającym (pierścieniem podtrzymującym), a górą kręgu studzienki ulicznej powinna wynosić od 50 do 80 mm. Włączenia rur w krąg wpustu wykonać w prefabrykowane otwory z uszczelką. Zastosować kraty żeliwne typu ciężkiego D400 uchylne (na zawiasach) zamontowane analogicznie jak w przypadku studni rewizyjnych.

Rzędne włączów należy dopasować do projektowanej rzędnej drogi.

Kanalizację należy układać w wykopie otwartym na 10 cm warstwie podsypki piaskowej z ręcznym zagęszczeniem. W jezdniach dokonać wymiany gruntu na piasek z jego zagęszczeniem do współczynnika 1,0 (osiągnięcie współczynnika 1,0 dotyczy wierzchniej warstwy zasypki do głębokości 1,2 m mierząc od rzędnej docelowej terenu). Stopień zagęszczenia podsypki 0,98.

Rzędne włączeń zostały naniesione w części rysunkowej dokumentacji.

Po realizacji dokonać inspekcji TV za pomocą kamery całego ciągu kanalizacji. Inspekcja TV winna stanowić jeden z dokumentów odbiorowych.

4.3 Roboty ziemne.

Kanalizację należy ułożyć w wykopach otwartych na zagęszczonej podsypce z piasku gr. 10 cm. Przy zagłębieniu kanalizacji w strefie nawodnionej należy się liczyć z koniecznością wykonania odwodnienia w dnie wykopu. Konieczne będzie wykonanie drenażu i okresowe odpompowywanie wody ze studni zbiorczych. Możliwe jest też zastosowanie igłofiltrów dla odwodnienia wykopów.

Metody wykonania robót – wykopu (mechaniczne, ręczne uzupełniające) powinny być dostosowane do głębokości wykopu oraz posiadanego sprzętu mechanicznego. Szerokość wykopu uwarunkowana jest zewnętrznymi wymiarami kanału, do których dodaje się obustronnie 0,4 m jako zapas potrzebny na deskowanie ścian i uszczelnianie styków. Roboty liniowe należy prowadzić w stalowej obudowie wykopu.

Wydobyty grunt z wykopu przy prowadzeniu kanalizacji w pasie drogowym powinien być wywieziony z uwagi na brak miejsca na wykonanie odkładu. Szalowanie wykopów powinno być wykonane zgodnie wymaganiami „Warunków technicznych wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych” – tom I, rozdz. IV – 1989r. – Roboty ziemne. Szalowanie powinno zapewniać sztywność i niezmienność układu oraz bezpieczeństwo konstrukcji. Szalowanie powinno być skonstruowane w sposób umożliwiający jako montaż i demontaż, odpowiednie rozparcie oraz montaż i posadowienie kanalizacji wg. dokumentacji projektowej.

Dno wykopu powinno być równe i wykonane ze spadkiem ustalonym w dokumentacji projektowej, przy czym dno wykopu Wykonawca wykona na poziomie niższym od rzędnej projektowanej o 0,10 m. W przypadku studni rzędną dna wykopu należy ustalać indywidualnie. Przed przystąpieniem do wykonania podłoża należy ocenić, czy wykop został wykonany zgodnie wymaganiami. Należy dążyć do układania przewodów w gruncie rodzimym z nienaruszoną jego strukturą. Odnosi się to do gruntów piaszczystych,

piaszczysto-gliniastych i żwirowych, nie nawodnionych i nie zawierających kamieni. W tych gruntach przewód można ułożyć na wyrównanym dnie wykopu i odpowiedniej warstwie posypki o grubości 10 cm.

Szerokość warstwy podsypki powinna być równa szerokości wykopu. Podsypka powinna być zagęszczona do wskaźnika zagęszczenia minimum 0,98. Zagęszczenie należy wykonywać warstwami o miąższości dostosowanej do wybranej metody zagęszczenia. Podłoże powinno być tak wyprofilowane, aby rura spoczywała na nim jedną czwartą swojej powierzchni. Podłoże powinno być wykonane zgodnie z wymaganiami punktu 7 normy PN-EN 1610.

Opuszczanie i układanie przewodu na dnie wykopu może odbywać się dopiero po przygotowaniu podłoża. Przed opuszczeniem rur do wykopu należy sprawdzić ich stan techniczny – nie mogą mieć uszkodzeń – oraz zabezpieczyć je przed zniszczeniem poprzez wprowadzenie do rur tymczasowych zamknięć w postaci zaślepek, korków itp. Przed zakończeniem dnia roboczego bądź przed zejściem z budowy należy zabezpieczyć końce ułożonego kanału przed zamuleniem.

Obsypkę wykonać z jednoczesnym symetrycznym zagęszczeniem warstwami o grubości 15-20 cm. Zagęszczać ręcznie lub lekkim sprzętem mechanicznym. Obsypkę wykonać piaskiem do wysokości 30 cm ponad wierzch rury.

Dla odcinków przewodów zlokalizowanych pod nawierzchniami utwardzonymi wymagany wskaźnik zagęszczenia zasypki wynosi 1,0 według zmodyfikowanej skali Proctora. Zasypkę wykopu należy wykonać piaskiem z jednoczesnym zagęszczeniem warstwami o grubości co 30 cm do rzędnej podbudowy drogi lub w przypadku wykonania wcześniejszego kanalizacji dla umożliwienia przejazdu tymczasowego do rzędnej terenu istniejącego.

W zakresie nowoprojektowanej kanalizacji w jezdni ulicy projektowanej dokonać całkowitej wymiany gruntu na piasek.

Zagłębienie przewodów sieci kanalizacyjnej powinno uwzględniać strefę przemarzania gruntu dla określonego rejonu kraju wg PN-81/B-0320. Głębokość ułożenia przewodów powinna być taka, aby przykrycie mierzone od wierzchu rury do rzędnej terenu było większe niż głębokość przemarzania gruntu o 0,20m. Odcinki wypłycone należy ocieplić warstwą keramzytu zabezpieczając wcześniej kanał folią budowlaną.

4.4 Kolizje z innym uzbrojeniem

Na terenie projektowanej kanalizacji znajdują się sieci wodociągowe, gazowe, energetyczne oraz kanalizacja teletechniczna.

Na kablach teletechniki i energetycznych kolidujących z projektowaną kanalizacją każdorazowo montować rury osłonowe dwudzielne dn110mm długości 3,0m.

Roboty ziemne w miejscach skrzyżowań wykonać z uwzględnieniem zabezpieczenia istniejącego uzbrojenia i pod nadzorem gestorów sieci. Na dwa tygodnie przed

przystąpieniem do robót na danym, odcinku należy zawiadomić gestorów sieci znajdujących się natym terenie.

5 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 DECYZJA O WARUNKACH ZABUDOWY I ZAGOSPODAROWANIA TERENU, JEŻELI JEST ONA WYMAGANA ZGODNIE Z PRZEPISAMI O PLANOWANIU I ZAGOSPODAROWANIU PRZESTRZENNYM

Długość projektowanej sieci grawitacyjnej – 3804,61 m

Długość projektowanej sieci tłocznej – 1535,75 m

Ilość zaprojektowanych wpustów deszczowych – 130 szt.

Ilość zaprojektowanych przepompowni ścieków – 5 szt.

6 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.

Na terenie objętym opracowaniem jest miejscowy plan zagospodarowania terenu. Teren nie znajduje się na terenie, który jest wpisany do rejestru zabytków i tym samym nie podlega ochronie przyrody. Działki nie są objęte ochroną przyrody.

7 DANE OKREŚLAJĄCE WPŁYW EKSPLOATACJI GÓRNICZEJ NA DZIAŁKĘ LUB TEREN ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO, ZNAJDUJĄCEGO SIĘ W GRNICACH TERENU GÓRNICZEGO.

Nie dotyczy.

8 INFORMACJE I DANE O CHARAKTERZE I CECHACH ISTNIEJĄCYCH I PRZEWIDYWANYCH ZAGROZEŃ ŚŁA ŚRODOWISKA ORAZ HIGIENY I ZDROWIA UŻYTKOWNIKÓW PROJEKTOWANYCH OBIEKTÓW BUDOWLANYCH I ICH OTOCZENIA W ZAKRESIE ZGODNYM Z PRZEPISAMI ODRĘBNYMI

Projektowana inwestycja nie będzie stanowiła zagrożenia dla środowiska oraz higieny i zdrowia użytkowników istniejących obiektów budowlanych i ich otoczenia. Projektowana inwestycja nie jest inwestycją uciążliwą dla terenów sąsiednich, oraz nie wpływa w żaden sposób na tereny sąsiednich nieruchomości.

Przedmiotowa inwestycja nie zmienia warunków wpływu na środowisko w stosunku do stanu istniejącego.

Budowa projektowanej sieci kanalizacji deszczowej nie spowoduje negatywnego oddziaływania na środowisko. Prace będą prowadzone wyłącznie w porze dziennej. Emisja pyłów i gazów do powietrza będzie występować tylko przy pracy maszyn, urządzeń budowlanych i środków transportu.

Nadmiar ziemi będzie rozplantowany lub wywieziony.

9 INNE KONIECZNE DANE WYNIKAJĄCE ZE SPECYFIKI, CHARAKTERU I STOPNIA SKOMPLIKOWANIA OBIEKTU BUDOWLANEGO LUB ROBÓT BUDOWLANÝCH

Projektowana inwestycja nie pociąga zmiany ukształtowania terenu. Budowa sieci kanalizacji deszczowej będzie spełniała obowiązujące normatywy co do jakości, wytrzymałości materiału gwarantującego i szczelności przez co wyeliminuje się zagrożenie dla środowiska związane z możliwością wystąpienia nieszczelności, tj. w najgorszym przypadku zmianę parametrów wytrzymałościowych gruntów znajdujących się w pobliżu obiektów budowlanych jak budynki i drogi. Ewentualne prace odwodnieniowe muszą być prowadzone bez szkody dla terenów sąsiednich. Zobowiązuje się Wykonawcę robót budowlanych do ochrony punktów osnowy geodezyjnej. W przypadku wystąpienia w trakcie robót zbliżenia, skrzyżowania lub kolizji projektowanej inwestycji z punktami osnowy geodezyjnej, Wykonawca zobowiązany będzie do uzgodnienia z Wydziałem Geodezji rozwiązania dotyczącego sposobu wykonania robót celem zabezpieczenia punktów osnowy geodezyjnej.

10 WARUNKI GEOTECHNICZNE

Dla potrzeb projektu i realizacji zadania wykonano badania geotechniczne. Z uwagi na obecność gruntów słabonośnych warunki gruntowo - wodne w rejonie projektowanej inwestycji należy określić jako złożone.

11 ODWODNIENIE WYKOPÓW

W trakcie prowadzenia robót należy liczyć się z koniecznością odwodnienia wykopów. Odwadnianie wykopów powinno się odbywać przy pomocy igłofiltrów, po wcześniejszym uzgodnieniu z Inwestorem. Zrzut wody z odwodnienia wykopów – do pobliskich rowów melioracyjnych lub urządzeń wodnych. Przed rozpoczęciem odwodnień budowlanych należy uzyskać stosowne decyzje organu administracji geologicznej Starosty Płockiego – wydajność do 50m³/h lub Marszałka Województwa Mazowieckiego – wydajność powyżej 50 m³/h.

ST. PROJEKTANT

inż. Roman Garwacki
Uprawnienia Nr ewid. 10/81

**INFORMACJA DOTYCZĄCA BEZPIECZEŃSTWA
I OCHRONY ZDROWIA ZE WZGLĘDU NA SPWCYFIKĘ
PROJEKTOWANEGO OBIEKTU BUDOWLANEGO**

Dla Inwestycji pod nazwą:

**ROZBUDOWA DROGI GMINNEJ, UL. PIASTOWSKA I WAWRZYŃCA SIKORY
W M. BOROWICZKI PIEŃKI – LISZYNO**

Tytuł opracowania:

PROJEKT BUDOWLANY SIECI KANALIZACJI DESZCZOWEJ

Inwestor: **GMINA SŁUPNO**
UL. MISZEWSKA 8A
09-472 SŁUPNO

Projektant: inż. Roman Garwacki

ST. PROJEKTANT


inż. Roman Garwacki
Uprawnienia Nr ewld. 10/81

czerwiec 2016r.

12 PLAN BIOZ

12.1. Zakres robót dla całego zamierzenia budowlanego oraz kolejność realizacji poszczególnych obiektów

1. Roboty ziemne – wykonanie wykopów
2. Roboty montażowe sieci kanalizacyjnej oraz przykanalików
3. Zasypanie wykopu
4. Uporządkowanie terenu.

12.2. Wykaz istniejących obiektów budowlanych

1. Zespół budynków otaczających,
2. Budowle i urządzenia budowlane – urządzenia, sieci i przykanaliki infrastruktury technicznej,
3. Teren zielone (ogródki, trawniki) oraz ciągi jezdne i piesze.

12.3. Wskazanie elementów zagospodarowania działki lub terenu, które mogą stwarzać zagrożenie bezpieczeństwa i zdrowia ludzi

1. Brak elementów zagospodarowania, które w sposób bezpośredni stwarzają zagrożenie dla bezpieczeństwa i zdrowia ludzi.

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

1. Wysokie ryzyko powstania zagrożenia bezpieczeństwa i zdrowia ludzi, a w szczególności przysypania ziemią lub upadku z wysokości:

a. roboty ziemne

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

Wykonawca przed przystąpieniem do wykonywania robót budowlanych jest obowiązany opracować instrukcję bezpiecznego ich wykonywania i zaznajomić z nią pracowników w zakresie wykonywanych przez nich robót.

Wykonawca jest obowiązany do ustalenia i aktualizowania wykazu prac szczególnie niebezpiecznych występujących na terenie budowy.

Wykonawca powinien określić szczegółowe wymagania bezpieczeństwa i higieny pracy przy wykonywaniu prac szczególnie niebezpiecznych, a zwłaszcza zapewnić:

- bezpośredni nadzór nad tymi pracami wyznaczonych w tym celu osób

- odpowiednie środki zabezpieczające

Wykonawca powinien zapewnić instruktaż pracowników obejmujący szczególności:

- a. Imienny podział pracy,
- b. Kolejność wykonywania zadań,
- c. Wymagania bezpieczeństwa i higieny pracy przy poszczególnych czynnościach.

Pracownicy zatrudnieni przez Wykonawcę powinni być przeszkoleni w zakresie przepisów BHP oraz posiadać aktualne świadectwa zdrowia.

Wykonawca jest obowiązany oceniać i dokumentować ryzyko zawodowe, występujące przy określonych pracach, oraz stosować niezbędne środki profilaktyczne zmniejszające ryzyko. W Szczegółności jest obowiązany:

- a. zapewnić organizację pracy i stanowisk pracy w sposób zabezpieczający pracowników przed zagrożeniami wypadkowymi oraz oddziaływaniem czynników szkodliwych dla zdrowia i uciążliwości – z uwzględnieniem możliwości psychofizycznych pracowników,
- b. zapewnić likwidację zagrożeń dla zdrowia i życia pracowników głównie przez zastosowanie technologii, urządzeń, materiałów i substancji nie powodujących takich zagrożeń
- c. jeżeli ze względu na rodzaj procesu pracy likwidacja zagrożeń nie jest możliwa, należy stosować odpowiednie rozwiązania organizacyjne i techniczne, w tym odpowiednie środki ochrony zbiorowej, ograniczające wpływ tych zagrożeń na zdrowie i bezpieczeństwo pracowników.

W sytuacji gdy ograniczenie zagrożeń w wyniku zastosowania rozwiązań organizacyjnych i technicznych nie jest wystarczające, pracodawca jest obowiązany zapewnić pracownikom, środki ochrony indywidualnej, odpowiednie do rodzaju i poziomu zagrożeń.

Wykonawca powinien zapewnić pracownikom informacje o istniejących zagrożeniach, przed którymi chronić ich będą środki ochrony indywidualnej oraz informacje o tych środkach i zasadach ich stosowania.

Wykonawca jest obowiązany zapewnić systematyczne kontrole stanu bezpieczeństwa i higieny pracy ze szczególnym uwzględnieniem organizacji procesów pracy, stanu technicznego maszyn i innych urządzeń technicznych oraz ustalić sposoby rejestracji nieprawidłowości i metody ich usuwania.

W razie stwierdzenia bezpośredniego zagrożenia dla życia lub zdrowia pracowników, osoba kierująca pracownikami jest obowiązana do niezwłocznego wstrzymania prac o podjęcia działań w celu usunięcia tego zagrożenia.

Wykonawca jest obowiązany udostępnić pracownikom, do stałego korzystania, aktualne instrukcje bezpieczeństwa i higieny pracy dotyczące:

- stosowanych w zakładzie procesów technologicznych oraz wykonywania prac związanych z zagrożeniami wypadkowymi lub zagrożeniami zdrowia pracowników,

- obsługi maszyn i innych urządzeń technicznych,
- postępowania z materiałami szkodliwymi dla zdrowia i niebezpiecznymi,
- udzielania pierwszej pomocy.

Instrukcje powinny w sposób zrozumiały dla pracowników wskazywać czynności, które należy wykonać przed rozpoczęciem danej pracy, zasady i sposoby bezpiecznego wykonania pracy, czynności do wykonania po jej zakończeniu oraz zasady postępowania w sytuacjach awaryjnych stwarzających zagrożenia dla życia lub zdrowia pracowników. Instrukcje dotyczące prac związanych ze stosowaniem niebezpiecznych substancji i preparatów chemicznych powinny uwzględniać informacje zawarte w kartach charakterystyki tych substancji i preparatów.

Zmiany w procesie technologicznym, zmiany konstrukcyjne urządzeń technicznych oraz zmiany w sposobie użytkowania pomieszczeń powinny być poprzedzone oceną pod względem bezpieczeństwa i higieny pracy, w trybie ustalonym przez pracodawcę.

Wykonawca jest obowiązany zapewnić pracownikom sprawnie funkcjonujący system pierwszej pomocy w razie wypadku oraz środki do udzielenia pierwszej pomocy.

12.6. Wskazanie środków technicznych i organizacyjnych, zapobiegających 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

12.6.1. Warunki przygotowania i prowadzenia robót budowlanych

1. Uczestnicy procesu budowlanego współdziałają ze sobą w zakresie bezpieczeństwa i higieny pracy w procesie przygotowania i realizacji budowy.
2. Bezpośredni nadzór nad bezpieczeństwem i higieną pracy na stanowiskach pracy sprawują odpowiednio kierownik robót oraz mistrz budowlany, stosownie do zakresu obowiązków.
3. Stosowanie niezbędnych środków ochrony indywidualnej obowiązuje wszystkie osoby przebywające na terenie budowy.
4. Do zabezpieczeń stanowisk pracy na wysokości, przed upadkiem z wysokości, należy stosować środki ochrony zbiorowej, w szczególności balustrady, siatki ochronne i siatki bezpieczeństwa.
5. Stosowanie środków ochrony indywidualnej, w szczególności takich jak szelki bezpieczeństwa, jest dopuszczalne, gdy nie ma możliwości stosowania środków ochrony zbiorowej.

12.6.2. Zagospodarowanie terenu budowy

a) zagospodarowanie terenu budowy wykonuje się przed rozpoczęciem robót budowlanych, co najmniej w zakresie:

- ogrodzenia terenu i wyznaczenia stref niebezpiecznych,
- wykonania dróg, wyjść i przejść dla pieszych,
- doprowadzenia energii elektrycznej oraz wody, zwanych dalej „mediami”, oraz odprowadzenia lub utylizacji ścieków,
- urządzenia pomieszczeń higieniczno-sanitarnych i socjalnych,
- zapewnienia oświetlenia naturalnego i sztucznego,
- zapewnienia właściwej wentylacji,
- zapewnienia łączności telefonicznej,
- urządzenia składowisk materiałów i wyrobów.

b) na terenie budowy należy urządzić wydzielone pomieszczenia szatni na odzież roboczą i ochronną, umywalni, jadalni, suszarni i ustępów. Dopuszczalne jest korzystanie z istniejących na terenie budowy pomieszczeń i urządzeń higieniczno-sanitarnych inwestora, jeżeli przewiduje to zawarta umowa.

c) jeżeli wymaga tego bezpieczeństwo lub ochrona zdrowia osób wykonujących roboty budowlane, albo gdy wynika to z rodzaju wykonywanych robót, należy zapewnić osobom wykonującym takie roboty pomieszczenia do odpoczynku.

12.6.3. Instalacje i urządzenia elektroenergetyczne

Roboty związane z podłączeniem, sprawdzaniem, konserwacją i naprawą instalacji i urządzeń elektrycznych mogą być wykonywane wyłącznie przez osoby posiadające odpowiednie uprawnienia.

12.6.4. Roboty ziemne

1. Roboty ziemne powinny być prowadzone na podstawie projektu, określającego położenie instalacji i urządzeń podziemnych, mogących znaleźć się w zasięgu prowadzonych robót.
2. Wykonywanie robót ziemnych w bezpośrednim sąsiedztwie sieci, takich jak: elektroenergetyczne, gazowe, telekomunikacyjne, ciepłownicze, wodociągowe i kanalizacyjne powinno być poprzedzone określeniem przez

kierownika budowy bezpiecznej odległości, w jakiej mogą być one wykonywane od istniejącej sieci, i sposobu wykonywania tych robót.

3. W czasie wykonywania robót ziemnych miejsca niebezpieczne należy ogrodzić i umieścić napisy ostrzegawcze.
4. Prowadzenie robót ziemnych w pobliżu instalacji podziemnych, a także głębienie wykopów poszukiwawczych powinno odbywać się ręcznie.
5. W czasie wykonywania wykopów w miejscach dostępnych dla osób niezatrudnionych przy tych robotach należy wokół wykopów pozostawionych na czas zmroku i w nocy ustawić balustrady, zaopatrzone w światło ostrzegawcze koloru czerwonego. Balustrada składa się z deski krawężnikowej o wysokości 0,15 m i poręczy ochronnej umieszczonej na wysokości 1,1 m. Wolną przestrzeń pomiędzy deską krawężnikową a poręczą wypełnia się w sposób zabezpieczający pracowników przed upadkiem z wysokości. Poręcze balustrad, powinny znajdować się na wys. 1,1 m nad terenem i odległości nie mniejszej niż 1,0 m od krawędzi wykopu. W przypadku rusztowań systemowych dopuszcza się umieszczanie poręczy na wysokości 1,0 m.
6. Niezależnie od ustawienia balustrad, w przypadkach uzasadnionych względami bezpieczeństwa wykop należy szczelnie przykryć, w sposób uniemożliwiający wpadnięcie do wykopu.
7. W przypadku przykrycia wykopu, zamiast balustrad, teren robót można oznaczyć za pomocą balustrad z lin lub taśm z tworzyw sztucznych, umieszczonych wzdłuż wykopu na wysokości 1,1 m i w odległości 1,0 m od krawędzi wykopu.
8. Jeżeli teren, na którym są wykonywane roboty ziemne, nie może być ogrodzony, wykonawca robót powinien zapewnić stały jego dozór.
9. Wykopy o ścianach pionowych nie umocnionych, bez rozparcia lub podparcia, mogą być wykonywane tylko do głębokości 1,0 m w gruntach zwartych, w przypadku gdy teren przy wykopie nie jest obciążony w pasie o szerokości równej głębokości wykopu. Wykopy bez umocnień, o głębokości większej niż 1,0 m, lecz nie większej od 2,0 m, można wykonywać, jeżeli pozwalają na to wyniki badań gruntu i dokumentacja geologiczno-inżynierska.
10. Zabezpieczenie ażurowe ścian wykopów można stosować tylko w gruntach zwartych. Stosowanie zabezpieczenia ażurowego ścian wykopów w okresie zimowym jest zabronione.

11. W czasie wykonywania wykopów ze skarpami o bezpiecznym nachyleniu, zgodnym z przepisami odrębnymi, należy:
 - w pasie terenu przylegającego do górnej krawędzi skarpy, na szerokości równej trzykrotnej głębokości wykopu, wykonać spadki umożliwiające łatwy odpływ wód opadowych w kierunku od wykopu,
 - likwidować naruszenie struktury gruntu skarpy, usuwając naruszony grunt, z zachowaniem bezpiecznego nachylenia w każdym punkcie skarpy,
 - sprawdzić stan skarpy po deszczu, mrozie lub po dłuższej przerwie w pracy.
12. W czasie wykonywania koparką wykopów wąskoprzestrzennych należy wykonywać obudowę wyłącznie z zabezpieczonej części wykopu lub zastosować obudowę prefabrykowaną, z użyciem wcześniej przewidzianych urządzeń mechanicznych.
13. Jeżeli wykop osiągnie głębokość większą niż 1,0 m od poziomu terenu, należy wykonać zejście (wejście) do wykopu. Odległość pomiędzy zejściami (wejściami) do wykopu nie powinna przekraczać 20,0 m. Wchodzenie do wykopu i wychodzenia po rozporach oraz przemieszczanie osób urządzeniami służącymi do wydobywania urobku jest zabronione.
14. Każdorazowe rozpoczęcie robót w wykopie wymaga sprawdzenia stanu jego obudowy lub skarp.
15. W czasie wykonywania robót ziemnych nie powinno dopuszczać się do tworzenia się nawisów gruntu.
16. Jeżeli roboty odbywają się w wykopie wąskoprzestrzennym jednocześnie z transportem urobku, wykop przykrywa się szczelnym i wytrzymałym zabezpieczeniem. Pojemniki do transportu urobku powinny być załadowane poniżej górnej ich krawędzi.
17. Składowanie urobku, materiałów i wyrobów jest zabronione.
18. W odległości mniejszej niż 0,6 m od krawędzi wykopu, jeżeli ściany wykopu są obudowane oraz jeżeli obciążenie urobku jest przewidziane w doborze obudowy.
19. W strefie klina naturalnego odłamu gruntu, jeżeli ściany wykopu nie są obudowane.
20. Ruch środków transportowych obok wykopów powinien odbywać się poza granicą klina naturalnego odłamu gruntu.

21. W czasie zasypywania obudowanych wykopów zabezpieczenie należy demontować od dna wykopu i stopniowo usuwać je, w miarę zasypywania wykopu. Zabezpieczenie można usuwać jednoetapowo z wykopów wykonanych:

- a) w gruntach spoistych – na głębokości nie większej niż 0,5 m,
- b) w pozostałych gruntach – na głębokości nie większej niż 0,3 m.

22. W czasie wykonywania robót ziemnych nie powinno dopuszczać się do tworzenia się nawisów gruntu.

23. Koparka w czasie pracy powinna być ustawiona w odległości od wykopu co najmniej 0,6 m, poza granicą klina naturalnego odłamu gruntu.

24. Przy wykonywaniu robót ziemnych sprzętem zmechanizowanym należy wyznaczyć w terenie strefę niebezpieczną i odpowiednio ją oznakować.

25. Przebywanie osób pomiędzy ścianą wykopu a koparką, nawet w czasie postoju, jest zabronione.

26. Podgrzewanie, rozmrażanie lub zamrażanie gruntu powinno być prowadzone zgodnie z dokumentacją projektową oraz instrukcją bezpieczeństwa, opracowaną przez wykonawcę.

27. Teren na którym odbywa się podgrzewanie, rozmrażanie lub zamrażanie gruntu powinien być przez cały czas procesu ogrodzony i oznakowany tablicami ostrzegawczymi, oświetlony o zmroku i w porze nocnej oraz fachowo nadzorowany.

28. Zakładanie obudowy lub montaż rur w uprzednio wykonanym wykopie o ścianach pionowych i na głębokości poniżej 1,0 m wymaga tymczasowego zabezpieczenia osób klatkami osłonowymi lub obudową prefabrykowaną.

12.7. Uwagi końcowe do informacji:

W sprawach dotyczących warunków higieniczno-sanitarnych stosuje się ogólne przepisy bezpieczeństwa i higieny pracy, a w sprawach budowlanych obowiązujące przepisy, normy i normatywy oraz wytyczne, zawarte min. w:

- a) OBWIESZCZENIE MINISTRA GOSPODARKI, PRACY I POLITYKI SPOŁECZNEJ z dnia 28 sierpnia 2003r. w sprawie ogłoszenia jednolitego tekstu rozporządzenia Ministra Pracy i Polityki Socjalnej w sprawie ogólnych przepisów bezpieczeństwa i higieny pracy,
- b) ROZPORZĄDZENIE MINISTRA INFRASTRUKTURY z dnia 6 lutego 2003r. w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy podczas wykonywania robót budowlanych,

- c) ROZPORZĄDZENIE MINISTRA INFRASTRUKTURY z dnia 23 czerwca 2003r. w sprawie informacji dotyczącej bezpieczeństwa i ochrony zdrowia oraz planu bezpieczeństwa o ochrony zdrowia,
- d) USTAWA z dnia 7 lipca 1994r. – Prawo budowlane (wraz z późniejszymi zmianami),
- e) ROZPORZĄDZENIA MINISTRA GOSPODARKI PRZESTRZENNEJ I BUDOWNICTWA z dnia 1.10.1993 roku w sprawie BHP przy eksploatacji, remontach i konserwacji sieci,
- f) Warunki techniczne wykonania i odbioru robót budowlanych,
- g) Polskie Normy mające zastosowanie do przedmiotu dokumentacji budowlanej.

Projektant:

ST. PROJEKTANT


inż. Roman Garwacki
Uprawnienia Nr ewid. 10/81

Słupno dnia 25.04.2016r.

WOŚ.7021.1.34.2016

PED- Projekty Ekspertyzy Dokumentacja
Ewa Wawrzyńska
ul. Jesienna 5/15
09-407 Płock

dot: określenia warunków technicznych projektowanego odwodnienia ulicy
Piastowskiej i Wawrzyńca Sikory

W odpowiedzi na wniosek Gmina Słupno informuje:

Wody opadowe z projektowanej ulicy Piastowskiej i Wawrzyńca Sikory należy zebrać za pomocą żeliwowych wypustów ulicznych z kratką ściekowa uchylną na zawiasach, które osadzone zostaną na studzienkach wykonanych z rury betonowej Ø 500mm. Studzienki te należy wykonać jako osadnikowe.

Mając na uwadze ukształtowanie terenu ulicy Piastowskiej i Wawrzyńca Sikory należy zaprojektować mieszany system odwodnienia, tj system kanalizacji grawitacyjnej i kanalizacji ciśnieniowej wraz z przepompowniami wód deszczowych.

Część wód deszczowych zebranych za pomocą wpustów ulicznych i kolektorów odprowadzić do rzeki Słupianki poprzez budowę dwóch wylotów w ulicy Łąkowej i Pszczelej. W Tym celu należy przewidzieć urządzenia podczyszczające (osadniki i separatory). Odprowadzenie wód deszczowych do rzeki Słupianki należy uzgodnić z Wojewódzkim Zarządem Melioracji i Urządzeń Wodnych w Warszawie Oddział w Płocku.

Część wód deszczowych w rejonie skrzyżowania ulicy Piastowskiej i ulicy Wawrzyńca Sikory należy zebrać za pomocą wpustów ulicznych oraz kolektorów i odprowadzić do istniejącego rowu poprzez wykonanie dwóch wylotów. W tym celu na jednym z odcinków należy zaprojektować ca 125 mb rowu. Przed wprowadzeniem wód opadowych do rowu należy przewidzieć urządzenia podczyszczające (osadnik i separatory). Odprowadzenie wód deszczowych do rowu należy uzgodnić z Regionalnym Zarządem Gospodarki Wodnej w Warszawie.

Część wód deszczowych w rejonie projektowanego ronda, u zbiegu ulic Wawrzyńca Sikory i Jagiellońskiej należy zebrać za pomocą wpustów ulicznych oraz kolektorów i odprowadzić do projektowanej sieci kanalizacji deszczowej dla ulicy Jagiellońskiej.

Za zgodność z oryginałem

ST. PROJEKTANT

inż. Roman Gacki
Uprawnienia Nr ewid. 10/81

Kanały kanalizacji deszczowej grawitacyjnej i tłocznej przewiduje się w technologii rur z tworzyw sztucznych. Średnice i przekroje rur należy dostosować odpowiednio do ilości odprowadzonych wód.

Studnie kanalizacji deszczowej zaprojektować z kręgów żelbetonowych z włączkami żeliwnymi typu ciężkiego i pierścieniami. Elementy denne muszą być monolitycznymi prefabrykatami, w których wykonana jest kineta.

Materiały użyte do budowy powinny posiadać odpowiednie atesty techniczne. Po zakończeniu robót i przed zasypką wykonane odwodnienie zinventaryzować i zgłosić do odbioru w Urzędzie Gminy w Słupnie.

ZAD. WOJTA
Dominika Wojtyńska
WYDZIAŁ INŻYNIERII I PROJEKTOWANIA
LUBUSKA 10 25-100 SŁUPNIA

Otrzymują:

1. Adresat
2. a/a

Sporządziła: Zofia Szamel tel. 24/267-95-75

DIREKTOR
Urzędu Gminy i Komunalnej
Zofia Szamel

Za zgodność z oryginałem

ST. PROJEKTANT

inż. Roman Garusicki
Upewnienie Nr ewid. 10/81



METALCHEM-WARSZAWA

SPÓŁKA AKCYJNA

ul. Studzienna 7a

01-259 Warszawa

<http://www.metalchemsa.pl>

e-mail: metalchem@metalchemsa.pl

tel: (0-22) 837 12 70

fax: (0-22) 836 89 50

ZADANIE: Przepompownia wód deszczowych METALCHEM typ PMD-2x08-80V52L-15x34

PROJEKT: P1 - rev 1.tbz

Dane przepompowni

Maksymalny dopływ ścieków	Qs	19,30 [l/s]
Rzędna terenu		62,63 [m]
Rzędna dna rurociągu dopływowego	Rn1	60,95 [m]
Średnica rurociągu dopływowego	D1	315,00 [mm]
Kąt rurociągu dopływowego	α	180 [°]
Rzędna dna rurociągu dopływowego	Rn2	brak [m]
Średnica rurociągu dopływowego	D2	brak [mm]
Kąt rurociągu dopływowego	α	brak [°]
Rzędna dna rurociągu dopływowego	Rn3	brak [m]
Średnica rurociągu dopływowego	D3	brak [mm]
Kąt rurociągu dopływowego	α	brak [°]
Rzędna osi rurociągu tłocznego	Rrt	-1,20 [m]
Rzędna kolektora tłocznego		64,03 [m]
Ciśnienie w kolektorze tłocznym	p_{kt}	0,00 [MPa]
Rzędna posadowienia	Hp	59,50 [m]

Zbiornik

Wysokość zbiornika	3,38 [m]
Średnica zbiornika	1,50 [m]

Wymagane parametry pompy

Liczba pomp	2,00 [-]
Wydajność	10,62 [l/s]
Podnoszenie	18,33 [m]

Typ pompy: MSV-80-52L

Wydajność nominalna	11,40 [l/s]
Nominalna wysokość podnoszenia	17,50 [m]
Nominalna moc silnika napędowego	5,50 [kW]
Obroty pompy	2900,00 [obr/min]
Dopuszczalna liczba włączeń pompy	12,64 [1/h]
Liczba włączeń pompy w przepompowni	24,08 [1/h]

Rzędna poziomu alarmowego	Ra	60,95 [m]
Rzędna górnego poziomu ścieków	Rmax	60,75 [m]
Rzędna dolnego poziomu ścieków	Rmin	60,25 [m]
Rzędna dna zbiornika	Rd	59,65 [m]
Objętość retencyjna czynna	Vret	0,88 [m ³]
Czas napełniania	Tp	0,76 [min]
Wysokość retencyjna	F	0,50 [m]
Zapewnienie alarmowe	G	0,20 [m]

Rzeczywiste parametry pracy

	1 pompa	2 pompy
Wydajność całkowita przepompowni	15,76	21,67 [l/s]
Wydajność pompy	15,76	10,83 [l/s]
Rzeczywista wysokość podnoszenia	12,36	18,94 [m]
Całkowita moc pobierana z sieci	6,29	12,09 [kW]
Sprawność agregatu	0,31	0,34 [-]
Czas pompowania	brak	4,14 [min]
Zużycie jednostkowe energii	0,1108	0,1549 [kWh/m ³]
Koszt jednostkowy	0,0332	0,0465 [PLN/m ³]

Elementy układu tłocznego

Wydajność obliczeniowa Q= 15,76 [l/s] Pracuje 1 pompa

Lp.	Nazwa elementu	Ilość	Średnica wew.[mm]	Opór [m]	V przepł. [m/s]
Pion	Pion tłocz 80 kompl	1	80,00	0,75	3,14
1	Rura PE 110x6,6	153	96,8	7,83	2,14

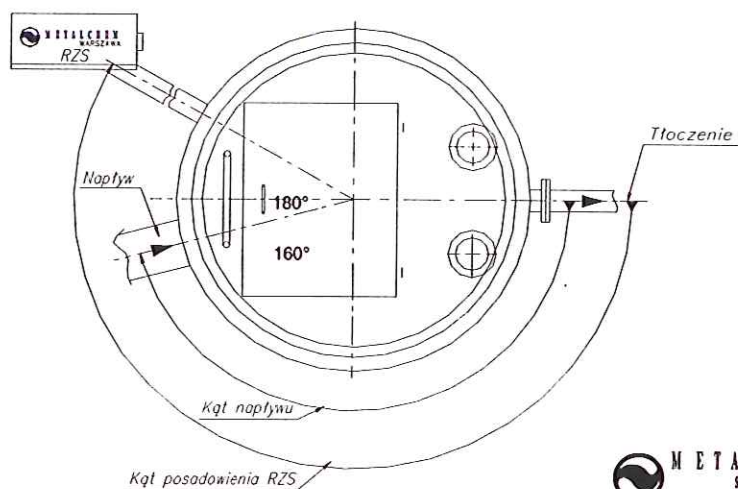
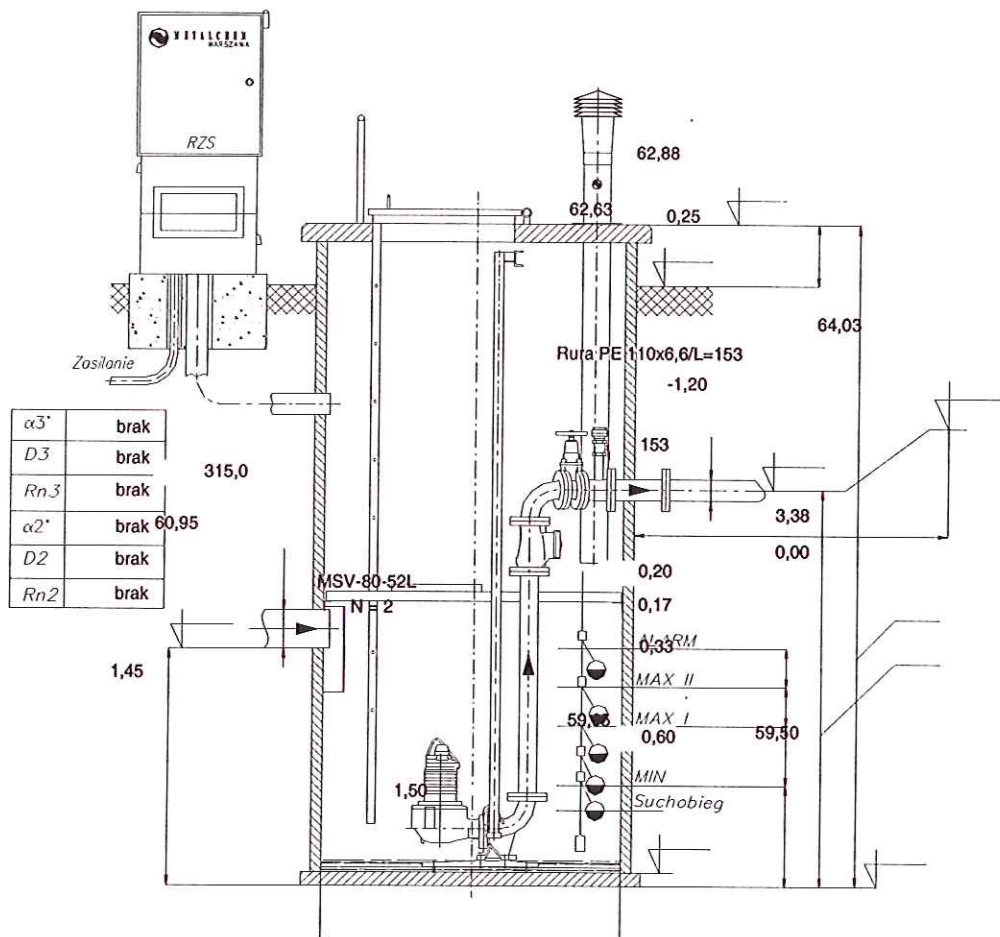
Wydajność obliczeniowa Q= 21,67 [l/s] Pracują 2 pompy

Lp.	Nazwa elementu	Ilość	Średnica wew.[mm]	Opór [m]	V przepł. [m/s]
Pion	Pion tłocz 80 kompl	2	80,00	0,36	2,16
1	Rura PE 110x6,6	153	96,8	14,80	2,94



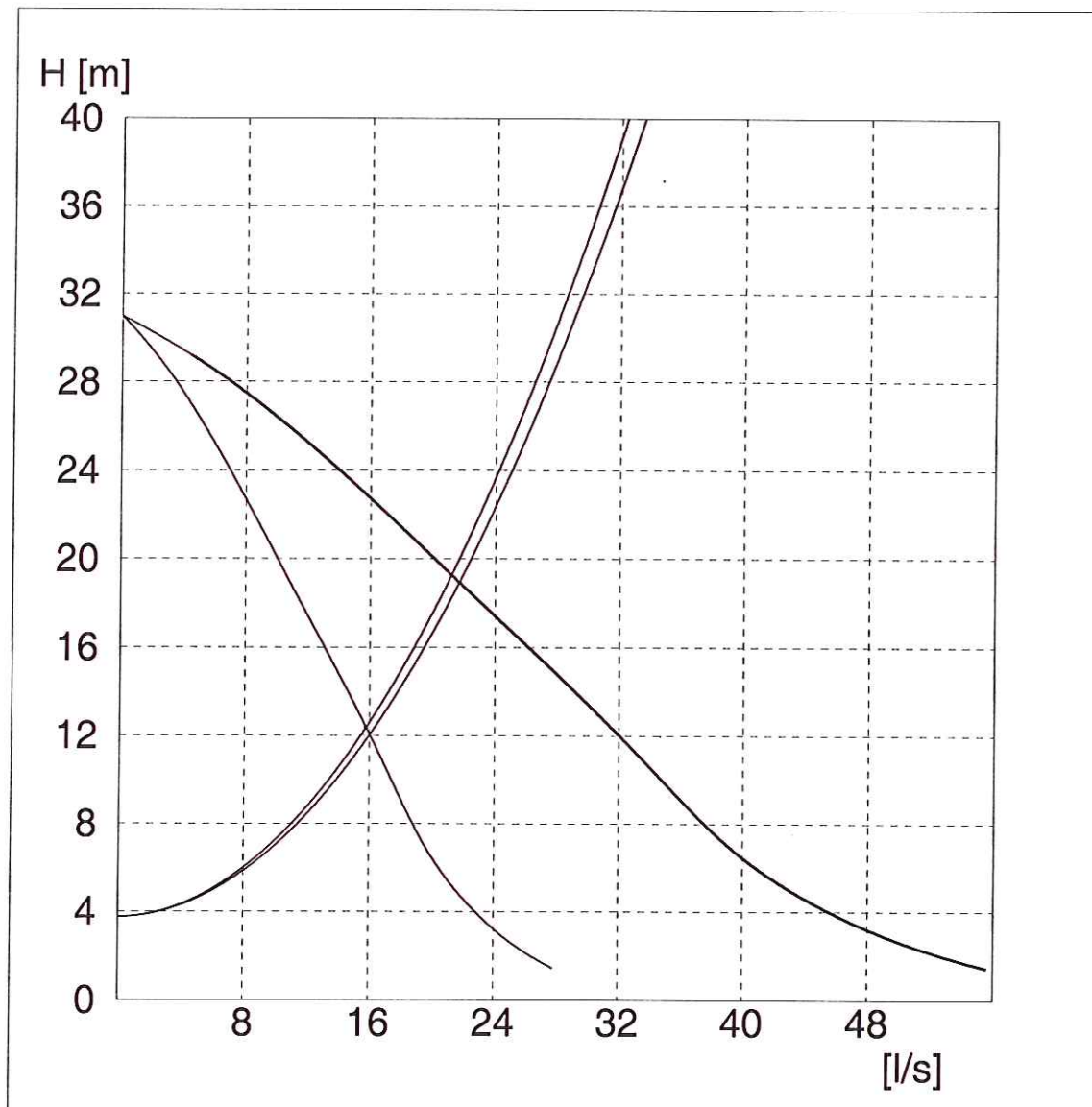
ZADANIE: Przepompownia wód deszczowych METALCHEM typ PMD-2x08-80V52L-15x34
PROJEKT: P11 - rev 1.tbz

APROBATA TECHNICZNA COBRTI INSTAL Nr AT/2002-02-1204-01
SCHEMAT PRZEPOMPOWNI METALCHEM – zabudowa wolnostojąca





ZADANIE: Przepompownia wód deszczowych METALCHEM typ PMD-2x08-80V52L-15x34
PROJEKT: P11 - rev 1.tbz





METALCHEM-WARSZAWA

SPÓŁKA AKCYJNA

ul. Studzienna 7a

01-259 Warszawa

<http://www.metalchemsa.pl>

e-mail: metalchem@metalchemsa.pl

tel: (0-22) 837 12 70

fax: (0-22) 836 89 50

ZADANIE: Przepompownia wód deszczowych METALCHEM typ PMD-2x20-80K194-25x42

PROJEKT: P2 - rev 1.tbz

Dane przepompowni

Maksymalny dopływ ścieków	Qs	72,60 [l/s]
Rzędna terenu		61,30 [m]
Rzędna dna rurociągu dopływowego	Rn1	58,96 [m]
Średnica rurociągu dopływowego	D1	110,00 [mm]
Kąt rurociągu dopływowego	α	180 [°]
Rzędna dna rurociągu dopływowego	Rn2	brak [m]
Średnica rurociągu dopływowego	D2	brak [mm]
Kąt rurociągu dopływowego	α	brak [°]
Rzędna dna rurociągu dopływowego	Rn3	brak [m]
Średnica rurociągu dopływowego	D3	brak [mm]
Kąt rurociągu dopływowego	α	brak [°]
Rzędna osi rurociągu tłocznego	Rrt	-1,20 [m]
Rzędna kolektora tłocznego		60,75 [m]
Ciśnienie w kolektorze tłocznym	p _{kt}	0,00 [MPa]
Rzędna posadowienia	Hp	57,31 [m]

Zbiornik

Wysokość zbiornika	4,24 [m]
Średnica zbiornika	2,50 [m]

Wymagane parametry pompy

Liczba pomp	2,00 [-]
Wydajność	39,93 [l/s]
Podnoszenie	11,53 [m]

Typ pompy: MSK1-80-94

Wydajność nominalna	35,00 [l/s]
Nominalna wysokość podnoszenia	13,00 [m]
Nominalna moc silnika napędowego	9,20 [kW]
Obroty pompy	1455,00 [obr/min]
Dopuszczalna liczba włączeń pompy	11,35 [1/h]
Liczba włączeń pompy w przepompowni	21,09 [1/h]

Rzędna poziomu alarmowego	Ra	58,96 [m]
Rzędna górnego poziomu ścieków	Rmax	58,76 [m]
Rzędna dolnego poziomu ścieków	Rmin	58,06 [m]
Rzędna dna zbiornika	Rd	57,46 [m]
Objętość retencyjna czynna	Vret	3,44 [m ³]
Czas napełniania	TP	0,79 [min]
Wysokość retencyjna	h	0,70 [m]
Zapas alarmowy	G	0,20 [m]

Rzeczywiste parametry pracy

	1 pompa	2 pompy
Wydajność całkowita przepompowni	53,69	80,52 [l/s]
Wydajność pompy	53,69	40,26 [l/s]
Rzeczywista wysokość podnoszenie	6,85	11,67 [m]
Całkowita moc pobierana z sieci	10,27	18,52 [kW]
Sprawność agregatu	0,36	0,51 [-]
Czas pompowania	brak	4,82 [min]
Zużycie jednostkowe energii	0,0531	0,0639 [kWh/m ³]
Koszt jednostkowy	0,0159	0,0192 [PLN/m ³]

Elementy układu tłocznego

Wydajność obliczeniowa Q= 53,69 [l/s] Pracuje 1 pompa

Lp.	Nazwa elementu	Ilość	Średnica wew.[mm]	Opór [m]	V przepł. [m/s]
Pion	Pion tłocz 200 kompl	1	200,00	0,22	1,71
1	Rura PE 250x14,8	480	220,4	3,94	1,41

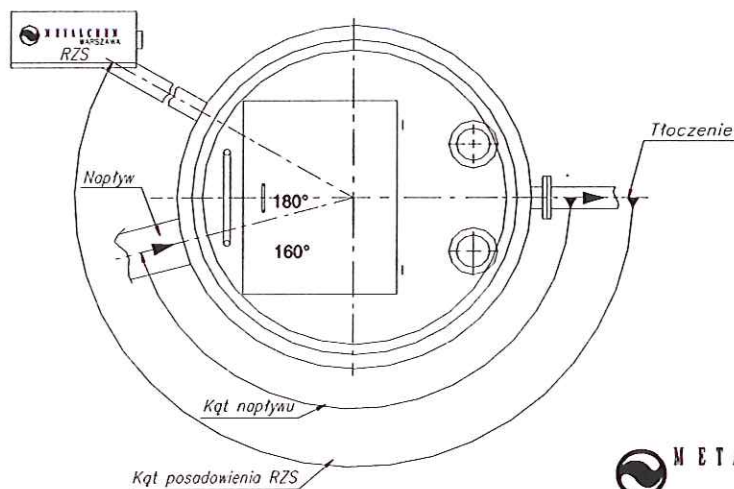
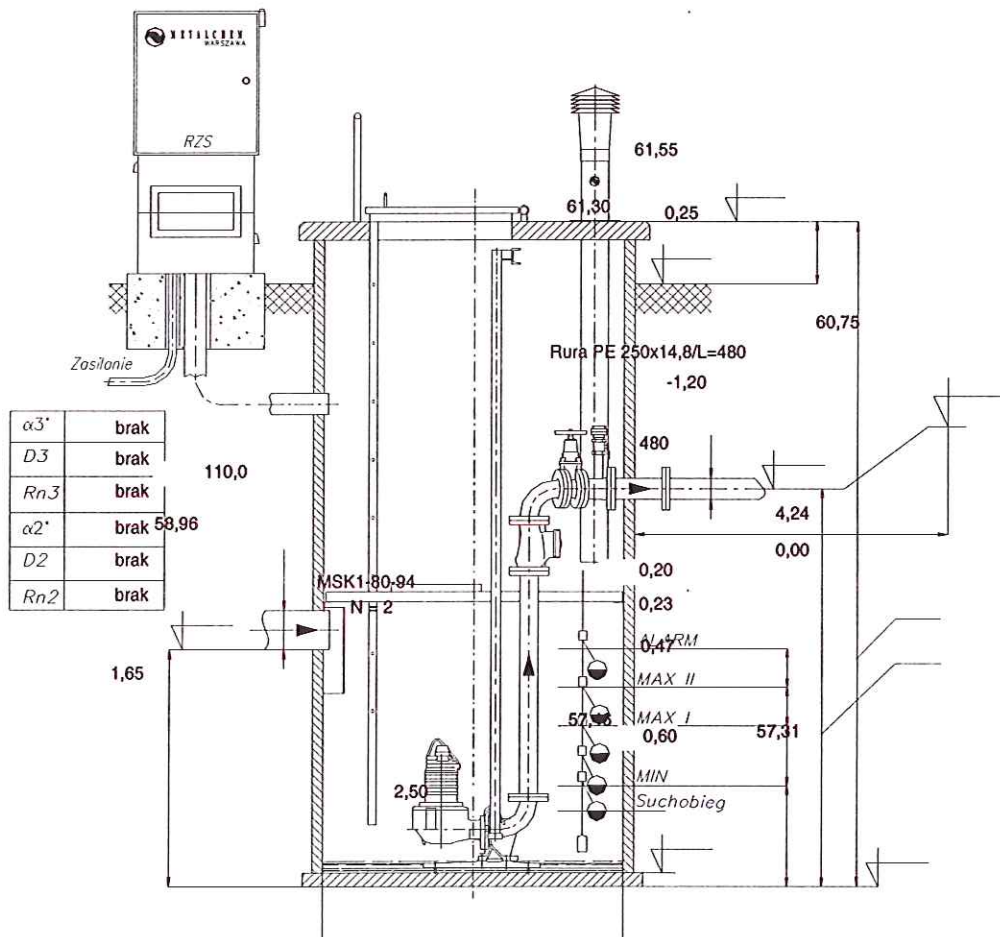
Wydajność obliczeniowa Q= 80,52 [l/s] Pracują 2 pompy

Lp.	Nazwa elementu	Ilość	Średnica wew.[mm]	Opór [m]	V przepł. [m/s]
Pion	Pion tłocz 200 kompl	2	200,00	0,13	1,28
1	Rura PE 250x14,8	480	220,4	8,86	2,11



ZADANIE: Przepompownia wód deszczowych METALCHEM typ PMD-2x20-80K194-25x42
PROJEKT: P21 - rev 1.tbz

APROBATA TECHNICZNA COBRTI INSTAL Nr AT/2002-02-1204-01
SCHEMAT PRZEPOMPOWNI METALCHEM – zabudowa wolnostojąca





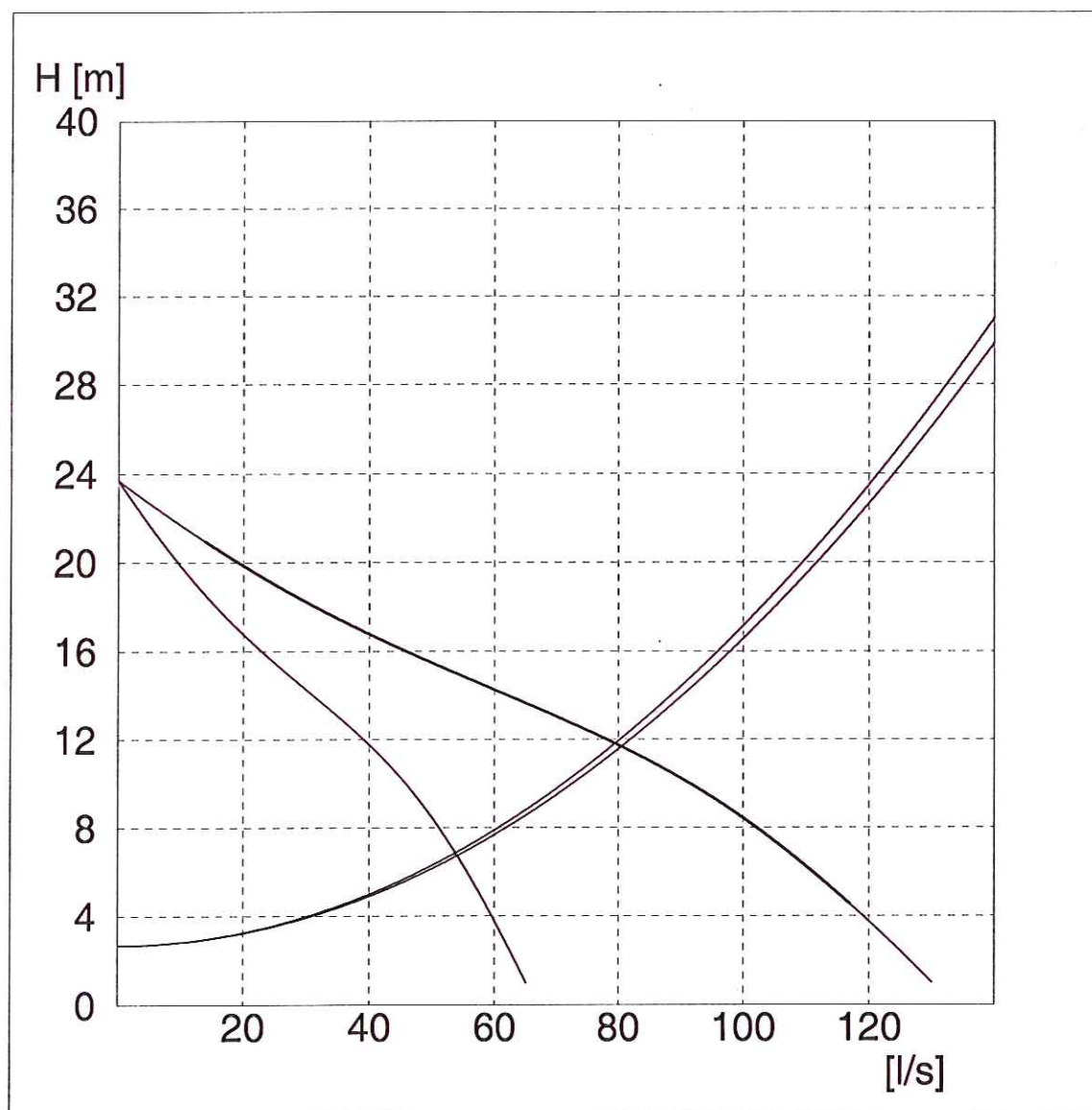
METALCHEM-WARSZAWA
SPÓŁKA AKCYJNA

ul. Studzienna 7a
01-259 Warszawa

tel: (0-22) 837 12 70
fax: (0-22) 836 89 50

<http://www.metalchemsa.pl>
e-mail: metalchem@metalchemsa.pl

ZADANIE: Przepompownia wód deszczowych METALCHEM typ PMD-2x20-80K194-25x42
PROJEKT:P21 - rev 1.tbz





METALCHEM-WARSZAWA

SPÓŁKA AKCYJNA

ul. Studzienna 7a
01-259 Warszawa

tel: (0-22) 837 12 70
fax: (0-22) 836 89 50

<http://www.metalchemsa.pl>
e-mail: metalchem@metalchemsa.pl

ZADANIE: Przepompownia wód deszczowych METALCHEM typ PMD-2x25-90K2184-30x58

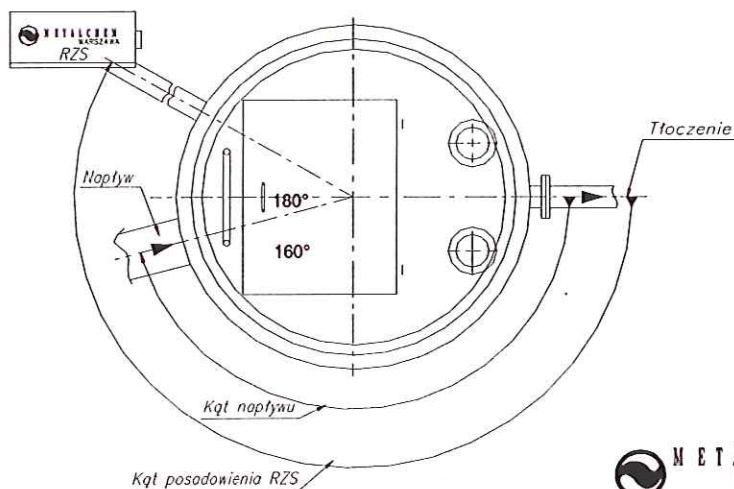
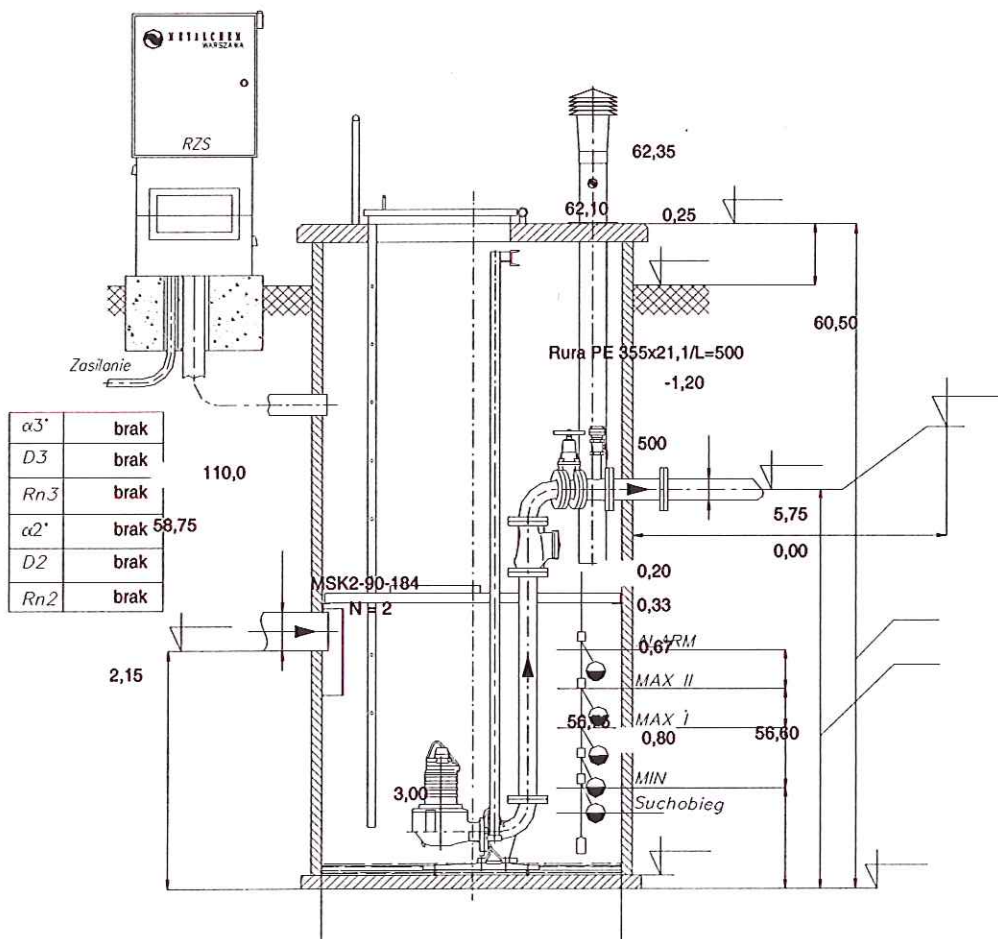
PROJEKT: P3 - rev 1.tbz

Dane przepompowni			Wymagane parametry pompy		
Maksymalny dopływ ścieków	Qs	156,52 [l/s]	Liczba pomp	2,00 [-]	
Rzędna terenu		62,10 [m]	Wydajność	86,09 [l/s]	
Rzędna dna rurociągu dopływowego	Rn1	58,75 [m]	Podnoszenie	9,80 [m]	
Średnica rurociągu dopływowego	D1	110,00 [mm]	Typ pompy: MSK2-90-184		
Kąt rurociągu dopływowego	α	180 [°]	Wydajność nominalna	82,00 [l/s]	
Rzędna dna rurociągu dopływowego	Rn2	brak [m]	Nominalna wysokość podnoszenia	11,00 [m]	
Średnica rurociągu dopływowego	D2	brak [mm]	Nominalna moc silnika napędowego	18,50 [kW]	
Kąt rurociągu dopływowego	α	brak [°]	Obroty pompy	1455,00 [obr/min]	
Rzędna dna rurociągu dopływowego	Rn3	brak [m]	Dopuszczalna liczba włączeń pompy	9,76 [1/h]	
Średnica rurociągu dopływowego	D3	brak [mm]	Liczba włączeń pompy w przepompowni	22,40 [1/h]	
Kąt rurociągu dopływowego	α	brak [°]			
Rzędna osi rurociągu tłocznego	Rrt	-1,20 [m]	Rzędna poziomu alarmowego	Ra	58,75 [m]
Rzędna kolektora tłocznego		60,50 [m]	Rzędna górnego poziomu ścieków	Rmax	58,55 [m]
Ciśnienie w kolektorze tłocznym	P _{kt}	0,00 [MPa]	Rzędna dolnego poziomu ścieków	Rmin	57,55 [m]
Rzędna posadowienia	Hp	56,60 [m]	Rzędna dna zbiornika	Rd	56,75 [m]
Zbiornik			Objętość retencyjna czynna	Vret	7,07 [m³]
Wysokość zbiornika		5,75 [m]	Czas napełniania	TP	0,75 [min]
Średnica zbiornika		3,00 [m]	Wysokość retencyjna	h	1,00 [m]
			Zapewnia alarmowy	G	0,20 [m]
Rzeczywiste parametry pracy					
		1 pompa	2 pompy		
Wydajność całkowita przepompowni		117,28	177,99 [l/s]		
Wydajność pompy		117,28	88,99 [l/s]		
Rzeczywista wysokość podnoszenia		6,46	10,27 [m]		
Całkowita moc pobierana z sieci		20,35	39,91 [kW]		
Sprawność agregatu		0,37	0,46 [-]		
Czas pompowania		brak	3,66 [min]		
Zużycie jednostkowe energii		0,0482	0,0623 [kWh/m³]		
Koszt jednostkowy		0,0145	0,0187 [PLN/m³]		
Elementy układu tłocznego					
			Wydajność obliczeniowa Q= 117,28 [l/s]	Pracuje 1 pompa	
Lp.	Nazwa elementu	Ilość	Średnica wew.[mm]	Opór [m]	V przepł. [m/s]
Pion	Pion tłocz 250 kompl	1	250,00	0,44	2,39
1	Rura PE 355x21,1	500	312,8	3,07	1,53
			Wydajność obliczeniowa Q= 177,99 [l/s]	Pracują 2 pompy	
Lp.	Nazwa elementu	Ilość	Średnica wew.[mm]	Opór [m]	V przepł. [m/s]
Pion	Pion tłocz 250 kompl	2	250,00	0,25	1,81
1	Rura PE 355x21,1	500	312,8	7,07	2,32



ZADANIE: Przepompownia wód deszczowych METALCHEM typ PMD-2x25-90K2184-30x58
PROJEKT: P31 - rev 1.tbz

APROBATA TECHNICZNA COBRTI INSTAL Nr AT/2002-02-1204-01
SCHEMAT PRZEPOMPOWNI METALCHEM – zabudowa wolnostojąca





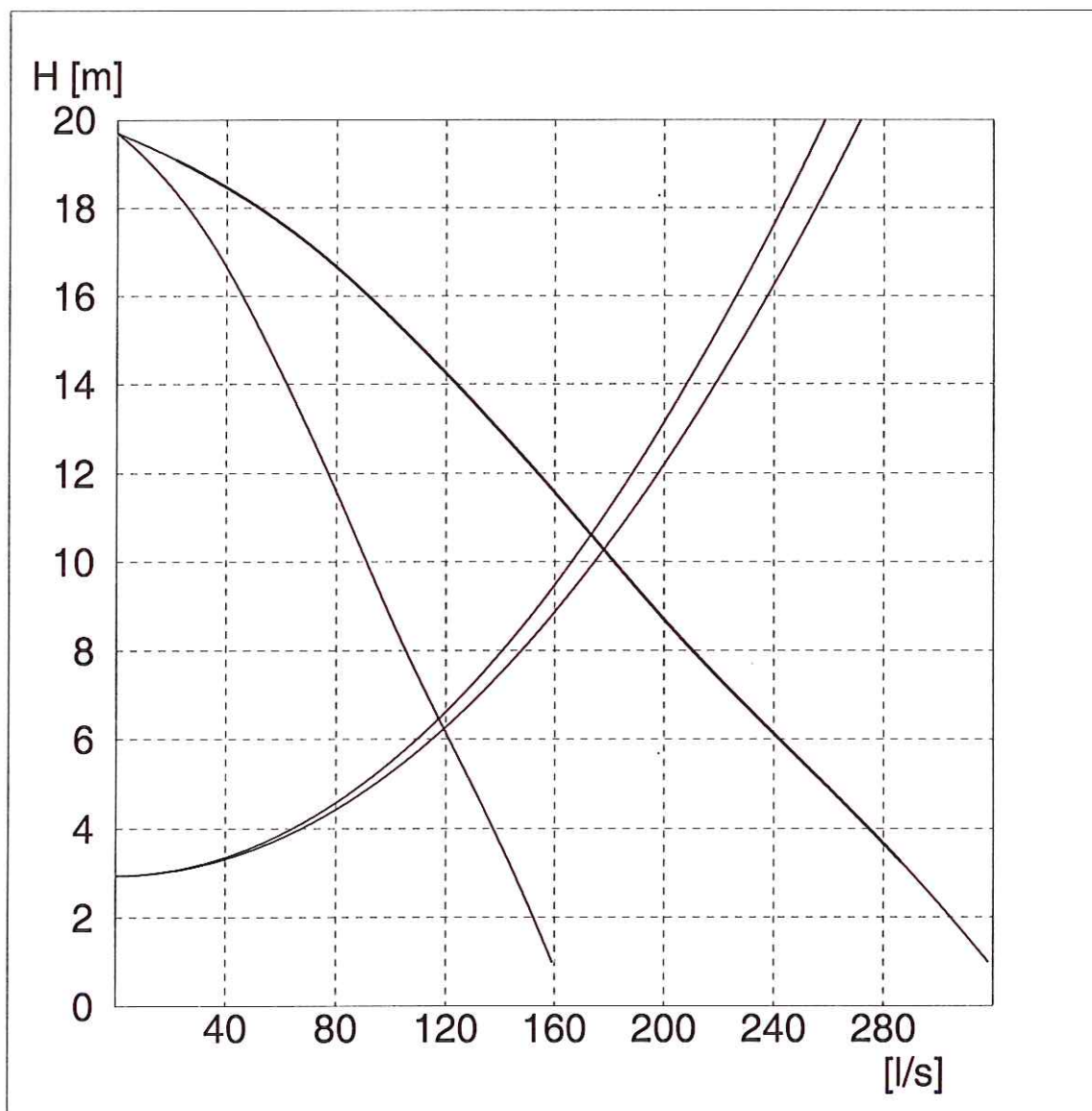
METALCHEM-WARSZAWA
SPÓŁKA AKCYJNA

ul. Studzienna 7a
01-259 Warszawa

tel: (0-22) 837 12 70
fax: (0-22) 836 89 50

<http://www.metalchemsa.pl>
e-mail: metalchem@metalchemsa.pl

ZADANIE: Przepompownia wód deszczowych METALCHEM typ PMD-2x25-90K2184-30x58
PROJEKT:P31 - rev 1.tbz





METALCHEM-WARSZAWA

SPÓŁKA AKCYJNA

ul. Studzienna 7a
01-259 Warszawa

tel: (0-22) 837 12 70
fax: (0-22) 836 89 50

<http://www.metalchemsa.pl>
e-mail: metalchem@metalchemsa.pl

ZADANIE: Przepompownia wód deszczowych METALCHEM typ PMD-2x30-90K2224-30x45

PROJEKT: P4 - rev 1.tbz

Dane przepompowni

Maksymalny dopływ ścieków	Qs	223,40 [l/s]
Rzędna terenu		61,60 [m]
Rzędna dna rurociągu dopływowego	Rn1	59,96 [m]
Średnica rurociągu dopływowego	D1	630,00 [mm]
Kąt rurociągu dopływowego	α	180 [°]
Rzędna dna rurociągu dopływowego	Rn2	brak [m]
Średnica rurociągu dopływowego	D2	brak [mm]
Kąt rurociągu dopływowego	α	brak [°]
Rzędna dna rurociągu dopływowego	Rn3	brak [m]
Średnica rurociągu dopływowego	D3	brak [mm]
Kąt rurociągu dopływowego	α	brak [°]
Rzędna osi rurociągu tłocznego	Rrt	-1,20 [m]
Rzędna kolektora tłocznego		62,68 [m]
Ciśnienie w kolektorze tłocznym	P _{kt}	0,00 [MPa]
Rzędna posadowienia	Hp	57,31 [m]

Zbiornik

Wysokość zbiornika	4,54 [m]
Średnica zbiornika	3,00 [m]

Wymagane parametry pompy

Liczba pomp	2,00 [-]
Wydajność	122,87 [l/s]
Podnoszenie	7,89 [m]

Typ pompy: MSK2-90-224

Wydajność nominalna	87,00 [l/s]
Nominalna wysokość podnoszenia	13,00 [m]
Nominalna moc silnika napędowego	22,00 [kW]
Obroty pompy	1455,00 [obr/min]
Dopuszczalna liczba włączeń pompy	9,43 [1/h]
Liczba włączeń pompy w przepompowni	17,56 [1/h]

Rzędna poziomu alarmowego	Ra	59,96 [m]
Rzędna górnego poziomu ścieków	Rmax	59,76 [m]
Rzędna dolnego poziomu ścieków	Rmin	58,26 [m]
Rzędna dna zbiornika	Rd	57,46 [m]
Objętość retencyjna czynna	Vret	10,60 [m ³]
Czas napełniania	Tp	0,79 [min]
Wysokość retencyjna	h	1,50 [m]
Zapaw alarmowy	G	0,20 [m]

Rzeczywiste parametry pracy

	1 pompa	2 pompy
Wydajność całkowita przepompowni	137,94	246,06 [l/s]
Wydajność pompy	137,94	123,03 [l/s]
Rzeczywista wysokość podnoszenia	5,73	7,90 [m]
Całkowita moc pobierana z sieci	27,65	55,59 [kW]
Sprawność agregatu	0,29	0,35 [-]
Czas pompowania	brak	5,20 [min]
Zużycie jednostkowe energii	0,0557	0,0628 [kWh/m ³]
Koszt jednostkowy	0,0167	0,0188 [PLN/m ³]

Elementy układu tłocznego

Wydajność obliczeniowa Q= 137,94 [l/s] Pracuje 1 pompa

Lp.	Nazwa elementu	Ilość	Średnica wew.[mm]	Opór [m]	V przepł. [m/s]
Pion	Pion tłocz 300 kompl	1	300,00	0,29	1,95
1	Rura PE 450x26,7	384	396,6	1,02	1,12

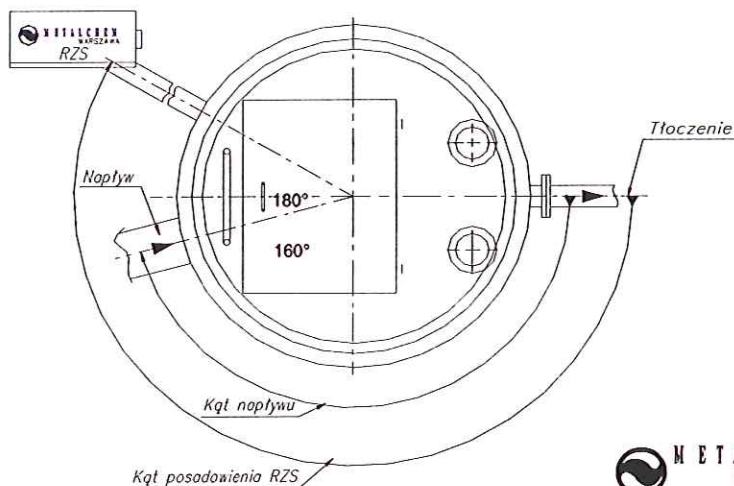
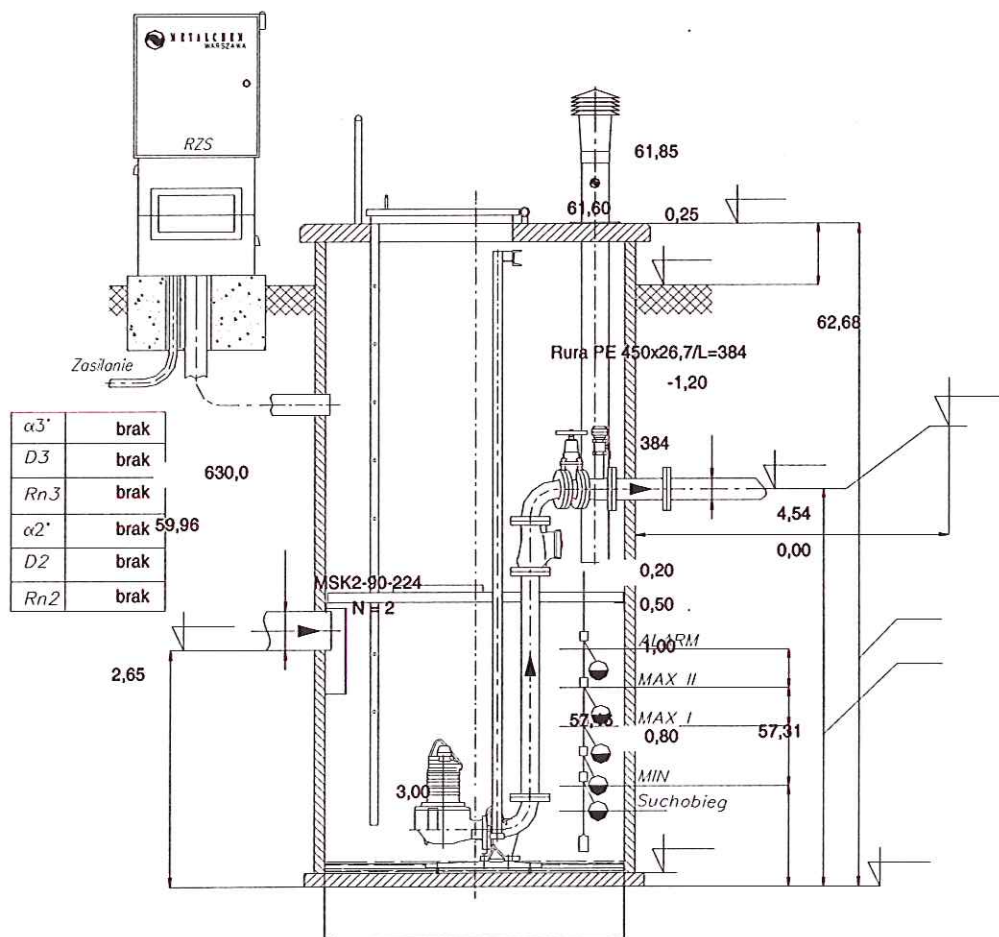
Wydajność obliczeniowa Q= 246,06 [l/s] Pracują 2 pompy

Lp.	Nazwa elementu	Ilość	Średnica wew.[mm]	Opór [m]	V przepł. [m/s]
Pion	Pion tłocz 300 kompl	2	300,00	0,23	1,74
1	Rura PE 450x26,7	384	396,6	3,25	1,99



ZADANIE: Przepompownia wód deszczowych METALCHEM typ PMD-2x30-90K2224-30x45
PROJEKT: P41 - rev 1.tbz

APROBATA TECHNICZNA COBRTI INSTAL Nr AT/2002-02-1204-01
SCHEMAT PRZEPOMPOWNI METALCHEM – zabudowa wolnostojąca





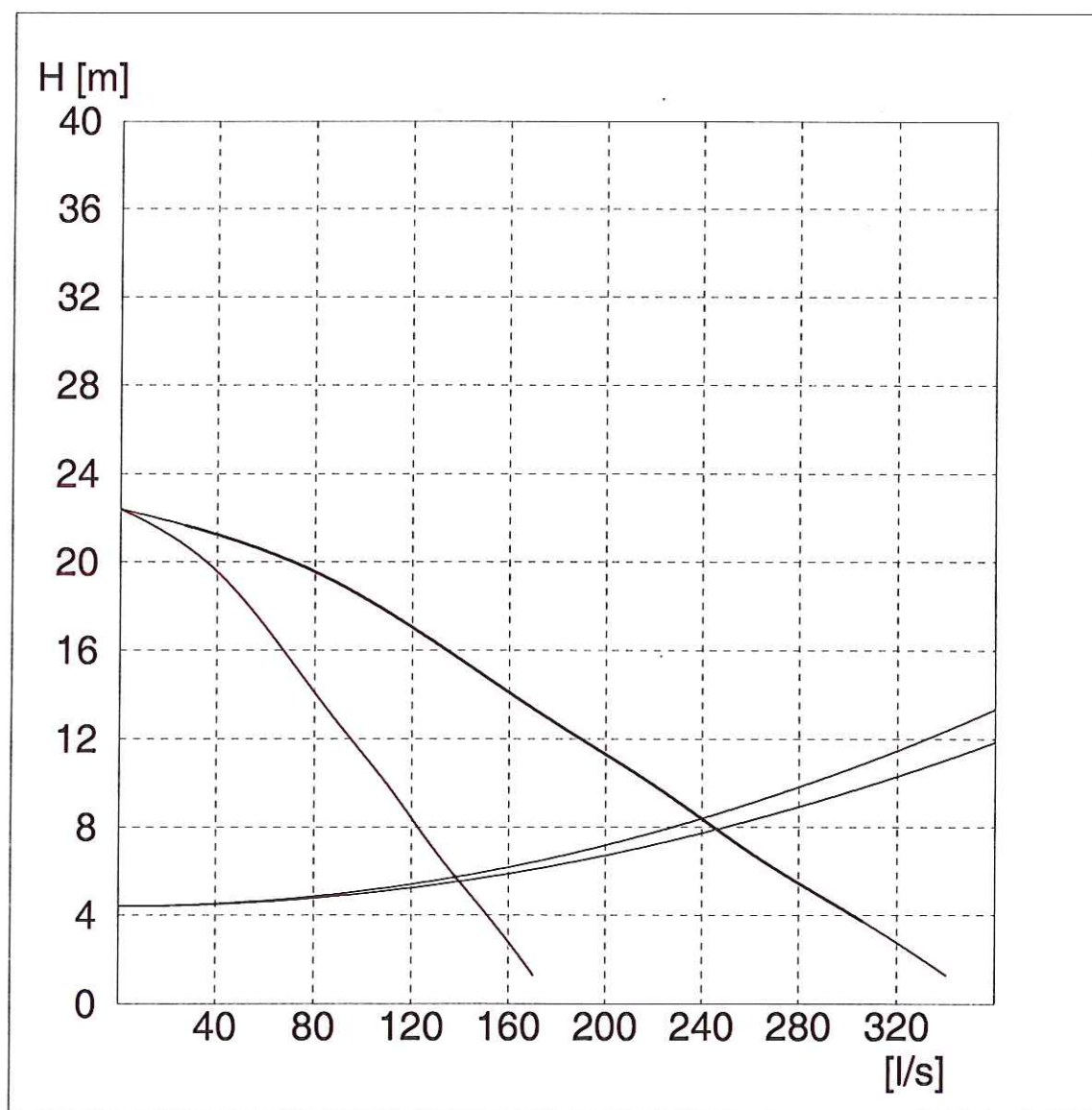
METALCHEM-WARSZAWA
SPÓŁKA AKCYJNA

ul. Studzienna 7a
01-259 Warszawa

tel: (0-22) 837 12 70
fax: (0-22) 836 89 50

<http://www.metalchemsa.pl>
e-mail: metalchem@metalchemsa.pl

ZADANIE: Przepompownia wód deszczowych METALCHEM typ PMD-2x30-90K2224-30x45
PROJEKT:P41 - rev 1.tbz





ZADANIE: Przepompownia wód deszczowych METALCHEM typ PMD-2x08-80V14H-15x40

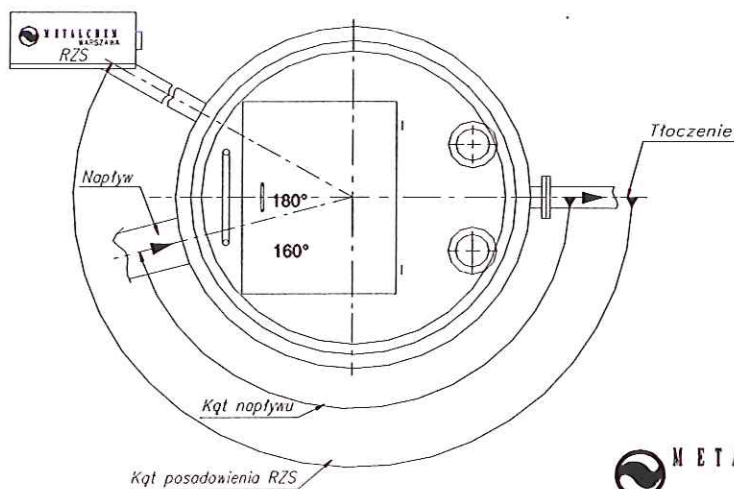
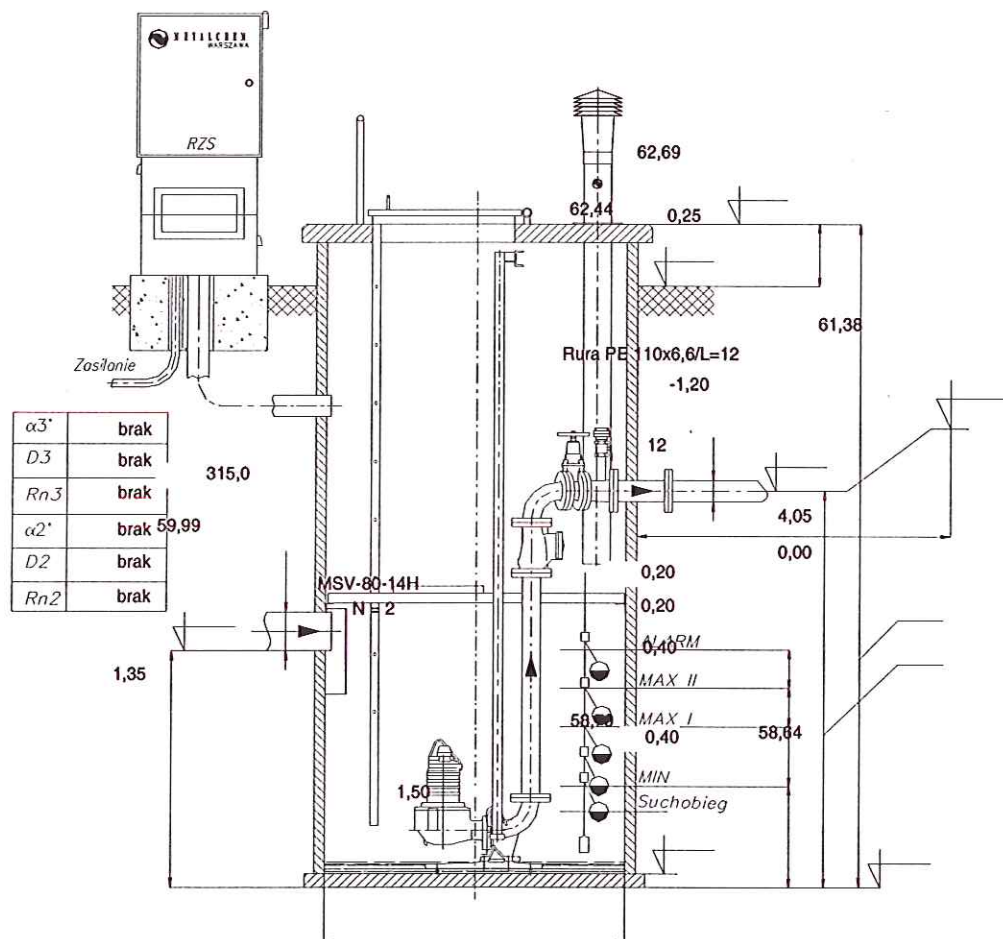
PROJEKT: P5 - rev 1.tbz

Dane przepompowni			Wymagane parametry pompy		
Maksymalny dopływ ścieków	Qs	20,00 [l/s]	Liczba pomp	2,00 [-]	
Rzędna terenu		62,44 [m]	Wydajność	11,00 [l/s]	
Rzędna dna rurociągu dopływowego	Rn1	59,99 [m]	Podnoszenie	3,75 [m]	
Średnica rurociągu dopływowego	D1	315,00 [mm]	Typ pompy: MSV-80-14H		
Kąt rurociągu dopływowego	α	180 [°]	Wydajność nominalna	9,00 [l/s]	
Rzędna dna rurociągu dopływowego	Rn2	brak [m]	Nominalna wysokość podnoszenia	7,00 [m]	
Średnica rurociągu dopływowego	D2	brak [mm]	Nominalna moc silnika napędowego	1,50 [kW]	
Kąt rurociągu dopływowego	α	brak [°]	Obroty pompy	1410,00 [obr/min]	
Rzędna dna rurociągu dopływowego	Rn3	brak [m]	Dopuszczalna liczba włączeń pompy	15,32 [1/h]	
Średnica rurociągu dopływowego	D3	brak [mm]	Liczba włączeń pompy w przepompowni	18,21 [1/h]	
Kąt rurociągu dopływowego	α	brak [°]			
Rzędna osi rurociągu tłocznego	Rrt	-1,20 [m]	Rzędna poziomu alarmowego	Ra	59,99 [m]
Rzędna kolektora tłocznego		61,38 [m]	Rzędna górnego poziomu ścieków	Rmax	59,79 [m]
Ciśnienie w kolektorze tłocznym	P _{kt}	0,00 [MPa]	Rzędna dolnego poziomu ścieków	Rmin	59,19 [m]
Rzędna posadowienia	Hp	58,64 [m]	Rzędna dna zbiornika	Rd	58,79 [m]
Zbiornik			Objętość retencyjna czynna	Vret	1,06 [m³]
Wysokość zbiornika		4,05 [m]	Czas napełniania	TP	0,88 [min]
Średnica zbiornika		1,50 [m]	Wysokość retencyjna	T	0,60 [m]
			Zapas alarmowy	G	0,20 [m]
Rzeczywiste parametry pracy					
			1 pompa	2 pompy	
Wydajność całkowita przepompowni			14,30	25,54 [l/s]	
Wydajność pompy			14,30	12,77 [l/s]	
Rzeczywista wysokość podnoszenia			3,31	4,30 [m]	
Całkowita moc pobierana z sieci			1,52	3,01 [kW]	
Sprawność agregatu			0,31	0,36 [-]	
Czas pompowania			brak	2,13 [min]	
Zużycie jednostkowe energii			0,0296	0,0328 [kWh/m³]	
Koszt jednostkowy			0,0089	0,0098 [PLN/m³]	
Elementy układu tłocznego			Wydajność obliczeniowa Q=	14,30 [l/s]	Pracuje 1 pompa
Lp.	Nazwa elementu	Ilość	Średnica wew.[mm]	Opór [m]	V przepł. [m/s]
Pion	Pion tłocz 80 kompl	1	80,00	0,62	2,84
1	Rura PE 110x6,6	12	96,8	0,51	1,94
			Wydajność obliczeniowa Q=	25,54 [l/s]	Pracują 2 pompy
Lp.	Nazwa elementu	Ilość	Średnica wew.[mm]	Opór [m]	V przepł. [m/s]
Pion	Pion tłocz 80 kompl	2	80,00	0,49	2,54
1	Rura PE 110x6,6	12	96,8	1,61	3,47



ZADANIE: Przepompownia wód deszczowych METALCHEM typ PMD-2x08-80V14H-15x40
PROJEKT:P51 - rev 1.tbz

APROBATA TECHNICZNA COBRTI INSTAL Nr AT/2002-02-1204-01
SCHEMAT PRZEPOMPOWNI METALCHEM – zabudowa wolnostojąca





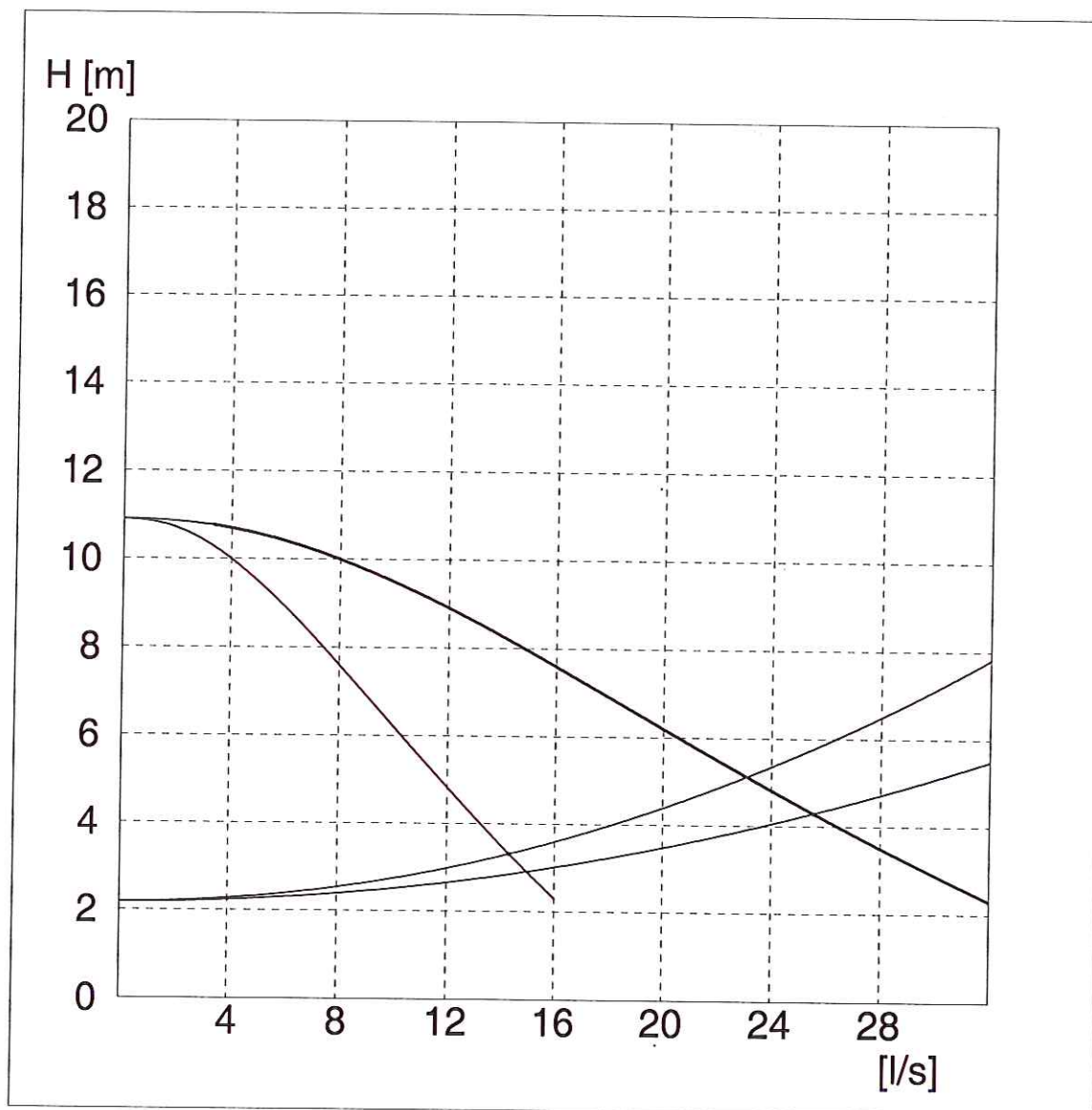
METALCHEM-WARSZAWA
SPÓŁKA AKCYJNA

ul. Studzienna 7a
01-259 Warszawa

tel: (0-22) 837 12 70
fax: (0-22) 836 89 50

<http://www.metalchemsa.pl>
e-mail: metalchem@metalchemsa.pl

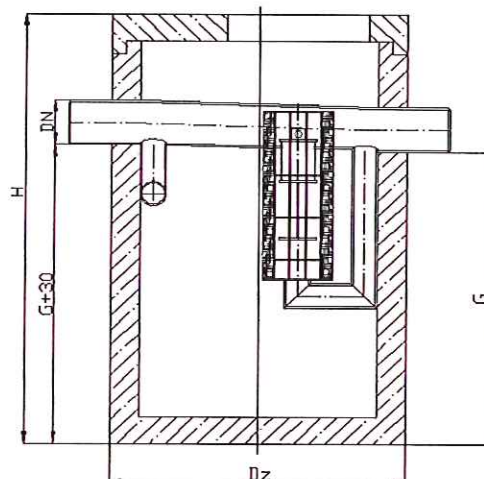
ZADANIE: Przepompownia wód deszczowych METALCHEM typ PMD-2x08-80V14H-15x40
PROJEKT: P51 - rev 1.tbz



UGOS®

OCHRONA ŚRODOWISKA

**Koalescencyjny separator substancji ropopochodnych, z by-pass'em
zintegrowany z separatorem SEKOTW-B - 501**
w zbiorniku żelbetowym



Przepływ nominalny [l/s]	Przepływ hydrauliczny [l/s]	Pojemność separatora zawieszin [l]	Wymiary [mm]			Przylączy DN	Waga orientacyjna jedn/całk [t]
			Średnica Dz	Wysokość H	Wysokość G		
6	60	1200	1500	2800	1720	315	3,94/4,61

Przeznaczenie:

Koalescencyjny separator substancji ropopochodnych przeznaczony do wychwytywania ze ścieków substancji ropopochodnych, oraz zawieszin mineralnych stosowany do oczyszczania wód opadowych i roztopowych pochodzących z zanieczyszczonej powierzchni terenów przemysłowych, portów, lotnisk, miast, dróg, a także parkingów i terenów stacji paliw. Separatory te mogą być wykorzystywane również do oczyszczania ścieków procesowych powstających w warsztatowych samochodowych, myjniach ręcznych i automatycznych itp.

Wyposażenie standardowe układu stanowi:

- ☐ zbiornik wykonany z żelbetu (beton klasy C 35/45)
- ☐ króćce wlot / wylot z PE
- ☐ wewnętrzne obejście burzowe
- ☐ filtr koalescencyjny
- ☐ automatyczne zamknięcie odpływu
- ☐ otwór rewizyjny, zamknięty włazem

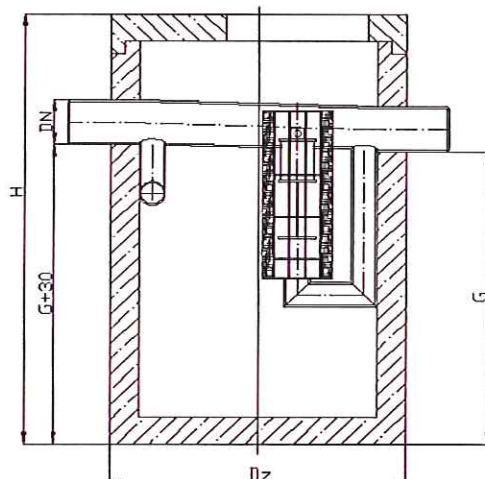
Wyposażenie dodatkowe:

- ☐ instalacja alarmowa
- ☐ układ opróżniania
- ☐ ciśnieniowe urządzenie do poboru próbek ścieków oczyszczonych
- ☐ studzienka do poboru próbek ścieków oczyszczonych
- ☐ nadbudowa otworu rewizyjnego
- ☐ przyłącze wentylacyjne

UGOS®

OCHRONA ŚRODOWISKA

**Koalescencyjny separator substancji ropopochodnych, z by-pass'em
zintegrowany z separatorem SEKOTW-B - 502,
w zbiorniku żelbetowym**



Przepływ nominalny [l/s]	Przepływ hydrauliczny [l/s]	Pojemność separatora zawieszin [l]	Wymiary [mm]			Przyłącza DN	Waga orientacyjna jedn/całk [t]
			Średnica Dz	Wysokość H	Wysokość G		
25	250	5000	2800	2950	1830	600	10,59/13,41

Przeznaczenie:

Koalescencyjny separator substancji ropopochodnych przeznaczony do wychwytywania ze ścieków substancji ropopochodnych, oraz zawieszin mineralnych stosowany do oczyszczania wód opadowych i roztopowych pochodzących z zanieczyszczonej powierzchni terenów przemysłowych, portów, lotnisk, miast, dróg, a także parkingów i terenów stacji paliw. Separatory te mogą być wykorzystywane również do oczyszczania ścieków procesowych powstających w warsztatowych samochodowych, myjniach ręcznych i automatycznych itp.

Wypożazenie standardowe układu stanowi:

- ☐ zbiornik wykonany z żelbetu (beton klasy C 35/45)
- ☐ króćce wlot / wylot z PE
- ☐ wewnętrzne obejście burzowe
- ☐ filtr koalescencyjny
- ☐ automatyczne zamknięcie odpływu
- ☐ otwór rewizyjny, zamknięty włazem

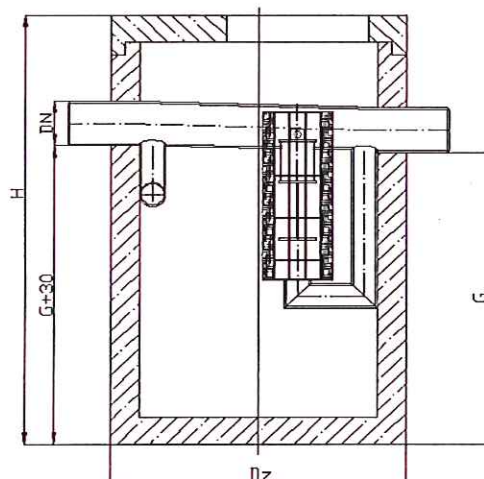
Wypożazenie dodatkowe:

- ☐ instalacja alarmowa
- ☐ układ opróżniania
- ☐ ciśnieniowe urządzenie do poboru próbek ścieków oczyszczonych
- ☐ studzienka do poboru próbek ścieków oczyszczonych
- ☐ nadbudowa otworu rewizyjnego
- ☐ przyłącze wentylacyjne

UGOS®

OCHRONA ŚRODOWISKA

**Koalescencyjny separator substancji ropopochodnych, z by-pass'em
zintegrowany z separatorem SEKOTW-B - SO3
w zbiorniku żelbetowym**



Przepływ nominalny [l/s]	Przepływ hydrauliczny [l/s]	Pojemność separatora zawieszin [l]	Wymiary [mm]			Przylączy DN	Waga orientacyjna jedn/całk [t]
			Średnica Dz	Wysokość H	Wysokość G		
8	80	1600	1500	2950	2120	400	4,28/4,95

Przeznaczenie:

Koalescencyjny separator substancji ropopochodnych przeznaczony do wychwytywania ze ścieków substancji ropopochodnych, oraz zawieszin mineralnych stosowany do oczyszczania wód opadowych i roztopowych pochodzących z zanieczyszczonej powierzchni terenów przemysłowych, portów, lotnisk, miast, dróg, a także parkingów i terenów stacji paliw. Separatory te mogą być wykorzystywane również do oczyszczania ścieków procesowych powstających w warsztatowych samochodowych, myjniach ręcznych i automatycznych itp.

W wyposażenie standardowe układu stanowi:

- ☐ zbiornik wykonany z żelbetu (beton klasy C 35/45)
- ☐ króćce wlot / wylot z PE
- ☐ wewnętrzne obejście burzowe
- ☐ filtr koalescencyjny
- ☐ automatyczne zamknięcie odpływu
- ☐ otwór rewizyjny, zamknięty włazem

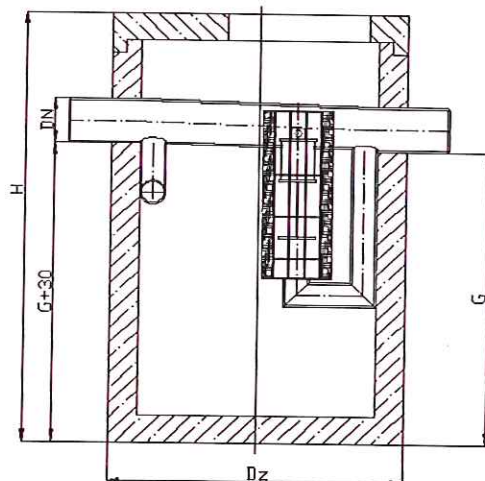
W wyposażenie dodatkowe:

- ☐ instalacja alarmowa
- ☐ układ opróżniania
- ☐ ciśnieniowe urządzenie do poboru próbek ścieków oczyszczonych
- ☐ studzienka do poboru próbek ścieków oczyszczonych
- ☐ nadbudowa otworu rewizyjnego
- ☐ przyłącze wentylacyjne

UGOS®

OCHRONA ŚRODOWISKA

**Koalescencyjny separator substancji ropopochodnych, z by-pass'em
zintegrowany z separatorem SEKOTW-B - 504
w zbiorniku żelbetowym**



Przepływ nominalny [l/s]	Przepływ hydrauliczny [l/s]	Pojemność separatora zawieszin [l]	Wymiary [mm]			Przylączy DN	Waga orientacyjna jedn/całk [t]
			Średnica Dz	Wysokość H	Wysokość G		
10	100	2000	1800	2950	2090	400	5,98/7,06

Przeznaczenie:

Koalescencyjny separator substancji ropopochodnych przeznaczony do wychwytywania ze ścieków substancji ropopochodnych, oraz zawieszin mineralnych stosowany do oczyszczania wód opadowych i roztopowych pochodzących z zanieczyszczonej powierzchni terenów przemysłowych, portów, lotnisk, miast, dróg, a także parkingów i terenów stacji paliw. Separatory te mogą być wykorzystywane również do oczyszczania ścieków procesowych powstających w warsztatowych samochodowych, myjniach ręcznych i automatycznych itp.

Wposażenie standardowe układu stanowi:

- ☐ zbiornik wykonany z żelbetu (beton klasy C 35/45)
- ☐ króćce wlot / wylot z PE
- ☐ wewnętrzne obejście burzowe
- ☐ filtr koalescencyjny
- ☐ automatyczne zamknięcie odpływu
- ☐ otwór rewizyjny, zamknięty włazem

Wposażenie dodatkowe:

- ☐ instalacja alarmowa
- ☐ układ opróżniania
- ☐ ciśnieniowe urządzenie do poboru próbek ścieków oczyszczonych
- ☐ studzienka do poboru próbek ścieków oczyszczonych
- ☐ nadbudowa otworu rewizyjnego
- ☐ przyłącze wentylacyjne

DECYZJA

Na podstawie art. 104, art. 107 § 1 i 3 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (j.t. Dz. U. z 2016 r. poz. 23 z późn. zm.), art. 138 ust. 1, art. 135 pkt 2, art. 139 ust. 4, art. 140 ust. 3 ustawy z dnia 18 lipca 2001 r. Prawo wodne (j.t. Dz. U. z 2015 r. poz. 469 z późn. zm.), po rozpatrzeniu wniosku Gminy Słupno reprezentowanej przez pełnomocnika Panią Ewę Wawrzyńską, osobę fizyczną prowadzącą działalność pod nazwą PED - Projekty Ekspertyzy Dokumentacja, ul. Jesienna 5 m 15, 09 – 407 Płock postępowania administracyjnego o stwierdzenie wygaśnięcia pozwolenia wodnoprawnego będącego częścią decyzji Starosty Płockiego z dnia 13.02.2015 r., znak ŚR.II.6341.1.193.2014: z uwagi na fakt, iż zakład zrzekł się z dniem 28 czerwca 2016 r. uprawnień ustalonych w tym pozwoleniu

o r z e k a m

1. stwierdzić na wniosek Gminy Słupno wygaśnięcie pozwolenia wodnoprawnego będącego częścią decyzji Starosty Płockiego z dnia z dnia 13.02.2015 r., znak ŚR.II.6341.1.193.2014 w następującym zakresie:

1.1 w pkt I ww decyzji - wykonanie urządzeń wodnych:

- ppkt 1.1 ww decyzji – wykonanie rowów przydrożnych wzdłuż drogi gminnej Nr 291214W
- ppkt 1.2 ww decyzji - wykonanie rowu przydrożnego przy ul. Głębokiej
- ppkt 1.4 ww decyzji – wykonanie urządzeń wodnych –wylotów przykanalików, służących do wprowadzania ścieków: wód opadowych i roztopowych do rowów przydrożnych prawostronnych wzdłuż drogi gminnej nr 291214W
- ppkt 1.5 ww decyzji - wykonanie urządzeń wodnych –wylotów przykanalików, służących do wprowadzania ścieków: wód opadowych i roztopowych do rowów przydrożnych lewostronnych wzdłuż drogi gminnej nr 291214W
- w ppkt 1.6 ww decyzji wykonanie urządzeń wodnych:

Za zgodność z oryginałem:

ST. PROJEKTANT

inż. Roman Garwicki
Uprawnienia, Nr ewid. 1021

- kropka 5 - wylot WK-1 służący do wprowadzania wód opadowych i roztopowych do projektowanego rowu drogowego lewostronnego drogi gminnej nr 291214W, zlokalizowany na dz. nr 41/1 w m. Borowiczki Pieńki
 - kropka 6 - wylot WK-2 służący do wprowadzania wód opadowych i roztopowych do projektowanego rowu drogowego lewostronnego drogi gminnej nr 291214W, zlokalizowany na dz. nr 136/13 w m. Borowiczki Pieńki
 - ppkt 1.7 ww decyzji – wykonanie przepustów pod zjazdami z drogi gminnej nr 291214W
- 1.2 Pkt II ww decyzji - na szczególne korzystanie z wód - odprowadzanie wód opadowych i roztopowych – do ziemi, pochodzących z zanieczyszczonych powierzchni drogi gminnej nr 291214W od km 0+000,00 do km 3+326,75 łączącej miejscowość Borowiczki Pieńki z miejscowością Liszyno o łącznej powierzchni zlewni 24488,6 m².
2. Pozwolenie wodnoprawne będące częścią Decyzji Starosty Płockiego z dnia 13.02.2015 r., znak ŚR.II.6341.1.193.2014 w części nie objętej stwierdzeniem wygaśnięcia, na dzień wydania niniejszej decyzji nie wygasa.

Uzasadnienie

Gmina Słupno reprezentowana przez pełnomocnika Panią Ewę Wawrzyńską, osobę fizyczną prowadzącą działalność pod nazwą PED - Projekty Ekspertyzy Dokumentacja, ul. Jesienna 5 m 15, 09 – 407 Płock wystąpiła do Starosty Płockiego z wnioskiem o stwierdzenie wygaśnięcia pozwolenia wodnoprawnego będącego częścią decyzji Starosty Płockiego z dnia 13.02.2015 r., znak ŚR.II.6341.1.193.2014 na wykonanie urządzeń wodnych: wylotów kanalizacji deszczowej, rowów przydrożnych, odpływowych, przepustów w celu odwodnienia drogi gminnej Nr 291214W Borowiczki – Liszyno, gm. Słupno oraz szczególne korzystanie z wód: odprowadzanie wód opadowych i roztopowych – do ziemi, pochodzących z zanieczyszczonych powierzchni drogi gminnej nr 291214W od km 0+000,00 do km 3+326,75.

Do wniosku Gmina Słupno załączyła oświadczenie o zrzeczeniu się części uprawnień ustalonych w pozwoleniu.

Organ administracji publicznej, mając na uwadze zapisy art. 19, 20 i 21 Kodeksu postępowania administracyjnego, sprawdził swoją właściwość

Za zgodność z oryginałem

ST. PROJEKTANT

inż. Roman Gajewski
Upoważnienia Nr 610, 1918

-44-

rzeczową i miejscową w przedmiotowej sprawie oraz zgodność złożonego podania z wymaganiami ustalonymi w przepisach prawa.

Zgodnie z art. 10 § 1 i art. 28 ustawy Kodeks postępowania administracyjnego, organ ustalił strony postępowania w sprawie stwierdzenia wygaśnięcia pozwolenia wodnoprawnego. Postępowanie w sprawie stwierdzenia wygaśnięcia pozwolenia wodnoprawnego jest postępowaniem w nowej sprawie administracyjnej i wymaga od organu orzekającego ustalenia stron tego postępowania niezależnie od ustaleń w tej materii dokonanych w postępowaniu poprzedzającym wydanie pozwolenia wodnoprawnego.

W dniu 21 lipca 2016 r. o wszczęciu postępowania w ww. sprawie zawiadomiono strony postępowania oraz poinformowano o możliwości zapoznania się ze złożonymi dokumentami, wniesienia uwag i wniosków, zgodnie z wymogami Kodeksu postępowania administracyjnego. W toku prowadzonego postępowania strony nie skorzystały z przysługującego im prawa.

Z analizy posiadanych dokumentów wynika, iż w załączonym oświadczeniu Gmina zrzekła się z dniem 28.06.2016 r. części uprawnień ustalonych w pozwoleniu wodnoprawnym, z uwagi na wprowadzone zmiany w projekcie dotyczącym odwodnienia drogi gminnej w miejscowościach Borowiczki Pieńki- Liszyno, gm. Słupno. Inwestor rezygnuje z wykonania rowów przydrożnych, w miejsce których projektuje kanalizację deszczową. W związku z powyższym odstąpiono od wykonania rowów przydrożnych, wylotów urządzeń kanalizacyjnych do tych rowów oraz przepustów pod zjazdami.

W ww. oświadczeniu Gmina zrzekła się również uprawnień ustalonych w pozwoleniu wodnoprawnym na szczególne korzystanie z wód odprowadzanie wód opadowych i roztopowych – do ziemi, pochodzących z zanieczyszczonych powierzchni drogi gminnej nr 291214W od km 0+000,00 do km 3+326,75.

W myśl art. 135 pkt 2 ustawy Prawo wodne, pozwolenie wodnoprawne wygasa, jeżeli zakład zrzekł się uprawnień wynikających z tego pozwolenia. Zgodnie z art. 138 ust. 1 ww. ustawy, stwierdzenie wygaśnięcia pozwolenia wodnoprawnego następuje z urzędu lub na wniosek strony, w drodze decyzji.

Data wygaśnięcia pozwolenia jest data ziszczenia się przesłanek to wygaśnięcia uzasadniających, bez względu na dalsze zachowanie się zakładu, który był uprawniony z tego pozwolenia, czy innych osób. Wprawdzie art. 138 ustawy Prawo wodne stanowi, że stwierdzenie wygaśnięcia pozwolenia następuje w drodze decyzji wydawanej na wniosek strony lub z urzędu, decyzja

Za zgodność z oryginałem

ST. PROJEKTANT

inż. Roman Gierwinski
Upewnienia Nr ewid. 10/81

taka ma jednak wyłącznie charakter deklaratoryjny. Tym samym decyzja ta potwierdza wyłącznie istniejący stan prawny, a nie tworzy nowego, co oznacza, że wywołuje ona skutki prawne wstecz, czyli od chwili ziszczenia się przesłanek uzasadniających wygaśnięcie pozwolenia.

Data zrzeczenia się uprawnień ustalonych w pozwoleniu wodnoprawnym jest data wskazana przez zakład w oświadczeniu o zrzeczeniu się uprawnień ustalonych w pozwoleniu (tj. 28 czerwca 2016 r.).

Biorąc pod uwagę fakt, że ziszcza się przesłanka uzasadniająca stwierdzenie wygaśnięcia pozwolenia wodnoprawnego, określona w art. 135 pkt 2 ww. ustawy, orzeczono jak w sentencji.

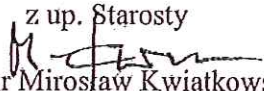
Na podstawie art. 127 ust. 7a ustawy z dnia 18 lipca 2001 r. Prawo wodne (j.t. Dz. U. z 2015 r. poz. 469 z późn. zm.) oraz art. 49 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (j.t. Dz. U. z 2016 r. poz. 23 z późn. zm.) strony postępowania, wymienione w pozycji 5-59 w rozdzielniku, o wszczęciu przedmiotowego postępowania w w/w sprawie zostają zawiadomione poprzez obwieszczenie.

Za skuteczne zawiadomienie uważa się upływ 14 dni liczony od dnia publicznego ogłoszenia na tablicach ogłoszeń: w Starostwie Powiatowym w Płocku, Urzędzie Gminy w Słupnie oraz w Sołectwach: Borowiczki Pieńki oraz Liszyno.

Pouczenie

1. Zgodnie z art. 129 ustawy Kodeks postępowania administracyjnego oraz art. 4 ust. 4a ustawy Prawo wodne, od niniejszej decyzji służy stronom odwołanie do Dyrektora Regionalnego Zarządu Gospodarki Wodnej w Warszawie w terminie czternastu dni od dnia doręczenia decyzji stronom, za pośrednictwem Starosty Płockiego.
2. Zgodnie z art. 57 § 1 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (j.t. Dz. U. z 2013 r. poz. 267 z późn. zm.), przy obliczaniu terminu do wniesienia odwołania nie uwzględnia się dnia doręczenia stronom niniejszej decyzji.



z up. Starosty

mgr Mirosław Kwiatkowski
Geolog Powiatowy

Za zgodność z oryginałem

ST. PROJEKTANT


inż. Roman Garlicki
Uprawnienia Nr 10/81

Otrzymują:

1. Pani Ewa Wawrzyńska – pełnomocnik
2. Gmina Słupno, ul. Miszewska 8a, 09-472 Słupno
3. Wojewódzki Zarząd Melioracji i Urządzeń Wodnych w Warszawie Oddział w Płocku
4. Regionalny Zarząd Gospodarki Wodnej w Warszawie
5. Lewandowska Wanda, Płock
6. Owsik Halina, Płock
7. Owsik Jan, Płock
8. Owsik Janina, ul. Grabówka 5, 09-408 Płock
9. Owsik Ryszard, Płock
10. Owsik Stanisław, Płock
11. Żebrowska Anna Maria, ul. Walecznych 4 m 37, 09-409 Płock
12. Luśniewski Dariusz, Liszyno, ul. Jagiellońska 26, 09-408 Płock
13. Barański Edward Jakub, ul. Piastowska 2, 09-408 Borowiczki Pieńki
14. Barańska Elżbieta, ul. Piastowska 2, 09-408 Borowiczki Pieńki
15. Panek Halina, ul. Chopina 16 m 73, 09-402 Płock
16. Rzymska Krystyna Irena, ul. Piastowska 6, 09-408 Borowiczki Pieńki
17. Jankowski Marek Grzegorz, ul. Piastowska 52, 09-408 Borowiczki Pieńki
18. Stawicka Maria, ul. Misjonarska 8 m 1, 09-402 Płock
19. Guzanowski Waldemar, ul. Wańkowicza 10, 09-410 Płock
20. Guzanowska Urszula, ul. Piastowska 55, 09-410 Borowiczki Pieńki
21. Szczypniewski Janusz Robert, ul. Piastowska 56, 09-410 Borowiczki Pieńki
22. Kaźmierowski Sławomir Jarosław, ul. Piastowska 62, 09-410 Borowiczki Pieńki
23. Polit Marcin, ul. Piastowska 64, 09-408 Borowiczki Pieńki
24. Polit Stefan, Borowiczki Pieńki 62A, 09-472 Słupno
25. Bańka Anna Zofia, ul. Piastowska 25, 09-408 Borowiczki Pieńki
26. Gałczyńska-Cytryniak Barbara Małgorzata, ul. Małachowskiego 4 m 5, 09-400 Płock
27. Gajewski Kazimierz, Borowiczki Pieńki 57 a, 09-472 Słupno
28. Machowski Maciej, ul. Zaulek 12, 09-400 Płock
29. Zielińska Anna, ul. Górna 55, 09-402 Płock
30. Pankowski Wiesław, ul. Piastowska 17, 09-410 Borowiczki Pieńki
31. Kaźmierowski Marcin Adam, Rydzyno 29, 09-410 Płock
32. Kępczyńska Agnieszka, ul. Wspólna 4, 09-408 Borowiczki Pieńki
33. Kępczyński Wojciech, ul. Wspólna 4, 09-408 Borowiczki Pieńki
34. Ziółkowska Halina, ul. Piastowska 68, 09-408 Borowiczki Pieńki
35. Ziółkowski Stanisław Józef, ul. Piastowska 68, 09-408 Borowiczki Pieńki
36. Zalewska Bernadeta, ul. Wspólna 2, 09-408 Borowiczki Pieńki
37. Zalewski Janusz Józef, ul. Wspólna 2, 09-408 Borowiczki Pieńki
38. Luśniewska Agnieszka, ul. Wspólna 3, 09-408 Borowiczki Pieńki
39. Luśniewska Helena Wanda, ul. Wspólna 3, 09-408 Borowiczki Pieńki
40. Guzanek Elżbieta Zofia, ul. Piastowska 70, 09-410 Borowiczki Pieńki
41. Guzanek Waldemar Roman, ul. Piastowska 70, 09-410 Borowiczki Pieńki

Za zgodność z oryginałem

ST. PROJEKTANT

inż. Roman Garuski
Uprawnienia Nr ewid. 10/81

42. Kwiatkowska Józefa Hanna, ul. Piastowska 72, 09-410 Borowiczki Pieńki
43. Stańczak Stanisław, ul. Graniczna 63 m 1, 09-402 Płock
44. Stańczak Anna Barbara, ul. Graniczna 63 m 1, 09-402 Płock
45. Bronikowski Paweł, ul. Rzeczna 31, 09-402 Płock
46. Bronikowska Krystyna, ul. Rzeczna 31, 09-402 Płock
47. Masajada Łukasz, ul. Wyszogrodzka 17, 09-470 Chodkowo Działki
48. Wysocka-Masajada Joanna, ul. Jachowicza 35 m 21, 09-402 Płock
49. Piasek Kazimierz Henryk, ul. Podlaska 29, 09-408 Płock
50. Piasek Helena, ul. Podlaska 29, 09-408 Płock
51. Żytowiecki Wiesław Marek, ul. Graniczna 65, 09-402 Płock
52. Żytowiecka Małgorzata, ul. Graniczna 65, 09-402 Płock
53. Fularz Piotr Janusz, ul. Tumska 7 m 2, 09-402 Płock
54. Masajada Alicja Daniela, ul. Wyszogrodzka 17, 09-470 Chodkowo Działki
55. Więcek Jacek Władysław, ul. Piastowska 31, 09-410 Borowiczki Pieńki
56. Jakubowska Zofia, ul. Piastowska 94, 09-408 Borowiczki Pieńki
57. Kaźmierowska Kazimiera Teresa, ul. Piastowska 94, 09-408 Borowiczki Pieńki
58. Kaźmierowski Zbigniew, ul. Piastowska 94, 09-408 Borowiczki Pieńki
59. Kozuszek Barbara, ul. Piastowska 96, 09-408 Borowiczki Pieńki
60. a/a

Sprawę prowadzi:

Joanna Lisicka

Główny Specjalista w Wydziale Środowiska i Rozwoju Obszarów Wiejskich
tel. (24) 267-67-99, pokój 509, V piętro

STAROSTWO POWIATOWE
w Płocku
ul. Bielska 59
09-400 Płock

Decyzja niniejsza jest ostateczna

Płock, dnia 5.10.2016r.

z up. STAROSTY

[Podpis]
mgr inż. Joanna Lisicka
Dyrektor Wydziału Środowiska
i Rozwoju Obszarów Wiejskich

Za zgodność z oryginałem

ST. PROJEKTANT

[Podpis]
inż. Roman Głowacki
Uprawnienia Nr 6714, 10/8

Słupno 29.01.2016r

WIR. 033.18.2015

PED
Projekty Ekspertyzy Dokumentacja
ul. Jesienna 5m15
09-407 Płock

Dotyczy: uzgodnienia projektu „Rozbudowa drogi gminnej w m. Borowiczki Pieńki – Liszyno, w ramach zadania Arkadia Mazowiecka”.

Gmina Słupno uzgadnia bez uwag projekt budowlano-wykonawczy dla zadania „Rozbudowa drogi gminnej w m. Borowiczki Pieńki – Liszyno, w ramach zadania Arkadia Mazowiecka” w zakresie branży drogowej, branży sanitarnej, branży elektrycznej oraz usunięcia kolizji z siecią telekomunikacyjną oraz gazową.

Zup. W. JTA
Andrzej Dąbrowski
KACZYŃSKA
WYDZIAŁ INŻYNIERII
BUDOWLANEJ I MIASTO

Za zgodność z oryginałem

ST. PROJEKTANT

inż. Roman Gajewski
Uprawnienie Nr 0143/10/81

Otrzymują:

1. Adresat
2. WIR a/a

Sporządził: Krzysztof Bartczak
Nr kanc. 47/2016

Słupno, dnia 26.06.2014r.

BG.6220.7.2014

DECYZJA

Na podstawie art. 104 §1 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeksu postępowania administracyjnego (tj. Dz. U. z 2013 r. poz. 267 z późn. zm.), art. 71 ust. 1 i ust. 2 pkt. 2, art. 75 ust. 1 pkt 4 oraz art. 84 ust. 1 i ust. 2 ustawy z dnia 3 października 2008r. o udostępnianiu informacji o środowisku i jego ochronie, udziale społeczeństwa w ochronie środowiska oraz o ocenach oddziaływania na środowisko (tj. Dz. U. z 2013r. poz. 1235 z późn. zm.), po rozpatrzeniu wniosku Pani Ewy Wawrzyńskiej z firmy PED-Projekty Ekspertyzy Dokumentacja Ewa Wawrzyńska ul. Jesienna 5 m 15, 09 – 407 Płock, działającej z upoważnienia inwestora – Gminy Słupno reprezentowanej przez Pana Stefana Jakubowskiego – Wójta Gminy Słupno, z dnia 26.05.2014r. w sprawie wydania decyzji o środowiskowych uwarunkowaniach dla przedsięwzięcia polegającego na przebudowie drogi gminnej w m. Borowiczki Pieńki – Liszyno, w ramach zadania Arkadia Mazowiecka,

o r z e k a m

stwierdzić brak potrzeby przeprowadzenia oceny oddziaływania na środowisko

Uzasadnienie

W dniu 26.05.2014r. do Wójta Gminy Słupno wpłynął wniosek Pani Ewy Wawrzyńskiej z firmy PED-Projekty Ekspertyzy Dokumentacja Ewa Wawrzyńska ul. Jesienna 5 m 15, 09 – 407 Płock, działającej z upoważnienia inwestora – Gminy Słupno reprezentowanej przez Pana Stefana Jakubowskiego – Wójta Gminy Słupno, w sprawie wydania decyzji o środowiskowych uwarunkowaniach dla przedsięwzięcia polegającego na przebudowie drogi gminnej w m. Borowiczki Pieńki – Liszyno, w ramach zadania Arkadia Mazowiecka.

Planowane przedsięwzięcie należy do przedsięwzięć, o których mowa w art. 71 ust. 2 pkt 2 (mogących potencjalnie znacząco oddziaływać na środowisko) ustawy z dnia 3 października 2008r. o udostępnianiu informacji o środowisku i jego ochronie, udziale społeczeństwa w ochronie środowiska oraz o ocenach oddziaływania na środowisko (tj. Dz. U. z 2013r. poz. 1235 z późn. zm.) – wymienione jest w § 3 ust. 1 pkt 60 rozporządzenia Rady Ministrów z dnia 9 listopada 2010r. w sprawie przedsięwzięć mogących znacząco oddziaływać na środowisko (Dz. U. Nr 213, poz. 1397 z późn. zm.).

Do wniosku dołączono:

- pełnomocnictwo,
- kartę informacyjną przedsięwzięcia (w tym w wersji elektronicznej),
- 10 egz. kopii map ewidencyjnych,
- wypisy z rejestru gruntów,
- plan sytuacyjny.

Na podstawie art. 49 ustawy z dnia 14 czerwca 1960r. Kodeks postępowania administracyjnego (tj. Dz. U. z 2013 r. poz. 267 z późn. zm.) w dniu 4.06.2014r. zawiadomiono strony o wszczęciu postępowania (w formie obwieszczenia). W toku postępowania administracyjnego strony mogły się zapoznać ze złożonymi

Za zgodność z oryginałem

ST. PROJEKTANT

inż. Roman Gałwacki
Uprawnienia Nr ewj.d. 10/81

dokumentami w Urzędzie Gminy w Słupnie w terminie 14 dni od dnia uznania niniejszego obwieszczenia za doręczone. Obwieszczenie uważa się za dokonane po upływie 14 dni od dnia publicznego ogłoszenia. Strony postępowania z tego prawa nie skorzystały. Podanie do publicznej wiadomości nastąpiło w drodze zamieszczenia na tablicy ogłoszeń w siedzibie Urzędu Gminy w Słupnie, w Biuletynie Informacji Publicznej Urzędu Gminy w Słupnie, na tablicy ogłoszeń sołtysa wsi Borowiczki – Pieńki oraz sołtysa wsi Liszyno.

W dniu 4.06.2014r. Wójt Gminy w Słupnie wystąpił do Regionalnego Dyrektora Ochrony Środowiska w Warszawie i Państwowego Powiatowego Inspektora Sanitarnego w Płocku z wnioskiem o wydanie opinii w sprawie potrzeby przeprowadzenia oceny oddziaływania na środowisko i ewentualnego zakresu raportu o oddziaływaniu przedsięwzięcia na środowisko. Organy te wydały opinie:

- Regionalny Dyrektor Ochrony Środowiska w Warszawie - postanowienie z dnia 23.06.2014r. nr WOOŚ-II.4240.717.2014.JC - wyrażenie opinii, iż nie istnieje konieczność przeprowadzenia oceny oddziaływania na środowisko,
- Państwowy Powiatowy Inspektor Sanitarny w Płocku – opinia sanitarna z dnia 20.06.2014r., nr PPIS/ZNS/451/58/GB/3855/2014 – wyrażenie opinii, iż nie istnieje konieczność przeprowadzenia oceny oddziaływania na środowisko.

Na podstawie art. 63 ust. 2 ustawy z dnia 3 października 2008r. o udostępnianiu informacji o środowisku i jego ochronie, udziale społeczeństwa w ochronie środowiska oraz o ocenach oddziaływania na środowisko (tj. Dz. U. z 2013r. poz. 1235 z późn. zm.), kierując się kryteriami, o których mowa w art. 63 ust. 1 ww. ustawy oraz biorąc pod uwagę dane zawarte w karcie informacyjnej, jak również stanowisko organów opiniujących Wójt Gminy Słupno w dniu 26.06.2014r. wydał postanowienie nr BG.6220.7.2014, w którym odstąpił od obowiązku przeprowadzenia oceny oddziaływania ww. przedsięwzięcia na środowisko. Ww. przedsięwzięcie w niewielkim stopniu będzie oddziaływać na środowisko. Zwiększy bezpieczeństwo komunikacyjne. Zostaną zapewnione środki minimalizujące negatywne oddziaływanie inwestycji na środowisko na etapie budowy. Obszar objęty oddziaływaniem ww. inwestycji położony jest w Nadwiślańskim Obszarze Chronionego Krajobrazu. Zgodnie z rozporządzeniem Wojewody Mazowieckiego nr 14 z dnia 27 lipca 2006r. w sprawie Nadwiślańskiego Obszaru Chronionego Krajobrazu zakazuje się m.in. realizacji przedsięwzięć mogących znacząco oddziaływać na środowisko. Jednak zgodnie z art. 24 ust. 2 pkt. 3 ustawy z dnia 16 kwietnia 2004r. o ochronie przyrody (tj. Dz. U. z 2009 r. Nr 151, poz. 1220 z późn. zm.) zakazy wprowadzone na obszarze chronionego krajobrazu nie dotyczą realizacji inwestycji celu publicznego.

Dla terenu, na którym ma być zlokalizowane przedsięwzięcie obowiązuje miejscowy plan zagospodarowania przestrzennego. Przedmiotowy teren przeznaczony do realizacji inwestycji obejmuje podstawowy układ drogowy składający się z dróg publicznych, gminnych, ciągów pieszo – jezdnych przeznaczonych do ich przebudowy w istniejących i projektowanych liniach rozgraniczających ww. ciągów komunikacyjnych wynikających z miejscowego planu zagospodarowania przestrzennego oznaczonych symbolami KDL, KDD, KPJ.

Ponadto plan:

- ustala prowadzenie ścieżek rowerowych w liniach rozgraniczających tych dróg,
- ustala prowadzenie w liniach rozgraniczających dróg, ulic – sieci uzbrojenia technicznego, w tym kanalizacji deszczowej, która będzie odprowadzana do istniejących cieków wodnych – rzeka Słupianka, rowy,
- dopuszcza lokalizację obiektów związanych z zabezpieczeniem powodziowym, infrastrukturą techniczną na pozostałych terenach,

Za zgodność z oryginałem

ST. PROJEKTANT

inż. Roman Gajewski
Uprawnienie Nr 10/81

- dopuszcza odprowadzenie wód deszczowych do środowiska z zachowaniem warunków przepisów odrębnych dotyczących ochrony i kształtowania środowiska,
- dopuszcza adaptację i realizację sieci infrastruktury poza liniami rozgraniczającymi ulic z zachowaniem przepisów szczególnych.

Ww. działki położone są na obszarach zagrożonych powodzią oznaczonych symbolem ZZ.

Wobec powyższego należało orzec jak w sentencji.

Pouczenie

Od niniejszej decyzji służy stronom odwołanie do Samorządowego Kolegium Odwoławczego w Płocku, za pośrednictwem Wójty Gminy Słupno, w terminie 14 dni od daty jej otrzymania.

Załączniki:

1. Charakterystyka przedsięwzięcia.

Otrzymują:

1. Pani Ewa Wawrzyńska
PED-Projekty Ekspertyzy Dokumentacja
Ewa Wawrzyńska
ul. Jesienna 5 m 15, 09 – 407 Płock,
2. Strony postępowania na podstawie
art. 49 Kodeksu postępowania administracyjnego,
3. a/a.



Z up. Wójta
mgr Leonarda Łushtëwska
Zastępca Wójta

Decyzja niniejsza jest ostateczna
Słupno, dnia 7.08.2014 r.

WÓJT
mgr Stefan Jakubowski

Do wiadomości:

1. Regionalny Dyrektor Ochrony Środowiska w Warszawie
00-015 Warszawa, ul. Henryka Sienkiewicza 3,
2. Państwowy Powiatowy Inspektor Sanitarny
w Płocku, 09-402 Płock, ul. Kolegialna 20.

Za zgodność z oryginałem

ST. PROJEKTANT

inż. Roman Garwacki
Upoważnienia Nr ewld. 10/81

Zwolniono z opłaty skarbowej na podstawie art. 8 ustawy z dnia 16 listopada 2006r. o opłacie skarbowej (tj. Dz. U. z 2012 r. poz. 128 z późn. zm.)

Sporządził: M. Kolasiński (024) 267-95-81

Załącznik do decyzji Wójta Gminy Słupno
nr BG.6220.7.2014 z dnia 26.06.2014r.

CHARAKTERYSTYKA PRZEDSIĘWZIĘCIA

Planowane przedsięwzięcie polegać będzie na:

- budowie budynku obsługi - nowego budynku o powierzchni zabudowy do 25 m² pełniącego funkcję dyżurki i pomieszczenia sanitarnego wraz z instalacjami sanitarnymi i elektrycznymi,
- remoncie budynku pompowni, komory zrzutowej, budynku trafostacji,
- rozbiórze budynku gospodarczego,
- budowie lub remoncie innych elementów zagospodarowania terenu, w tym: remoncie ogrodzenia, budowie dróg i chodników, przebudowie przyłączy wod-kan.

W budynku pompowni będą wykonywane następujące prace:

- wykonanie termoizolacji elewacji oraz dachu hali,
- wymiana rynien, rur spustowych oraz obróbek blacharskich,
- malowanie ścian wewnętrznych, malowanie podłogi hali główniej środkami chemoutwardzalnymi,
- położenie płytek ściennych w hali głównej,
- wymiana drzwi wewnętrznych, malowanie konstrukcji stalowych,
- wymiana wentylatorów ściennych,
- wykonanie antresoli w celu przeniesienia szaf zasilająco-sterowniczych powyżej poziomu zalewu wód 1%,
- wykonanie nowych rozdzielnic NN,
- wykonanie instalacji w/w rozdzielnic na antresoli powyżej poziomu zalewu wód 1 %,
- wymiana instalacji elektrycznych siłowych i sterowniczych,
- wymiana instalacji ogrzewania elektrycznego,
- wymiana instalacji oświetlenia wewnętrznego i zewnętrznego zainstalowanego na budynku,
- wykonanie systemu automatyki do sterowania pracą pompowni z bezprzewodowym przesyłem danych poza teren pompowni,
- wymiana istniejących trzech pomp na nowe, zatapialne, o podobnych parametrach jak istniejące,
- wymiana istniejących zasuw na nowe, z napędem elektrycznym,
- wymiana kompensatorów,

W komorze zrzutowej będą wykonywane następujące prace:

- naprawa powierzchni betonowych komory,
- wymiana klap zwrotnych zainstalowanych na końcu rurociągu tłocznego,

W budynku trafostacji będą wykonywane następujące prace:

- malowanie elewacji budynku,
- wymiana drzwi wejściowych do budynku,

Za zgodność z oryginałem

ST. PROJEKTANT

inż. Roman Gałwacki
Uprawnienia Nr 6161, 10/81

Nastąpi rozbórka istniejącego budynku gospodarczego pełniącego funkcje dyżurki i pomieszczenia sanitarnego o powierzchni zabudowy ok. 21 m² (ze względu na osiadanie fundamentu budynek oddzielił się od konstrukcji hali pomp, na skutek czego wystąpiły liczne spękania ścian).

Ponadto inwestor dokona:

- remontu ogrodzenia polegający na jego wymianie wraz z wymianą bram wjazdowych i furtki,
- wykonaniu dróg i chodników w obrębie ogrodzenia pompowni,
- przebudowy przyłączy wod-kan do nowego budynku obsługi,
- ewentualnej budowy lub remontu sieci elektrycznych,
- wykonania systemu monitorowania pompowni z bezprzewodowym przesyłem danych poza teren pompowni.

Realizacja przedsięwzięcia będzie prowadzona na działkach nr ew. 240/2, 260, 261, 264/1, 266/1, 265, 240/3. Działki położone są na gruntach wsi Wykowo, gm. Słupno, pow. plocki. Teren działki 265 jest ogrodzony, a pozostałe działki objęte inwestycją są nieogrodzone. Najbliższa zabudowa mieszkaniowa jednorodzinna znajduje się w odległości ok. 90 m na północ i północny-zachód od planowanej inwestycji.

Teren, na którym planowana jest inwestycja, zagospodarowany jest urządzeniami pompowni. Pompownia pompuje wodę ze zbiornika wyrównawczego do rzeki Wisły. Pompownia Wykowo pracuje przez cały rok. Okres intensywnej pracy pompowni występuje podczas wysokich stanów wody w rzece Wiśle i w okresach wzmożonych opadów atmosferycznych. Teren jest zabudowany i przekształcony działalnością człowieka. Istnieją na nim obiekty kubaturowe (budynek gospodarczy i hala pomp). Część terenu, wykorzystana na drogi dojazdowe jest utwardzona płytami betonowymi, część porośnięta jest trawą zasianą przez użytkownika.

Do zasadniczych elementów obiektu należą:

- zbiornik wyrównawczy,
- komory wlotowe (ujęcie wody),
- czyszczarka krat,
- budynek pompowni wraz z częścią technologiczną tj.: pompy, silniki, sterownia,
- rurociągi tłoczne wraz z armaturą,
- komora zrzutów,
- trafostacja,
- plac manewrowy.

Za zgodność z oryginałem

ST. PROJEKTANT

inż. Roman Karwacki
Uprawnienia N. ewid. 10/81

Budowa nowego budynku gospodarczego prowadzona będzie częściowo na terenie zajmowanym przez obecny budynek, a częściowo na terenie obecnie utwardzonym płytami betonowymi. Zatem budowa nowego budynku nie spowoduje zmniejszenia powierzchni biologicznie czynnej na zajmowanym przez pompownię terenie. Istniejący budynek gospodarczy zostanie zburzony. Planowana inwestycja nie będzie wiązała się z usuwaniem szaty roślinnej.

Pompownia Wykowo służy do odprowadzania wody ze zlewni kanału pn. „Doprowadzalnik Białobrzegi” oraz zabezpieczenia przeciwpowodziowego Doliny Białobrzegi. Wał przeciwpowodziowy wzdłuż rzeki Wisły zabezpiecza tereny przed powodzią ale jednocześnie odcina dolinę Białobrzegi od grawitacyjnego odpływu wód powierzchniowych i infiltracyjnych. Powierzchnia zalewów wodą 1% Doliny Białobrzegi wynosi

1313 ha, w tym powierzchnia zlewni Doprowadzalnika Białobrzegi wynosi 4 600 ha według książki obiektu budowlanego dla pompowni Wykowo. Średnioroczna ilość przepompowywanej wody wynosi zaś ok. 6,5 mln. m³. Z uwagi na zlokalizowanie pompowni Wykowo w zasięgu oddziaływania piętrzenia wody rzeki Wisły na zaporze we Włocławku pompownia ta nie posiada możliwości grawitacyjnego odprowadzania wód. W wyniku wieloletniej intensywnej eksploatacji pompowni znacznemu zużyciu uległy zarówno pompy, armatura, instalacja elektryczna, jak i elementy konstrukcji budowlanych. Pompownia Wykowo jest wysoce wyeksploatowana, awaryjna oraz przestarzała technologicznie.

Podstawowe parametry eksploatacyjne pompowni:

- moc zainstalowana 359 kW,
- max. wysokość podnoszenia 7 m,
- max. wydajność 2,4 m³/s,
- ilość pomp 3 x 0,8 m³/s,
- średnioroczny czas pracy pompowni 2278 godz.

Omawiana pompownia pompuje również oczyszczone ścieki odprowadzane z gminnej oczyszczalni w Słupnie.

Przewidywana ilość wykorzystywanej wody i innych wykorzystywanych surowców, materiałów, paliw oraz energii:

Zapotrzebowanie na wodę:

- etap eksploatacji - nie przewiduje się zużycia wody na potrzeby technologiczne; woda w ilości około 5,47 m³ zużywana będzie na cele socjalno – bytowe,
- etap realizacji – około 3 m³/d.

Zapotrzebowanie na paliwa:

- etap eksploatacji - nie przewiduje się wykorzystywania paliw w celach grzewczych i technologicznych,
- etap realizacji – około 50 l/d.

Zapotrzebowanie na surowce i materiały:

- etap eksploatacji - nie przewiduje się wykorzystywania surowców i materiałów,
- etap realizacji – cement około 18 m³, kruszywa około 110 m³, konstrukcje stalowe około 3 t, kostka betonowa około 32 m³.

Zapotrzebowanie na energię:

- etap eksploatacji - energia elektryczna wykorzystywana jest w głównej mierze do pracy pomp oraz do oświetlenia i ogrzewania budynków; dostawy medium prowadzone będą z istniejącego przyłącza sieci elektroenergetycznej; zużycie energii elektrycznej uzależnione jest w głównej mierze od opadów, bo z nimi wiąże się czas pracy pomp (lub ilości napływu wody odprowadzonej z oczyszczalni ścieków); zużycie energii elektrycznej wynosi od ok. 5.000 kWh/m-c – 24.000 kWh/m-c,
- etap realizacji – energia elektryczną około 150 kW, ciepła około 25 kW (w okresie zimowym).

Za zgodność z oryginałem

ST. PROJEKTANT

inż. Roman Jarwicki
Uprawnienia Nr 10/81

Rozwiązania chroniące środowisko:

Etap realizacji

- odpady powstające podczas budowy będą gromadzone selektywnie i bezpiecznie dla środowiska, na wydzielonej części terenu pompowni, następnie zostaną przekazane firmie posiadającej odpowiednie uregulowania, w pierwszej kolejności do odzysku, następnie unieszkodliwienia,
- do budowy będą wykorzystywane wyłącznie materiały trwałe, nowoczesne, posiadające atesty dopuszczające je do stosowania w budownictwie,
- wykop wykonany w celu realizacji fundamentów utrzymywany będzie w czystości,
- do realizacji przedsięwzięcia wykorzystywany będzie wyłącznie sprzęt sprawny technicznie.

Etap eksploatacji

- wykonany zostanie elektroniczny system monitorowania pracy pompowni, sterowania armatur pomp oraz automatyki dla pomp P1, P2, P3,
- rozdzielnica zainstalowana zostanie na antresoli powyżej poziomu zalewów wód I %,
- wykonana będzie instalacja monitoringu wizyjnego CCTV, monitorowanie obiektu w systemie wideo (7 kamer + centrala + komputer),
- wykonany będzie elektroniczny system monitorowania pracy pompowni.

Rodzaje i przewidywane ilości wprowadzanych do środowiska substancji lub energii przy zastosowaniu rozwiązań chroniących środowisko:

Etap realizacji

Ścieki socjalno-bytowe - robotnicy wykonujący prace budowlane i montażowe będą korzystał z sanitariatów znajdujących się na terenie pompowni.

Emisja hałasu - przewidywany zakres robót budowlanych, instalacyjnych i montażowych spowoduje powstanie okresowych lokalnych źródeł hałasu takich jak: praca maszyn i urządzeń budowlanych oraz transport samochodowy; ze względu na fakt, iż prace budowlano-instalacyjno-montażowe prowadzone będą w porze dziennej oraz mając na uwadze małą częstotliwość ruchu pojazdów odniesioną do 8 godzin pory dnia, można stwierdzić, że poziom hałasu nie przekroczy poziomu dopuszczalnego dla pory dziennej; uciążliwość będzie miała charakter tymczasowy; typowy dla prac budowlanych oraz dotyczyć będzie jedynie czasu realizacji inwestycji, ustąpi wraz z zakończeniem prac.

Emisja zanieczyszczeń - realizacja przedsięwzięcia inwestycyjnego będzie związana z emisją nieorganizowaną produktów spalania paliw (oleju napędowego, benzyn) w silnikach samochodów oraz maszyn i urządzeń wykorzystywanych w celu realizacji inwestycji; oddziaływanie tej emisji będzie miało charakter lokalny, o niewielkim zasięgu i krótkim czasie trwania.

Odpady - odpady grupy 17 – odpady z budowy, remontów i demontażu obiektów budowlanych oraz infrastruktury drogowej; zgodnie z § 2 pkt 17 rozporządzenia Ministra Środowiska z dnia 27 września 2001 roku w sprawie katalogu odpadów (Dz. U. Nr 112, poz. 1206); odpady podgrupy grupy 15 01 - odpady opakowaniowe (włącznie z selektywnie gromadzonymi komunalnymi odpadami opakowaniowymi); odpady podgrupy 16 02 – odpady urządzeń elektrycznych i elektronicznych.

Wszystkie odpady wytwarzane podczas realizacji planowanego przedsięwzięcia gromadzone będą selektywnie, w specjalnych kontenerach ustawionych na terenie pompowni, na utwardzonym, szczelnym podłożu.

Za zgodność z oryginałem

ST. PROJEKTANT

inż. Roman Gałwański

Uprawnienia Nr 0210/10/81

Etap eksploatacji

Odprowadzanie ścieków - planowana inwestycja nie będzie wiązała się ze zwiększeniem poboru wody do celów technologicznych, wobec powyższego nie będą powstawały również ścieki przemysłowe.

Podczas eksploatacji powstaną jedynie ścieki bytowe powstające w związku z zużyciem wody do celów socjalnych przez jednego pracownika. Ścieki odprowadzane będą do istniejącego na terenie inwestycji zbiornika bezodpływowego, a następnie wywożone na oczyszczalnię ścieków.

Omawiana pompownia pompuje również oczyszczone ścieki odprowadzane z gminnej oczyszczalni w Słupnie. Oczyszczone ścieki odprowadzane są do rowu melioracyjnego A-3, który łączy się z Doprowadzalnikiem Białobrzegi w km 0+460 jego biegu. Dopuszczalna ilość ścieków oczyszczonych wprowadzanych do rowu melioracyjnego A - 3 z oczyszczalni w Słupnie wynosi: $Q_{sr.d.} = 1150 \text{ m}^3/\text{d}$.

Odprowadzanie wód opadowych i roztopowych - teren inwestycji nie jest uzbrojony w sieć kanalizacji deszczowej; ścieki z powierzchni utwardzonej spływają za pomocą spadków terenu na przyległe tereny zielone, w obrębie terenu inwestycji. Ze względu na niewielką powierzchnię terenów utwardzonych, małe natężenie pojazdów samochodowych oraz brak kontaktu z substancjami ropopochodnymi nie ma konieczności oczyszczania wód opadowych przed wprowadzeniem ich do gruntu.

Emisja hałasu - w wyniku przeprowadzonego remontu pompowni, hałas na terenie inwestycji od źródeł technologicznych zostanie wyeliminowany; dotychczasowe, przestarzałe pompy pracujące na powierzchni terenu zostaną wymienione na pompy zatapialne, dzięki czemu ich praca będzie niesłyszalna; jedynym źródłem hałasu na terenie pompowni będzie przeważnie 1 pojazd osobowy dziennie; jedynie w sytuacjach alarmu powodziowego ilość pojazdów może być większa.

Emisja zanieczyszczeń do powietrza atmosferycznego - budynki znajdujące się na terenie inwestycji ogrzewane będą energią elektryczną, stąd w czasie ich eksploatacji nie będzie występowała emisja zanieczyszczeń związana ze spalaniem paliw kopalnych; jedynym źródłem emisji zanieczyszczeń do powietrza atmosferycznego będzie najczęściej pojazd samochodowy pracownika przepompowni (bądź osób pełniących dyżury w czasie ogłoszonego alarmu powodziowego); emisja posiadać będzie charakter niezorganizowany i chwilowy.

Odpady - na terenie zajmowanym przez pompownię powstawać będą odpady komunalne związane obsługą socjalno-bytową pracowników, utrzymaniem czystości w obrębie budynku i zajmowanego terenu oraz materiałami eksploatacyjnymi.

Przedsięwzięcie nie będzie transgranicznie oddziaływać na środowisko.

Inwestycja znajduje się w granicach Nadwiślańskiego Obszaru Chronionego Krajobrazu oraz w bezpośrednim sąsiedztwie obszarów Natura 2000: Dolina Śródkowej Wisły oraz Kampińska Dolina Wisły, a w rejonie wału przeciwpowodziowego wchodząc w granice tych obszarów.

Z up. Wójta
mgr Leonarda Łasiewicz
Zastępcą Wójta

Za zgodność z oryginałem:

ST. PROJEKTANT

inż. Roman Garwański
Uprawnienia Nr 61010.10/81