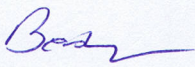


ZAKŁAD USŁUG TECHNICZNYCH „ PROSBED ” S.C.

Oś. Słowackiego 22/9 , 64 – 980 Trzcianka , tel./fax 067 216 64 00

sanitarna	Projekt budowlany – wykonawczy	23/06
BRANŻA	STADIUM DOKUMENTACJI	NR UMOWY
INWESTOR	Gmina Krzyż Wlkp. ul. Wojska Polskiego 14, 64 – 761 Krzyż Wlkp.	
NAZWA INWESTYCJI	Budowa kanalizacji deszczowej i sanitarnej z przykanalikami w Krzyżu Wlkp. i Łokaczu Małym – etap III	
ADRES INWESTYCJI	Krzyż Wlkp. dz. nr 1 Łokacz Mały – ulica Mickiewicza – dz. nr 1324, 1325/1, 1524, 9/1, Konopnickiej – dz. nr 1241, Baczyńskiego – dz. nr 1257, Norwida – dz. nr 1268, 1488, Wyspiańskiego – dz. nr 1281, Żeromskiego - dz. nr 1297, Fredry – dz. nr 1311, oraz dz. nr 1474, 1513, 1519, 1/5, 1/6, 10/4, 61/2, 61/3, 61/4, 61/5, 63, 62/1, 62/2, 62/3, 58/1, 62/4, 32/1, 34, 52/4, 61/6, 66/7, 35, 64, 66/4, 66/5, 66/6, 66/8, 55/3, 49/4, 47, 1511, 1517, 1518, 1520, 54	
PROJEKTOWAŁ	inż. Mirosław Bednarczyk	24/PW/98 <small>PROJEKTANT inż. Mirosław Bednarczyk upr. bud. do projektowania i kierowania bez ograniczeń w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci, instalacji i urządzeń wodociagowych i kanalizacyjnych, ciepłowniczych, wentylacyjnych i gazowych Nr ewid. upr. 24/PW/98</small>
OPRACOWAŁ	Tomasz Bednarczyk	
SPRAWDZIŁA	mgr inż. Justyna Markowicz	WKP/0125/POOS/07 <small>PROJEKTANT mgr inż. Justyna Markowicz upr. bud. do projektowania i kierowania bez ograniczeń w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci, instalacji i urządzeń ciepłowniczych, wentylacyjnych, gazowych, wodociagowych i kanalizacyjnych Nr ewid. upr. WKP/0125/POOS/07 Nr ewid. upr. WKP/0125/POOS/07</small>
	IMIĘ I NAZWISKO	NR UPRAWNIEŃ
Trzcianka, grudzień 2007 rok.		
Wyciąg dla ul. Mickiewicza		

ZAWARTOŚĆ OPRACOWANIA

I. CZĘŚĆ OPISOWA

- 1.0. Podstawa opracowania.
- 2.0. Zakres opracowania.
- 3.0. Dane ogólne.
- 4.0. Opis techniczny przyjętych rozwiązań.
- 4.1. Sieć kanalizacji deszczowej.
- 4.2. Podczyszczalnik wód deszczowych.
- 4.3. Sieć kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej.
- ~~4.4. Przepompownia ścieków.~~
- ~~4.4.1. Podstawowe dane techniczne.~~
- ~~4.4.2. Konstrukcja przepompowni.~~
- ~~4.4.3. Montaż przepompowni.~~
- 4.5. Rurociąg tłoczny ścieków.
- 5.0. Roboty ziemne i drogowe.
- 5.1. Organizacja robót.
- 5.2. Roboty ziemne.
- 6.0. Oznakowanie trasy rurociągu i próby szczelności.
- ~~7.0. Zagospodarowanie terenu przepompowni.~~
- 8.0. Uwagi końcowe.

PROJEKTANT
inż. Mirosław Bednarczyk
 upr. bud. do projektowania i kierowania bez ograniczeń
 w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci,
 instalacji i urządzeń wodociagowych i kanalizacyjnych,
 ciepłych, wentylacyjnych i gazowych
 Nr ewid. upr. 24/PW/98

II. ZESTAWIENIE PRZYKANALIKÓW

III. ZESTAWIENIE PODSTAWOWYCH MATERIAŁÓW

IV. OBLICZENIA KANALIZACJI DESZCZOWEJ

V. OBLICZENIA I CHARAKTERYSTYKA PRZEPOMPOWNI

VI. INFORMACJA DOTYCZĄCA BEZPIECZEŃSTWA I OCHRONY ZDROWIA

VII. UZGODNIENIA

VIII. CZĘŚĆ RYSUNKOWA

- mapa podziału sekcijnego
- rys. nr 1 - projekt zagospodarowania terenu 1 : 500
- rys. nr 2 - projekt zagospodarowania terenu 1 : 500
- rys. nr 3 - projekt zagospodarowania terenu 1 : 500
- rys. nr 4 - projekt zagospodarowania terenu 1 : 500
- rys. nr 5 - projekt zagospodarowania terenu 1 : 500
- rys. nr 6 - projekt zagospodarowania terenu 1 : 500
- rys. nr 7 - profil kanalizacji deszczowej W - D11
- rys. nr 8 - profil kanalizacji deszczowej D11 - D21
- rys. nr 9 - profil kanalizacji deszczowej D21 - DIST
- rys. nr 10 - profil kanalizacji deszczowej D5 - D33, D11 - D41
- rys. nr 11 - profil kanalizacji deszczowej D15 - D42 i D17 - D48
- rys. nr 12 - profil kanalizacji deszczowej D19 - D56, D21 - D58 - D59
- rys. nr 13 - profil kanalizacji deszczowej D24 - D64 i D27 - D67
- rys. nr 14 - profil kanalizacji deszczowej D79 - D20
- rys. nr 16 - profil kanalizacji deszczowej W1 - W32
- rys. nr 17 - profil kanalizacji deszczowej W33 - W42
- rys. nr 24 - profil kanalizacji sanitarnej S23 - S24
- rys. nr 25 - profil rurociągu tłoczego

- rys. nr 26 - projekt zagospodarowania terenu przepompowni
- rys. nr 29 - wylot W
- rys. nr 30 - zbrojenie wylotu
- rys. nr 31 - przekrój przez podczyszczalnik wód deszczowych
- rys. nr 32 - studnia \varnothing 1000
- rys. nr 33 - studnia \varnothing 1200
- rys. nr 34 - włączenie kaskadowe studni
- rys. nr 36 - wpust uliczny
- rys. nr 38 - przekrój wykopu
- rys. nr 39 - skrzyżowanie kolektora z kablem energet. lub telekom.
- rys. nr 40 - obudowa stalowa wykopów

OPIS TECHNICZNY

do projektu sieci kanalizacji deszczowej i kanalizacji sanitarnej z przykanalikami w ulicach : Mickiewicza, Konopnickiej, Baczyńskiego, Norwida, Wyspiańskiego, Żeromskiego, Fredry oraz dz. nr 1474, 1513, 1519, 1/5, 1/6, 10/4, 61/2, 61/3, 61/4, 61/5, 63, 62/1, 62/2, 62/3, 58/1, 62/4, 32/1, 34, 52/4, 61/6, 66/7, 35, 64, 66/4, 66/5, 66/6, 66/8, 55/3, 49/4, 47, 1511, 1517, 1518, 1520, 54 w Łokaczu Małym oraz dz. nr 1 w Krzyżu Wlkp.

1.0. PODSTAWA OPRACOWANIA

- umowa z Inwestorem nr 23/06,
- plany sytuacyjno – wysokościowe 1 : 500,
- miejscowy plan zagospodarowania przestrzennego obejmujący m. Krzyż Wlkp. oraz tereny wsi Łokacz Mały i Łokacz Wielki – uchwała nr XXX/221/2005 z dnia 03.06.2005 r.
- decyzja o środowiskowych uwarunkowaniach zgody na realizację przedsięwzięcia nr RGS - 7624/15/2006/2007 z dnia 17-04-2007 r. wydana przez Burmistrza Krzyża Wlkp.,
- projekt budowlany wykonawczy budowy dróg w Krzyżu Wlkp. – etap III – oprac. 10/2007 r.
- warunki techniczne In/2220/48/07,
- warunki techniczne TWK/WT/51/06,
- inwentaryzacja w terenie,
- obowiązujące normy i przepisy.

2.0. ZAKRES OPRACOWANIA

W zakres niniejszego opracowania wchodzi projekt budowlany wykonawczy budowy sieci kanalizacji deszczowej, sanitarnej z przykanalikami, przepompownia ścieków z rurociągiem tłocznym oraz podczyszczalnik wód deszczowych w ulicach Mickiewicza, Konopnickiej, Baczyńskiego, Norwida, Wyspiańskiego, Żeromskiego, Fredry, „A”, „B” oraz ulica na dz. 1513 w Łokaczu Małym i Krzyżu Wlkp.

W zakres niniejszego opracowania nie wchodzi PB zabezpieczenia istniejących budowli.

3.0. DANE OGÓLNE

Teren objęty opracowaniem jest zainwestowany.

Posiada uzbrojenie podziemne jak : sieć wodociagową, kable telekomunikacyjne, elektryczne, sieć wodociagową z przyłączami, sieć kanalizacji sanitarnej z przykanalikami oraz sieć kanalizacji deszczowej oraz sieci wodociagowe z przyłączami.

Włączenie projektowanych sieci :

- wody opadowe z dróg i chodników projektuje się odprowadzić po oczyszczeniu w podczyszczalniku wód deszczowych (osadnik i separator) wylotem WP do jeziora Królewskiego.
- ścieki bytowo – gospodarcze projektuje się odprowadzić do istniejącej sieci kanalizacji sanitarnej DN 250 w ul. Mickiewicza.

Ulice posiadają nawierzchnię asfaltową, z płyt drogowych, kostki polbruk, trylinki oraz gruntową.

Rzędne terenu kształtują się w granicach 31,50 – 34,06 m n.p.m.

Podłoże projektowanego terenu buduje warstwa gleby i nasypów piasków drobnych luźnych o stopniu zagęszczenia JD = 0,20 poniżej grunty mineralne rodzime wykształcone jako piaski drobne i średnio zagęszczone o JD = 0,40 – 0,45.

Na całym obszarze zalega woda gruntowa.

Swobodne zwierciadło wody gruntowej wynosi średnio 1,5 m p.p.t., należy się jednak liczyć z faktem, że po obfitych opadach atmosferycznych amplituda wahań lustra wody może wynosić ±0,50 m.

Woda gruntowa może podlegać sezonowym wahaniom w zależności od stanu wód w rzece Noteci i jej dopływach.

Amplituda wahań nie jest znana, niemniej wg ogólnych informacji może dochodzić nawet do 0,5 m.

Prace ziemne przy układaniu kolektorów należy prowadzić w suchych okresach roku, a w przypadku występowania wody powyżej poziomu posadowienia przewodów zastosować odwodnienie wykopów.

W miejscach kolizji projektowanego kolektora z istniejącym uzbrojeniem należy wykonać zabezpieczenie istniejących obiektów lub dokonać przełożenia w/w uzbrojenia.

Szczególną uwagę należy zwrócić na zabezpieczenie budynków i budowli sąsiadujących z trasą przebiegu projektowanego kolektora.

Włazy do studzienek i wpusty osadzić należy na podmurówkach z cegły kanalizacyjnej umożliwiając przyszłościową regulację wysokości góry studni i wpustów.

Trasa projektowanych kolektorów przebiega w pasie ulic.

Dla istniejącego układu wysokościowego terenu, trasa ta jest najbardziej optymalna ze względu na głębokość posadowienia kolektorów.

4.0. OPIS TECHNICZNY PRZYJĘTYCH ROZWIĄZAŃ

4.1. SIEĆ KANALIZACJI DESZCZOWEJ

Przewody kanalizacji deszczowej projektuje się z rur z żywic poliestrowych GRP śr. 0,50, 0,40, 0,30, 0,25, 0,20 i 0,15 m, PN 1, SN 10 kN/m² łączonych na uszczelkę.

Przewody układać ze spadkiem wg części rysunkowej w kierunku zrzutu ścieków.

Łączna długość sieci kanalizacji deszczowej :

- kolektor śr. 0,50 m GRP, L = 733,5 mb
- kolektor śr. 0,40 m GRP, L = 277,0 mb
- kolektor śr. 0,30 m GRP, L = 2231,5 mb
- kolektor śr. 0,25 m GRP, L = 46,5 mb
- kolektor śr. 0,20 m GRP, L = 138,5 mb
- przykanaliki do wpustów śr. 0,20 m GRP, L = 443,0 mb (129szt)
- przykanaliki do wpustów śr. 0,15 m GRP, L = 33,5 mb (12 szt)

w tym :

Ul. Mickiewicza

- kolektor śr. 0,50 m GRP, L = 733,5 mb
- kolektor śr. 0,40 m GRP, L = 171,5 mb
- kolektor śr. 0,30 m GRP, L = 142,5 mb
- kolektor śr. 0,20 m GRP, L = 113,5mb
- przykanaliki do wpustów śr. 0,20 m GRP, L = 115,5 mb (36 szt)
- przykanaliki do wpustów śr. 0,15 m GRP, L = 16,0 mb (6 szt)

Ul. Konopnickiej

- kolektor śr. 0,20 m GRP, L = 25,0 mb
- kolektor śr. 0,25 m GRP, L = 46,5 mb
- kolektor śr. 0,30 m GRP, L = 399,5 mb
- przykanaliki do wpustów śr. 0,20 m GRP, L = 135,0 mb (30 szt)
- przykanaliki do wpustów śr. 0,15 m GRP, L = 18,5 mb (6 szt)

Ul. Baczyńskiego

- kolektor śr. 0,30 m GRP, L = 93,0 mb
- przykanaliki do wpustów śr. 0,20 m GRP, L = 12,5 mb (4 szt)

Ul. Norwida

- kolektor śr. 0,30 m GRP, L = 98,5 mb
- przykanaliki do wpustów śr. 0,20 m GRP, L = 12,5 mb (4 szt)

Ul. Wyspiańskiego

- kolektor śr. 0,30 m GRP, L = 160,5 mb
- przykanaliki do wpustów śr. 0,20 m GRP, L = 19,0 mb (6 szt)

Ul. Żeromskiego

- kolektor śr. 0,30 m GRP, L = 153,5mb
- przykanaliki do wpustów śr. 0,20 m GRP, L = 20,0 mb (6 szt)

Ul. Fredry

- kolektor śr. 0,30 m GRP, L = 85,0 mb
- przykanaliki do wpustów śr. 0,20 m GRP, L = 10,5 mb (4 szt)

Ul. „A”

- kolektor śr. 0,30 m bet., L = 451,5 mb
- przykanaliki do wpustów śr. 0,20 m bet., L = 34,0 mb (9 szt)

Ul. „B”

- kolektor śr. 0,40 m GRP, L = 105,5 mb
- kolektor śr. 0,30 m GRP, L = 528,0 mb
- przykanaliki do wpustów śr. 0,20 m GRP, L = 93,5 mb (28 szt)

Ul. dz 1513

- kolektor śr. 0,30 m GRP, L = 119,5 mb
- przykanaliki do wpustów śr. 0,20 m GRP, L = 8,0 mb (2 szt)

Rury kanalizacyjne należy układać na dobrze ubitej podsypce piaskowej grubości 20 cm.

Na załamaniach tras i węzłach połączeniowych projektuje się studzienki rewizyjne z komorą roboczą śr. 1,0 m przykryte pokrywą nadstudzienną i włazem żeliwnym śr. 600 mm klasy „ D 400” wg PN - EN 124 dla studni w drogach.

Szczególną uwagę należy zwrócić na wyrobienie kinet w dnach studni.

Szczegóły wykonania studzienek wg rys. nr 32, 33 i 34 oraz PN – B – 10729 : 1999.

Wpusty i studnie zaizolować Abizolem R + P 2 krotnie od zewnątrz.

Wpusty uliczne należy wykonać ze skrzynek żeliwnych deszczowych klasy „D400” wg PN - EN 124 osadzonych na rurze betonowej śr. 0,50 m.

Trasy, średnice i spadki projektowanych kanałów przedstawiono na planach sytuacyjnych i profilach.

Na odcinkach gdzie głębokość przykrycia jest \leq od 0,50 m rurociągi kanalizacyjne należy obetonować. Wykonanie obetonowania kanału przeprowadzić należy w wykopie suchym. Odwodnienie wykopu w wykopie musi być utrzymane do czasu związania betonu.

Przed przystąpieniem do wykonania otuliny betonowej, kanał wymaga sprawdzenia na szczelność złączy. Po próbie szczelności złącza rur z GRP wymagają zabezpieczenia taśmą samoprzylepną przed przenikaniem zaprawy cementowej do wnętrza złącz.

Obetonowany kanał należy zabezpieczyć przed możliwością jego wypłynięcie z świeżej masy betonu. Zaleca się aby otulina betonowa była podzielona szczelinami dylatacyjnymi w odległościach równych długościom rur.

Szczeliny dylatacyjne zaleca się wykonać za pomocą płyty pilśniowej miękkiej.

Masa betonowa w całej strefie układania wymaga starannego i ostrożnego zagęszczenia poprzez układania betonu warstwami, ubicie, a w szczególności podbicie kanału w sposób analogiczny jak dla obsypki piaskowej.

Otulinę wykonać z betonu C 8/10 (dawniej B -10).

Szczegóły wg rysunku nr 21.

Po wykonaniu montażu sieci a przed jej zasypaniem należy przeprowadzić próbę hydrauliczną na szczelność połączeń przez napełnienie sieci wodą zgodnie z PN-EN 1610 : 2002 r.

PROJEKTANT
inż. Mirosław Bednarczyk
upr. bud. do projektowania i kierowania bez ograniczeń
w szczególności instalacyjnej w zakresie sieci,
instalacji urządzeń wodociagowych i kanalizacyjnych,
ciepłych, wentylacyjnych i gazowych
Nr ewid.upr. 24/PW/98

4.2. PODCZYSZCZALNIK WÓD DESZCZOWYCH

Odprowadzenie wód deszczowych z terenu ul. Mickiewicza, Konopnickiej, Baczyńskiego, Norwida, Wyspiańskiego, Żeromskiego, Fredry, „A”, „B” oraz ulicy na działce 1513 następować będzie do jeziora Królewskiego wylotem betonowym.

Wody deszczowe z w/w terenu przed odprowadzeniem do odbiornika oczyszczane będą na separatorze lamelowym

Ze względu na sposób działania separatory zatrzymują oprócz substancji ropopochodnych także części zawiesiny łatwo opadającej, która gromadzi się w komorze osadowej w dolnej części urządzenia.

Biorąc pod uwagę duże ilości piasku i zawiesiny naniesione przez wody deszczowe, przed separatorem projektuje się piaskownik konstrukcji żelbetowej o średnicy 2,0 m, co spowoduje zmniejszenie częstotliwości czyszczenia separatora, a co za tym idzie obniżenie kosztów jego eksploatacji.

Zaprojektowano separator lamelowy $D_w = 1,5 \text{ m}$, $Q_n = 400 \text{ dm}^3/\text{s}$, $Q_{\text{max}} = 400,0 \text{ dm}^3/\text{s}$ i piaskownik żelbetowy o średnicy wewnętrznej 2,0 m i pojemności czynnej $V_{cz} = 5,0 \text{ m}^3$.

Projektowany separator dostarczany jest w elementach montowanych na placu budowy.

Szczelność elementów betonowych zapewniają umieszczone w stykach uszczelki gumowe.

Szczegóły wykonania wg rys nr 31.

Średnie zanieczyszczenia w wodach opadowych wynoszą :

- zawiesina ogólna $84 - 16737 \text{ g/m}^3$ - przyjęto 400 g/m^3
- substancje ekstrahujące się $0 - 200 \text{ g/m}^3$ - przyjęto 150 g/m^3

Redukcja zanieczyszczeń po oczyszczeniu wynosić będzie :

- zawiesina ogólna 90 %,
- substancje ekstrahujące się 80 %.

Jakość wód deszczowych odprowadzanych do odbiornika po oczyszczeniu wynosić będzie :

- zawiesina ogólna

$$S_z = 400 \times (100 - 90) \% = 40 \text{ mg/dm}^3$$

- substancje ekstrahujące się

$$S_e = 150 \times (100 - 80) \% = 30 \text{ mg/dm}^3$$

Posadowienie separatora i piaskownika

Piaskownik oraz separator należy posadowić na stopie fundamentowej grubości 10 cm z betonu C12/15.

Roboty ziemne wykonywać w okresie suchym, a wykopy wykonane w rzędnej posadowienia natychmiast zabezpieczyć przed zawilgoceniem i przemaczaniem wykonując podkład z chudego betonu gr. 15 cm. Dno wykopu chronić przed wodami opadowymi przez wykonanie wyprofilowanych spadków dla umożliwienia odwodnienia. W przypadku wystąpienia w poziomie posadowienia gruntu nienośnego należy grunt ten wybrać do warstwy nośnej, a brakujący grunt zastąpić pospółką piaskową zagęszczoną do $I_D = 0,6$ lub wylać warstwę chudego betonu o odpowiedniej grubości, do poziomu posadowienia. Izolacje pionowe stosować wg zaleceń producenta separatora i osadnika.

4.3. SIEĆ KANALIZACJI SANITARNEJ GRAWITACYJNEJ

Przewody kanalizacyjne projektuje się z rur PCV-U kielichowych rodzaj „P”, typu ciężkiego klasy „S” (SDR 41, SN 8 – rdzeń lity) łączonych na uszczelkę gumową.

Średnica kolektorów 0,20 m, przyłączy 0,16 m.

Przewody układać ze spadkiem wg części rysunkowej w kierunku zrzutu ścieków.

PROJEKTANT
inż. Mirosław Bednarczyk
upr. bud. do projektowania i kierowania bez ograniczeń
w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci,
instalacji i urządzeń wodociagowych i kanalizacyjnych,
ciepłych, wentylacyjnych i gazowych
Nr ewid. upr. 24/PW/98

Łączna długość sieci kanalizacyjnej grawitacyjnej :

- śr. 0,20 m PCV - U , L = 952,0mb

Łączna długość przyłączy :

- śr. 0,16 m PCV , L = 117,5 mb (21 szt)

Przewody należy układać na podsypce piaskowej grub. 15 cm dobrze ją ubijając.

Na odcinku od S₁₃ do S₁₅ należy ocieplić sieci i przykanaliki 30 cm warstwą żużla paleniskowego.

Na załamaniach tras i węzłach połączeniowych projektuje się studzienki rewizyjne z kręgów żelbetowych lub prefabrykowane z komorą roboczą śr. 1,0 m przykryte pokrywą nadstudzienną i włazem żeliwnym śr. 600 mm typ ciężki wg PN-EN 124 : 2000 klasy „ D 400 ”.

Wszystkie elementy studzienek łączone są na uszczelki gumowe zapewniające szczelność studzienek.

Szczegóły wykonania studzienek wg rysunku nr 32, 33 i 34.

Włączenie przykanalików bezpośrednio do studni rewizyjnych lub poprzez zamontowanie trójników przyłączeniowych redukcyjnych jednokielichowych o średnicach 200/160.

Każdy przykanalik należy zakończyć na terenie posesji (1,0 m od granicy działki) studzienką inspekcyjną Si.

Projektuje się studzienki wykonane z PCV śr. 315 mm (Dy = 315 mm) składające się z kinety śr. 315 mm z PP, karbowanej rury trzonowej PCV-U śr. 315 mm, rury teleskopowej śr. 315 mm z włazem żeliwnym typ ciężki wg PN-EN 124 : 2000 klasy „ D 400 ”.

Średnice dopływu i odpływu ze studzienek 160/160 mm .

Kinetę układać na warstwie 5 – 10 cm nie zagęszczonej podsypki piaskowej (stanowiącej warstwę wyrównawczą dna wykopu) oraz wypoziomować. Rurę karbowaną (trzonową) należy dociąć na wymaganą wysokość i po zamocowaniu w kiniecie równomiernie obsypywać gruntem sypkim z zagęszczaniem. Zagęszczenia zasyпки dokonywać warstwami, jednak nie grubszymi niż 30 cm. Następnie należy osadzić rurę teleskopową z włazem żeliwnym.

Wszystkie elementy studzienek łączone są na uszczelki gumowe zapewniające szczelność studzienek.

Pozostałe szczegóły wg rys. nr 37.

Trasy, średnice i spadki projektowanych kanałów przedstawiono na planach sytuacyjnych i profilach.

Wykonawstwo robót należy tak zaplanować, aby realizacja nastąpiła w okresie wegetacyjnym przy najniższym poziomie wody gruntowej.

4.4. PRZEPOMPOWNIA ŚCIEKÓW

4.4.1. PODSTAWOWE DANE TECHNICZNE

Zaprojektowano prefabrykowaną przepompownię ścieków sieciową D = 1200 mm stanowiącą kompletny obiekt złożony z następujących zasadniczych elementów :

- studni pompowni z polimerobetonu,
- 2 pomp zatapialnych typ AS 0630-S13-4D (produkcja ABS),
- orurowania pompowni,
- armatury odcinającej i zwrotnej,
- szafki sterowniczej SZS 2 wyposażonej w układ sterowania pompami i moduł nadawczy MT-101.

Szczegóły przepompowni wg rys. 27 oraz zestawienia materiałowego.

PROJEKTANT
inż. Mirosław Bednarczyk
 upr. bud. do projektowania i kierowania bez ograniczeń
 w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci,
 instalacji i urządzeń wodociagowych i kanalizacyjnych,
 ciepłych, wentylacyjnych i gazowych
 Nr ewid. upr. 24/PW/98

4.4.2. KONSTRUKCJA PRZEPOMPOWNI

Studnia pompowni wykonana będzie z polimerobetonu o następujących parametrach fizykochemicznych :

- wytrzymałość na ściskanie - 90 – 120 N/mm²
- wytrzymałość na zginanie - 18 – 20 N/mm²
- odporność chemiczna (pH 1 – 10)
- gęstość 2,3 g / cm³

W pokrywie studni umieszczony jest właz do wyjmowania pomp oraz obsługi przepompowni.

Stopy sprzęgające pomp przymocowane będą przy pomocy śrub bezpośrednio do dna studni.

W górnej części studni znajduje się belka z ceownika ocynkowanego ogniowo lub ze stali nierdzewnej kwasoodpornej, do której przymocowane są górne uchwyty prowadnic pomp.

Stopy sprzęgające i górne uchwyty połączone są podwójną prowadnicą wykonaną z rur stalowych ocynkowanych o średnicy 2 ".

Orurowanie pompowni wykonane będzie z rur ze stali nierdzewnej kwasoodpornej 1.4301 wg PN – EN 10088-1 wg rys. szczegółowych.

Armatura montowana na rurociągach tłocznych :

- zawory zwrotne kulowe,
- zawory odcinające.

Pompownia ścieków wyposażona będzie w szafkę zasilająco-sterującą SZS 2 wyposażoną w układ sterowania pompami i moduł nadawczy MT 101 umożliwiający transmisję danych w sieci GSM w trybie transmisji pakietowej GPRS, wysyłanie wiadomości tekstowych SMS oraz wydzwanianie.

4.4.3. MONTAŻ PRZEPOMPOWNI

Pompownia musi być transportowana i składowana w pozycji leżącej, na specjalnie przygotowanych i dostosowanych do średnicy studni drewnianych leżach.

Należy zwracać szczególną uwagę aby nie doszło do jej toczenia się.

Pompownię należy układać na leżach w taki sposób, aby nie doszło do uszkodzenia króćców wlotowych i króćca tłoczego.

Pompownię należy podnosić przy pomocy dźwigu tylko za naczepy dźwigowe. Drewniane leże pompowni usunąć po ustawieniu jej do pozycji pionowej na dnie wykopu.

W celu zabudowy pompowni należy :

- wykonać wykop szerokoprzestrzenny lub szalowany (bez rozparć),
- w razie konieczności odwodnić wykop,
- w przypadku gruntu słabonośnego należy przewidzieć wymianę gruntu na głębokości 0,5 m licząc od projektowanej rzędnej dna wykopu,
- gruntu wykonać właściwie zagęszczoną podsypkę z pospółki, stabilizowanej cementem,
- ustawić pompownię na podsypce przy pomocy dźwigu i dokładnie ją spionować,
- wykonać zasypkę dołu fundamentowego do poziomu rurociągu doprowadzającego i wykonać przyłącze,
- wykonać zasypkę do poziomu rurociągu tłoczego i dokonać podłączenia j.w.,
- zasypkę należy zagęszczać warstwami do wskaźnika zagęszczenia min. 0,92.

Montaż pomp i aparatury zasilająco – sterującej wykonać należy zgodnie z ich DTR.

Przed podłączeniem silników pomp do sterowania sprawdzić czy dane na tabliczce znamionowej są zgodne z napięciem sieci i częstotliwością.

W żadnym wypadku nie umieszczać sterownicy, ani żadnej innej aparatury łączeniowej w studni pompowni.

W czasie prac elektrycznych należy przede wszystkim :

- wykonać starannie wszystkie połączenia ochronne i zrealizować je przewodami o odpowiednich przekrojach,
- sprawdzić czy przewody ochronne silników są należycie przyłączone,
- sprawdzić kierunek obrotów silników,
- sprawdzić czy bezpieczniki i zabezpieczenia przeciwciążeniowe są właściwie dobrane i ustawione.

PROJEKTANT

inż. Mirosław Bednarczyk

upr. bud. do projektowania i kierowania bez ograniczeń
w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci,
instalacji i urządzeń wodociagowych i kanalizacyjnych,
ciepłych, wentylacyjnych i gazowych
Nr ewid. upr. 24/PW/98

Przed montażem pomp w studni pompowni należy sprawdzić :

- poziom oleju w komorze olejowej,
- czy wirniki pomp dają się obrócić ręką,
- połączenia kabli zasilających i sterowniczych,
- pionowość i prostoliniowość prowadnic,
- usunąć ze studni przepompowni wszystkie narzędzia i zanieczyszczenia.

Po zamontowaniu pomp i sterownicy należy :

- sprawdzić rzędne ustawienia sygnalizatorów poziomów,
- sprawdzić przebieg i sposób podwieszenia kabli zasilających i sterowniczych (podwieszenie powinno uniemożliwiać uszkodzenie kabli przez wirniki pomp),
- wykonać wszystkie badania i pomiary zgodnie z DTR.

4.5. RUROCIĄG TŁOCZNY ŚCIEKÓW

Rurociąg tłoczny projektuje się z rur PCV-U ciśnieniowych łączonych na uszczelkę średnicy 90 x 4,3 mm PCV-U , SDR 26 PN 10 .

Łączna długość rurociągu tłoczego :

- śr. 90 x 4,3 mm - 17,0 mb

Załamania trasy rurociągów wykonać łukami (kolanami) o kątach podanych na rysunkach.

Bloki oporowe

Dla zabezpieczenia przed uderzeniami hydraulicznymi oraz rozszczelnieniem rurociągu projektuje się zabezpieczenie w postaci betonowych bloków oporowych.

Betonowe bloki oporowe należy wykonać jako zabezpieczenie przy kolanach i łukach.

Szerokość bloku oporowego nie powinna być mniejsza niż odległość ścian wykopu od ścianki przewodu. Blok powinien opierać się o grunt nienaruszony.

Wysokość bloku oporowego należy przyjąć 50 – 60 cm wyższą od średnicy przewodu z założeniem, że środek wysokości bloku znajdować się będzie na poziomie osi przewodu, co osiągnie się poprzez zagłębienie fundamentu bloku.

5.0. ROBOTY ZIEMNE I DROGOWE

5.1. ORGANIZACJA ROBÓT

Na 14 dni przed planowanym rozpoczęciem robót Wykonawca powinien wystąpić z wnioskiem o zezwolenie na zajęcie terenu podając :

- lokalizację budowy,
- termin rozpoczęcia i zakończenia robót,
- imię, nazwisko i adres kierownika robót,
- uzgodnienie z właścicielem terenu,
- zobowiązanie o wykonaniu robót odtworzeniowych nawierzchniowych i renowacji terenu.

5.2. ROBOTY ZIEMNE

Roboty ziemne prowadzić należy zgodnie z PN-B-10736 : 1999 w powiązaniu z PN-EN 1610 : 2002 r.

Roboty ziemne w bliskim sąsiedztwie budynków, budowli i terenie uzbrojonym w urządzenia podziemne wykonywać bezwzględnie sposobem ręcznym.

Minimalna szerokość wykopów wg rys. nr 38.

W przypadku wystąpienia wody gruntowej powyżej poziomu posadowienia rurociągu odwodnienie wykopów należy wykonać za pomocą igłofiltrów.

W gruntach płynnych (silnie nawodnionych) z wysokim poziomem wód gruntowych obniżenie poziomu wody przed wykonaniem wykopu powinno sięgać co najmniej 25 cm poniżej projektowanego dna wykopu.

Dno wykopów powinno być dokładnie oczyszczone z kamieni, korzeni i podobnych części stałych.

Dno wykopu (podsypkę) w zależności od warunków gruntowych należy wykonać w następujący sposób :

1/ piaski grube, średnie i drobne o średnicy zastępczej ziarna $2 > d > 0,05$ mm bez kamieni – bezpośrednio na wyrównanym podłożu rodzimym z wyprofilowaniem dna stanowiącym łóżysko nośne rury kanałowej,

2/ skały, rumosze, wietrzliny, piaski pylaste i grunty spoiste – gliny, ropy – należy wykonać podsypkę z zagęszczonego piasku o grub. min. 20 cm,

3/ grunty o niskiej nośności : muły, torfy – należy dokonać wymiany gruntu na zagęszczony piasek do poziomu posadowienia rury,

Zasypkę zagęszczać do stopnia 1,0.

W celu umożliwienia ruchu kołowego i przejść pieszych umieścić należy pomosty z poręczami na czas trwania robót.

W pobliżu wykopów należy ustawić znaki ostrzegawcze oraz oświetlenie i ogrodzenie w celu ostrzeżenia pieszych i pojazdów o prowadzonych robotach.

Po robotach montażowych i ziemnych należy przeprowadzić renowację terenu polegającą na :

- wyrównaniu poboczy dróg oraz skarp,
- naprawie napotkanej sieci drenarskiej i innego uzbrojenia podziemnego,
- naprawie nawierzchni dróg, parkingów i chodników,
- wykonanie naprawy urządzeń znajdujących się na terenie posesji (chodniki, parkany).

UWAGA :

Projektant nie bierze odpowiedzialności za niezgodność uzbrojeń istniejących i naniesionych na plany sytuacyjne, względnie brak jego naniesienia i wynikające z tego ewentualne komplikacje lub uszkodzenia.

6.0. ZNAKOWANIE TRASY RUROCIĄGÓW I PRÓBY SZCZELNOŚCI

Znakowanie rurociągu tłocznego (armatura i uzbrojenie) w terenie wykonać należy zgodnie z PN-86/B-09700.

W celu lokalizacji przebiegu nad rurociągiem tłocznym na zasypce ochronnej z piasku o grubości 30 cm ułożyć należy taśmę lokalizacyjną koloru biało – niebieskiego o szerokości 200 mm z zatopioną wkładką metalową. Końcówki taśmy należy wyprowadzić do studni rewizyjnych.

Dla rurociągów ciśnieniowych próbę szczelności należy przeprowadzić przez okres 0,5 godz. (od czasu osiągnięcia ciśnienia próby) hydraulicznie, pod ciśnieniem 1,0 MPa stosując dwa manometry sprężynowe M 160 o zakresie 0 – 1,6 MPa, zaś wielkość działki była nie większa niż 0,01 MPa (0,1 kG/cm²).

Rurociągi po wykonaniu robót i pozytywnej próbie szczelności a przed jej oddaniem do eksploatacji należy dokładnie przepłukać czystą wodą.

Próby szczelności kanalizacji deszczowej należy przeprowadzać odcinkowo poprzez napełnienie badanego odcinka wodą do poziomu terenu na ciśnienie nie większe niż 50 kPa licząc od poziomu wierzchu rury.

Próbie szczelności dla kolektorów, studni i wpustów należy przeprowadzić zgodnie z normą PN – EN 1610 : 2002.

Rurociągi po wykonaniu robót i pozytywnej próbie szczelności a przed jej oddaniem do eksploatacji należy dokładnie przepłukać czystą wodą.

7.0. ZAGOSPODAROWANIE TERENU PRZEPOMPOWNI

Przepompownie zlokalizowano z zachowaniem odległości min. 15 m od budynków mieszkalnych.

Wentylację nawiewną i wywiewną należy wyprowadzić na wysokość min. 0,6 m powyżej górnej krawędzi okien i drzwi zewnętrznych najbliższego budynku mieszkalnego tj. na wysokość min 2,5 m od rzędnej pokryw przepompowni. Przewody wentylacyjne należy wykonać śr. 114,3 mm ze stali kwasoodpornej wg PN-EN 10088-1"

Projektuje się ogrodzenie z siatki o wysokości 150 cm plecionej, o oczkach w kształcie rombu 50/50 z drutu stalowego ocynkowanego \varnothing 2,8 mm powleczonego igielitem mrozoodpornym w kolorze zielonym.

Słupki pośrednie ogrodzenia z rur \varnothing 51/4 mm stalowych, ocynkowanych powleczone igielitem mrozoodpornym w kolorze zielonym.

Słupki wyposażone w przelotki montażowe i kapturki ochronne.

Wysokość słupków 185 cm (w tym osadzenie w fundamencie).

Osadzenie w fundamentach 30x30x30 cm z betonu B-15 posadowione 80 cm poniżej terenu.

W ogrodzeniach przepompowni należy zamontować bramę wjazdową dwuskrzydłową o szer. skrzydła 1,50 m z siatki na ramie, ocynkowanej, powleczonej tworzywem sztucznym, kolor zielony. Cokoły wykonać z betonu B-15.

Rama oraz wypełnienie z profili stalowych ocynkowanych i lakierowanych proszkowo RAL 6001 (zie-leń zbliżona do koloru igielitu na siatce).

Ogółem długość ogrodzenia :

- P – 16,0 mb (w tym brama o szer. 3,0 m),

Dodatkowy osprzęt do wykonania ogrodzenia terenu :

a/ drut do wiązania : drut miękki, ocynkowany, powleczony otuliną, średnica 1,8 mm, kolor zielony,

b/ pręt sprzęgający splot : drut twardy ocynkowany i powleczony otuliną, kolor zielony,

c/ naciągacz drutu : ocynkowany, w otulinie, kolor zielony.

Nawierzchnię na terenie przepompowni wykonać wg następującego schematu

- warstwa mrozoochronna z piasku – gr. 18 cm
- podbudowa z chudego betonu – gr. 15 cm
- podsypka cementowo – piaskowa – gr. 3 cm
- kostka betonowa POLBRUK – gr. 8 cm.

Zagospodarowanie terenu przepompowni wg rysunku szczegółowego nr 26.

PROJEKTANT

Mirosław Bednarczyk

upr. bud. do projektowania i kierowania bez ograniczeń
w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci,
instalacji i urządzeń wodociągowych i kanalizacyjnych,
ciepłych, wentylacyjnych i gazowych
Nr ewid. upr. 24/PW/98

8.0. UWAGI KOŃCOWE

- przed przystąpieniem do robót sprawdzić przyjęte rzędne i współrzędne projektowe i ewentualne zmiany nanieść do projektu,
- w miejscach kolizji z istniejącym uzbrojeniem podziemnym roboty wykonywać ręcznie po uprzednim zabezpieczeniu istniejących urządzeń i obiektów,
- wszystkie roboty wykonywać przy zachowaniu wymaganych przepisów BHP dla robót ziemnych i montażowych obowiązujących aktualnie w przedsiębiorstwie wykonawczym oraz przepisach państwowych jak Rozporządzenie Ministra Infrastruktury w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy przy wykonywaniu robót budowlano-montażowych i rozbiórkowych z dnia 6 lutego 2003 r. (Dz.U. nr 47, poz. 401).

- przed zasypaniem ułożonej kanalizacji sanitarnej i deszczowej należy dokonać geodezyjnej inwentaryzacji. Trasa kanalizacji deszczowej podlega również geodezyjnemu wytyczeniu,
- wszystkie materiały i urządzenia stosowane do budowy sieci kanalizacji sanitarnej i deszczowej powinny spełniać wymagania art. 10 Ustawy „Prawo Budowlane”,
- w trakcie realizacji robót należy przestrzegać zaleceń innych użytkowników uzbrojenia zawartych w warunkach uzgodnienia,
- całość robót wykonać zgodnie z projektem, obowiązującymi przepisami i normami,
- w przypadku wystąpienie niezgodności realizowanych robót z projektem należy ten fakt zgłosić do projektanta,
- odbiory sieci kanalizacji sanitarnej i deszczowej wraz z obiektami na sieci, dokonać należy na podstawie niniejszego projektu, PN-EN 1610 : 2002 r., PN-B-10729 : 1999, PN-EN 124 : 2000 oraz warunków technicznych.

OPRACOWAŁ

M. Olsz

III. ZESTAWIENIE PODSTAWOWYCH MATERIAŁÓW

Lp.	Wyszczególnienie materiałów	Jedn. miary	Ilość
1	2	3	4
	Sieć kanalizacji deszczowej		
1	Płyta pokrywowa żelbetowa z otworem śr. 1600/625, h = 150 mm	szt	33
2	Pierścień żelbetowy odciążający śr. 1600/133, h = 200 mm	szt	33
3	Właz żeliwny śr. 600 mm mm klasy „ D 400” z wypełnieniem betonowym	szt	33
4	Dennice betonowe śr. 1000, h=750 mm łączona na uszczelkę – prefabrykat wykonany w wytwórni z płytą denną, kinetą i przejścia szczelne tulejowe dla rur GRP Parametry betonu : klasa min. C 35/45, mrozoodporność F 50, nasiąkliwość max. 4 %, wodoszczelność W 8, - średnice, kąty i rzędne wg projektu	szt	33
5	Kręgi betonowe śr. 1000, h = 500 mm łączone na uszczelkę , prefabrykaty wykonane w wytwórni o parametrach betonu : klasa min. C 35/45, mrozoodporność F 150, nasiąkliwość max. 4 %, wodoszczelność W 8,	szt	105
6	Mieszanka betonowa z kruszywa naturalnego C 8/10	m ³	23,10
7	Zaprawa cementowa M 7	m ³	1,050
8	Pierścień wyrównujący (dystansowy) śr, 625/865, h = 50/60/80/100/120	szt	wg potrzeb
9	Stopnie włazowe żeliwne	szt	162
10	Roztwór asfaltowy do gruntowania ABIZOL R	kg	~ 78,0
11	Roztwór asfaltowy do gruntowania ABIZOL P	kg	~ 144,0
12	Rura z żywic poliestrowych GRP śr. 0,50 m, PN 1, SN 10 kN/m ²	m	733,5
13	Rura z żywic poliestrowych GRP śr. 0,40 m, PN 1, SN 10 kN/m ²	m	179,5
14	Rura z żywic poliestrowych GRP śr. 0,30 m, PN 1, SN 10 kN/m ²	m	206,0
15	Rura z żywic poliestrowych GRP śr. 0,20 m, PN 1, SN 10 kN/m ²	m	229,0
16	Rura z żywic poliestrowych GRP śr. 0,15 m, PN 1, SN 10 kN/m ²	m	16,0
17	Trójkąt równoprzelotowy GRP D1/D2 = 300/300	szt	1
18	Trójkąt równoprzelotowy GRP D1/D2 = 200/200	szt	22
19	Łuk GRP DN 200, 90°	szt	22
20	Łuk GRP DN 300, 90°	szt	1
21	Łączniki dwukielichowe GRP, DN 200, DN 300, DN 400 / DN 500	szt	wg potrzeb
22	Wpust uliczny kołnierzowy klasy D 400 z kratą mocowaną w korpusie zawiasowym	szt	42
23	Osadnik betonowy śr. 500 mm, L = 1,0 m	szt	42
24	Nadstawka betonowa śr. 500 mm, L = 0,5 m	szt	42
25	Pierścień żelbetowy utrzymujący śr. 960 x 150 mm	szt	42
26	Pierścień żelbetowy odciążający śr. 960 x 250 mm	szt	42

1	2	3	4
27	Separator lamelowy $D_w = 1500$ mm, $D_z = 1800$ mm, $Q_{nom} = 40$ dm ³ /s, $Q_{max} = 400$ dm ³ /s	kpl	1
28	Osadnik piasku żelbetowy $D_w = 2000$ mm, $D_z = 2300$ mm, $V_{cz} = 5,0$ m ³	kpl	1
29	Łącznik zaślepiający GRP, DN 400	szt	1
30	Łącznik zaślepiający GRP, DN 300	szt	7
Sieć kanalizacji sanitarnej			
1	Płyta pokrywowa żelbetowa z otworem śr. 1600/625, h= 150 mm	szt	1
2	Pierścień żelbetowy odciążający śr. 1600/1300, h = 200 mm	szt	1
3	Właz żeliwny śr. 600 mm klasy „D400” z wypełnieniem betonowym	szt	1
4	Dennice betonowe śr. 1000, h=750 mm łączona na uszczelkę – prefabrykat wykonany w wytwórni z płytą denną, kinetą i przejścia szczelne tulejowe dla rur PCV Parametry betonu : klasa min. C 35/45 mrozoodporność F 50, nasiąkliwość max. 4 %, wodoszczelność W 8, - średnice, kąty i rzędne wg projektu	szt	1
5	Kręgi betonowe śr. 1000, h = 500 mm łączone na uszczelkę , prefabrykaty wykonane w wytwórni o parametrach betonu : klasa min. C 35/45, mrozoodporność F 150, nasiąkliwość max. 4 %, wodoszczelność W 8,	szt	5
6	Mieszanka betonowa z kruszywa naturalnego C 8/10	m ³	0,70
7	Zaprawa cementowa M 7	m ³	0,050
8	Pierścień wyrównujący (dystansowy) śr, 625/865, h = 50/60/80/100/120	szt	wg potrzeb
9	Stopnie włazowe żeliwne	szt	8
10	Roztwór asfaltowy do gruntowania ABIZOL R	kg	~ 4,0
11	Roztwór asfaltowy do gruntowania ABIZOL P	kg	~ 7,0
12	Rury kanałowe z PCV – U, klasa „ S” , SDR 34, SN 8 ze ścianką litą Dy 200 mm	m	9,0
13	Korek PVC-U D 160	szt	1
14	Nasuwka dwukielichowa PVC-U, klasa S SDR 34, SN 8, D 250	szt	2
Rurociąg tłoczny			
1	Płyta pokrywowa żelbetowa z otworem śr. 1900/625, h= 150 mm	szt	1
2	Pierścień żelbetowy odciążający śr. 1900/1540, h = 200 mm	szt	1
3	Właz żeliwny śr. 600 mm klasy „D400” z wypełnieniem betonowym	szt	1
4	Dennice betonowe śr. 1200, h=750 mm łączona na uszczelkę – prefabrykat wykonany w wytwórni z płytą denną, kinetą i przejścia szczelne tulejowe dla rur PCV Parametry betonu : klasa min. C 35/45 mrozoodporność F 50, nasiąkliwość max. 4 %, wodoszczelność W 8, - średnice, kąty i rzędne wg projektu	szt	1

1	2	3	4
5	Kręgi betonowe śr. 1200, h = 500 mm łączone na uszczelkę , prefabrykaty wykonane w wytwórni o parametrach betonu : klasa min. C 35/45, mrozoodporność F 150, nasiąkliwość max. 4 %, wodoszczelność W 8,	szt	4
6	Mieszanka betonowa z kruszywa naturalnego C 8/10	m ³	0,940
7	Zaprawa cementowa M 7	m ³	0,050
8	Pierścień wyrównujący (dystansowy) śr, 625/865, h = 50/60/80/100/120	szt	wg potrzeb
9	Stopnie włazowe żeliwne	szt	6
10	Roztwór asfaltowy do gruntowania ABIZOL R	kg	~ 4,0
11	Roztwór asfaltowy do gruntowania ABIZOL P	kg	~ 7,0
12	Rura ciśnieniowa, kielichowa , łączona na uszczelkę na ciśnienie 1 MPa, śr. 90 x 4,3 mm	m	10,0
13	Nasuwka dwukielichowa PVC-U, klasa S SDR 34, SN 8, D 250	szt	2
14	Taśma ostrzegawcza szer. 200 mm koloru brązowego	m	10,0

Wszystkie użyte w niniejszym projekcie nazwy producentów są przykładowe i mają na celu wyłącznie wskazanie standardu jakościowego przyjętych systemów i elementów wykonawczych oraz dostaw urządzeń. W procesie realizacji możliwe jest zastosowanie rozwiązań , materiałów, urządzeń i armatury dowolnej firmy, równorzędnych technicznie, o takich samych parametrach , pod warunkiem zachowania standardu jakościowego nie gorszego niż przywołany w projekcie.

IV. OBLICZENIA KANALIZACJI DESZCZOWEJ

Obliczenie ilości ścieków deszczowych :

$$Q_d = q_m \times F \times \psi \quad (\text{dm}^3/\text{s})$$

gdzie :

F – powierzchnia spływu (ha),

ψ – współczynnik spływu powierzchniowego,

q_m – natężenie deszczu miarodajnego (dm^3/s),

$$q_m = 6,631 \times \sqrt{H^2 \times C} / t_m^{0,67} \quad (\text{dm}^3/\text{s})$$

gdzie :

H – normalny opad roczny,

C – częstotliwość występowania deszczu (lata),

p - prawdopodobieństwo występowania deszczu, o określonym natężeniu i czasie trwania (%),

t_m – czas trwania deszczu miarodajnego, obliczany z zależności :

$$t_m = 1,2 \times t_p + t_k \quad (\text{min.})$$

gdzie :

t_k – czas koncentracji kanałowej (min.),

t_p - czas przepływu ścieków deszczowych przez kanał,

$$t_p = 1/60 \times l_i / v_i \quad (\text{min.})$$

l_i – długość odcinka (m), na którym występuje prędkość przepływu v_i (m/s).

Przyjęto :

$$F = 3,08 \text{ ha}$$

$$\psi = 0,90 \text{ – dla dróg asfaltowych}$$

$$H = 600 \text{ mm}$$

$$p = 20 \%$$

$$C = 100/p = 5 \text{ lat}$$

$$t_k = 2 \text{ min}$$

$$l_i = 3413,5 \text{ m}$$

$$v_i = 1,5 \text{ m/s}$$

Czas przepływu ścieków deszczowych przez kanał :

$$t_p = 1/60 \times 3413,5 / 1,5 = 37,93 \text{ min}$$

Czas trwania deszczu miarodajnego :

$$t_m = 1,2 \times 37,93 + 2,0 = 47,52 \text{ min}$$

Natężenie deszczu miarodajnego :

$$q_m = 6,631 \times \sqrt{600^2 \times 5} / 47,52^{0,67} = 60,70 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Ilość ścieków deszczowych :

$$Q_d = 60,70 \times 3,08 \times 0,90 = 168,26 \text{ dm}^3/\text{s}$$

INFORMACJA DOTYCZĄCA BEZPIECZEŃSTWA I OCHRONY ZDROWIA

OBIEKT : Sieć kanalizacji deszczowej i sanitarnej z przykanalikami – etap III

ADRES : Łokacz Mały – ulica Mickiewicza – dz. nr 1324, 1325/1, 1524, 9/1, Konopnickiej – dz. nr 1241, Baczyńskiego – dz. nr 1257, Norwida – dz. nr 1268, 1488, Wyspiańskiego – dz. nr 1281, Żeromskiego – dz. nr 1297, Fredry – dz. nr 1311, oraz dz. nr 1474, 1513, 1519, 1/5, 1/6, 10/4, 61/2, 61/3, 61/4, 61/5, 63, 62/1, 62/2, 62/3, 58/1, 62/4, 32/1, 34, 52/4, 61/6, 66/7, 35, 64, 66/4, 66/5, 66/6, 66/8, 55/3, 49/4, 47, 1511, 1517, 1518, 1520, 54
Krzyż Wlkp. dz. nr 1

PROJEKTANT SPORZĄDZAJĄCY INFORMACJĘ

inż. Mirosław Bednarczyk
os. Słowackiego 22/9, 64 – 980 Trzcianka
Nr uprawnień : 24/PW/98 – wydane przez Wojewodę Piłskiego

PROJEKTANT

inż. Mirosław Bednarczyk
Upr. bud. do projektowania i kierowania bez ograniczeń
w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci, instalacji i urządzeń
wodociągowych, kanalizacyjnych, ciepłych, wentylacyjnych i gazowych
Nr ewid. upr. 24/PW/98

Trzcianka, grudzień 2007 r.

1. Zakres robót

Zakres robót zgodnie z opisem technicznym do projektu sieci kanalizacji deszczowej, sieci kanalizacji sanitarnej z przykanalikami, przepompownia ścieków z rurociągiem tłocznym oraz podczyszczalnik wód deszczowych w ulicach Mickiewicza – dz. nr 1324, 1325/1, 1524, 9/1, Konopnickiej – dz. nr 1241, Baczyńskiego – dz. nr 1257, Norwida – dz. nr 1268, 1488, Wyspiańskiego – dz. nr 1281, Żeromskiego - dz. nr 1297, Fredry – dz. nr 1311, oraz dz. nr 1474, 1513, 1519, 1/5, 1/6, 10/4, 61/2, 61/3, 61/4, 61/5, 63, 62/1, 62/2, 62/3, 58/1, 62/4, 32/1, 34, 52/4, 61/6, 66/7, 35, 64, 66/4, 66/5, 66/6, 66/8, 55/3, 49/4, 47, 1511, 1517, 1518, 1520, 54 oraz dz. nr 1

2. Istniejące obiekty budowlane

W rejonie , w którym będą prowadzone roboty występują istniejące obiekty budowlane – kolizje pokazano na mapie sytuacyjnej i profilu.

3. Elementy zagospodarowania stwarzające zagrożenie bezpieczeństwa i zdrowia ludzi

Elementy istniejącego zagospodarowania terenu stwarzające zagrożenie bezpieczeństwa i zdrowia ludzi zatrudnionych przy realizacji robót :

- bezpośrednie sąsiedztwo ruchu samochodowego.
- włączenie do czynnych sieci kanalizacyjnych,
- napowietrzne i podziemne linie elektroenergetyczne.

Teren budowy lub robót powinien być w miarę potrzeby ogrodzony lub skutecznie zabezpieczony przed osobami postronnymi.

4. Przewidywane zagrożenia podczas realizacji robót

W czasie realizacji robót mogą wystąpić następujące zagrożenia :

1. Zagrożenia związane z wykonywaniem prac włączeniowych do czynnych studzienek kanalizacyjnych :
 - zatrucie gazami i parami substancji toksycznych i palnych,
 - upadek , poślizgnięcie się przy wchodzeniu do studni.

Są to prace szczególnie niebezpieczne.
2. Zagrożenia związane ze składowaniem materiałów :
 - nieodpowiednie składowanie rur i elementów betonowych,
 - nieprawidłowe zabezpieczenie materiałów łatwopalnych.
3. Zagrożenie związane z przemieszczaniem materiałów i odpadów :
 - uderzenie, przygniecenie człowieka przez spadające materiały i ciężkie przedmioty,
 - awarie sprzętu w czasie pracy np. dźwigów i podnośników,
 - przysypanie ziemią usuwaną z wykopów.
4. Zagrożenia związane z transportem ludzi i sprzętu :
 - potknięcie się, poślizgnięcie, upadek ze środków transportu,
 - potrącenia i uderzenia przez przemieszczający się lub pracujący sprzęt.
5. Zagrożenia związane z wykonywaniem wykopów i pracą sprzętu :
 - zasypanie ziemią w wykopie (brak zabezpieczenia ścian wykopu przed obsunięciem się),
 - potrącenie przez poruszający się po drodze sprzęt i pojazdy,
 - upadek pracownika do wykopu,
 - upadek z wysokości różnych przedmiotów i narzędzi,
 - wykonywanie robót w pobliżu napowietrznych linii elektroenergetycznych,
 - zakleszczenie przez elementy zabezpieczeń wykopów np. przy wykonywaniu ścianek szczelnych,
 - zastąpienie w czasie robót w wykopach.

W czasie wykonywania wykopów w miejscach dostępnych dla osób niezatrudnionych przy tych robotach, należy wokół wykopów pozostawionych na czas zmroku i w nocy ustawić ogrodzenie zaopatrzone w światło ostrzegawcze.

Zagrożenia występują w czasie całego cyklu realizacji robót związanych z ułożeniem sieci kanalizacyjnej.

5. Sposób prowadzenia instruktażu pracowników

Pracownicy powinni być przeszkoleni w zakresie ogólnych przepisów BHP oraz w zakresie prac szczególnie niebezpiecznych, muszą posiadać świadectwa szkolenia wstępnego i okresowego.

Na stanowiskach pracy należy przeprowadzić codzienny instruktaż stanowiskowy zawierający następujące informacje :

- omówienie zakresu prac jakie mają wykonać,
- poinformowanie o rodzaju zagrożeń jakie mogą wystąpić,
- wskazanie bezpiecznego sposobu ich wykonywania,
- o niezbędnych środkach ochrony zbiorowej i indywidualnej oraz sposobie ich stosowania,
- sposób oznakowania i zabezpieczenia terenu na którym prowadzone będą roboty,
- wyznaczenie osób odpowiedzialnych za poszczególne grupy pracowników w wypadku konieczności opuszczenia placu budowy przez kierownika budowy lub mistrza,
- sposób sygnalizacji między pracującymi wewnątrz studni kanalizacyjnych a asekurującymi ich na zewnątrz.

Wykonywanie robót ziemnych w bezpośrednim sąsiedztwie sieci elektroenergetycznych powinno być poprzedzone określeniem przez kierownika budowy bezpiecznej odległości od istniejącej sieci w jakiej mogą być one wykonywane i sposobu wykonywania tych robót. Bezpieczną odległość wykonywania robót w pobliżu sieci elektroenergetycznych ustala kierownik budowy w porozumieniu z jednostką w której użytkowaniu znajdują się te instalacje.

6. Zabezpieczenie pracowników w środki techniczne i organizacyjne

Pracownicy powinni być wyposażeni w środki ochrony osobistej odpowiednie do wykonywanych prac :

- kaski ochronne i odzież ochronną,
- szelki bezpieczeństwa z linką,
- rękawice ochronne,
- sprzęt ochronny izolujący układu oddechowego,
- obuwie gumowe przy pracach w wykopach np. w wodzie gruntowej i studniach,
- ciepłą odzież przy wykonywaniu robót w okresie jesienno – zimowym,
- pracownicy powinni znać instrukcję ewakuacji w przypadku pożaru, awarii i innych zagrożeń.

Na stanowisku pracy powinna znajdować się apteczka pierwszej pomocy.

Podjęcie decyzji o prowadzeniu pracy w czynnych studniach kanalizacyjnych może nastąpić jedynie na podstawie pisemnego pozwolenia wydanego w trybie ustalonym przez pracodawcę. Zapewnić stały nadzór techniczny przy pracy w studniach oraz w miejscach kolizji z istniejącym uzbrojeniem, teren robót odpowiednio oznakować i zabezpieczyć znakami i taśmami ostrzegawczymi.

Przed wykonywaniem prac w kanale lub studzience należy przewietrzyć dany odcinek kanału, pozostawiając otwarte włazy oraz wyłączyć ten odcinek kanalizacyjny, a jeżeli to nie jest możliwe – maksymalnie ograniczyć spływ ścieków.

Pracownik lub pracownicy wykonujący pracę wewnątrz studni powinni być asekurovani co najmniej przez jedną osobę znajdującą się na zewnątrz. Osoba asekurująca powinna być w stałym kontakcie z pracownikami znajdującymi się wewnątrz studni oraz mieć możliwość niezwłocznego powiadomienia innych osób mogących w razie potrzeby, niezwłocznie udzielić pomocy.

Przy wykonywaniu robót budowlanych przy użyciu maszyn i innych urządzeń technicznych bezpośrednio pod linią wysokiego napięcia, należy uzgodnić bezpieczne warunki pracy z jej użytkownikiem.

Niedopuszczalne jest sytuowanie stanowisk pracy, składowisk materiałów lub maszyn bezpośrednio pod napowietrznymi liniami elektroenergetycznymi.

Pracownicy powinni znać telefony alarmowe :

- pogotowia ratunkowego,
- straży miejskiej,
- straży pożarnej,
- policji,
- pogotowia energetycznego.

PROJEKTANT
Inż. Mirosław Budnarczyk
Inżynier Projektant
Inżynier Elektryczny
Inżynier Mechaniczny
Inżynier Budowlany
Inżynier Geodeta
Inżynier Informatyk
Inżynier Język
Inżynier Logistyki
Inżynier Matematyki
Inżynier Medycyny
Inżynier Ochrony Środowiska
Inżynier Polityki
Inżynier Psychologii
Inżynier Socjologii
Inżynier Statystyki
Inżynier Techniki
Inżynier Transportu
Inżynier Wzrostu
Inżynier Zarządzania
Inżynier Żywności

O Ś W I A D C Z E N I E

PROJEKTANTA / SPRAWDZAJĄCEGO

Stosownie do zapisów art. 20 ust. 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. – Prawo budowlane
(tekst jednolity Dz.U. 207/2003 poz. 2016 z późn. zmianami)

Oświadczam, że :

Nazwa projektu budowlanego : Sieć kanalizacji deszczowej i sanitarnej z przykanalikami
– etap III

Inwestor : Gmina Krzyż Wlkp.
ul. Wojska Polskiego 14
64 – 761 Krzyż Wlkp.

Adres inwestycji : Krzyż Wlkp. – dz. nr 1
Łokacz Mały – ulica Mickiewicza – dz. nr 1324, 1325/1, 1524, 9/1,
Konopnickiej – dz. nr 1241, Baczyńskiego – dz. nr 1257, Norwida –
dz. nr 1268, 1488, Wyspiańskiego – dz. nr 1281, Żeromskiego - dz. nr
1297, Fredry – dz. nr 1311, oraz dz. nr 1474, 1513, 1519, 1/5, 1/6,
10/4, 61/2, 61/3, 61/4, 61/5, 63, 62/1, 62/2, 62/3, 58/1, 62/4, 32/1, 34,
52/4, 61/6, 66/7, 35, 64, 66/4, 66/5, 66/6, 66/8, 55/3, 49/4, 47, 1511,
1517, 1518, 1520, 54

Data opracowania : grudzień 2007 rok

został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami i zasadami wiedzy
technicznej.

Sprawdzający

PROJEKTANT
mgr inż. Justyna Markowicz
upr. bud. do projektowania i kierowania bez ograniczeń
w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci,
instalacji i urządzeń ciepłych, wentylacyjnych,
gazowych, wodociagowych i kanalizacyjnych
Nr ewid.upr. WKP/0125/PODS/07
Nr ewid.upr. WKP/0120/OWOS/10

Projektant

PROJEKTANT
inż. Mirosław Bednarczyk
upr. bud. do projektowania i kierowania bez ograniczeń
w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci,
instalacji i urządzeń wodociagowych i kanalizacyjnych,
ciepłych, wentylacyjnych i gazowych
Nr ewid.upr. 24/PW/98

Czarnków 2008-01-18

Starosta Czarnkowsko-Trzcianecki

Zespół Uzgadniania Dokumentacji Projektowej
64-700 Czarnków, ul. Rybaki 3
Tel. (067) 253-01-97

OPINIA NR 18/2008**Uzgadniania dokumentacji projektowej**

Przedmiot uzgodnienia: **Sieć kanalizacji sanitarnej z przykanalikami oraz kanalizacji deszczowej Krzyż Wlkp., ul. Mickiewicza, Konopnickiej, Baczyńskiego, Norwida, Wyspiańskiego, Żeromskiego, Fredry, "A", "B" oraz ul. na dz.1513 w Łokaczu Małym, gm. Krzyż Wlkp.**

dla: **Gmina Krzyż Wlkp.**

adres: **ul. Wojska Polskiego 14**

64-761 Krzyż Wlkp.

na zlecenie z dnia: **2008-01-18** znak: **b/z**

Data wpływu zlecenia do Zespołu: **2008-01-18**

Zespół Uzgadniania Dokumentacji Projektowej**Opiniuje Pozytywnie** lokalizację obiektu położonego:

ob. Krzyż Wlkp., Łokacz Mały, ul. Mickiewicza, Konopnickiej, Fredry, Baczyńskiego, Norwida, Wyspiańskiego, Żeromskiego, -, gm: Krzyż Wlkp.

godła map: 402.334.1242,, 402.334.1243, 402.334.1222, 402.334.1221, 402.334.1224, 402.334.0744, 402.334.0742, 402.334.0724, 402.334.0831

Uwagi i zalecenia:**Podstawa prawna:**

- ustawa z dnia 17 maja 1989 roku Prawo Geodezyjne i Kartograficzne (jednolity tekst Dz.U. z 2005r. Nr 240, poz.2027)
- Rozporządzenie Ministra Rozwoju Regionalnego i Budownictwa z dnia 2 kwietnia 2001 roku w sprawie geodezyjnej ewidencji sieci uzbrojenia terenu oraz zespołów uzgadniania dokumentacji projektowej (Dz.U.Nr 38, poz.455 z 2001 r.)
- Zarządzenie Nr 5/2002 Starosty Czarnkowsko-Trzcianeckiego z dnia 03 kwietnia 2002r w sprawie powołania Zespołu Uzgadniania Dokumentacji Projektowej z póź.zmianami

Archeologia w Pile:

- inwestor zobowiązany jest dostarczyć do WOSOZ Oddział Zamiejscowy w Pile ul.Śniadeckich 46 kopie mapy z naniesionymi planami inwestycji
- z uwagi na występowanie licznych śladów osadnictwa pradziejowego i wczesnośredniowiecznego, które podczas prac ulegną zniszczeniu inwestor zobowiązany jest zlecić stały nadzór archeologiczny nad pracami ziemnymi
- inwestor winien w trybie pilnym nawiązać kontakt z Konserwatorem Zabytków Archeologicznych (WOSOZ Piła ul.Śniadeckich 46) w celu ustalenia sposobu realizacji warunków konserwatorskich wymienionych wyżej.

Urząd Miejski Krzyż Wlkp.:

- uzgodniono

Zakład Wodociągów, Kanalizacji i Ciepłownictwa Sp. z o.o. w Krzyżu:

- uzgodniono

"NETIA" S.A. - Piła:

- nie dotyczy

ENEA Operator Sp. z o.o. Zakład Dystrybucji Energii Rejon Dystrybucji Piła:

- przed przystąpieniem do robót należy zgłosić się do Kierownika Oddziału Terenowego w PE Czarnków, tel. 255-20-46 , który poinformuje o aktualnej sytuacji w zakresie eksploatowanych przez Energetykę urządzeń podziemnych i pomoże na miejscu w ich zidentyfikowaniu. W celu dokładnej trasy przebiegu kabli należy dokonać próbnych przekopów
- przy skrzyżowaniach i zbliżeniach z urządzeniami ENEA Operator Sp. z o.o. RDE w Pile zachować dopuszczalne odległości wzajemne zgodnie z obowiązującymi normami
- uzgodnienie nie dotyczy urządzeń elektroenergetycznych nie będących własnością

ZA ZGODNOŚĆ Z ORYGINAŁEM

18.01.2008
/data/

/podpis/

Krzyż Wlkp. 17.04.2007 r.

RGS - 7624/15/2006/2007

DECYZJA

o środowiskowych uwarunkowaniach zgody na realizację przedsięwzięcia

Na podstawie art. 104 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 roku Kodeks postępowania administracyjnego (Dz. U z 2000r. Nr 98, poz. 1071 z późn. zm.), art. 56 ustawy z dnia 27 kwietnia 2001 roku Prawo ochrony środowiska (Dz.U. Nr 6 poz. 627 z późn. zm.), § 3 ust. 1 pkt 56, 72a Rozporządzenia Rady Ministrów z dnia 9 listopada 2004r w sprawie określenia rodzajów przedsięwzięć mogących znacząco oddziaływać na środowisko oraz szczegółowych uwarunkowań związanych z kwalifikowaniem przedsięwzięcia do sporządzenia raportu o oddziaływaniu na środowisko (Dz. U. Nr 257, poz. 2573 ze zm.)

po rozpatrzeniu wniosku:

z dnia 14.12.2006 r. Gminy Krzyż Wlkp. ul. Wojska Polskiego 14

orzekam

określić środowiskowe uwarunkowania dla inwestycji polegającej na budowie sieci kanalizacji deszczowej wraz z podczyszczalnikiem, kanalizacji sanitarnej z przepompownią ścieków oraz dróg w Krzyżu Wlkp. i w Łokaczu Małym

w sposób następujący:

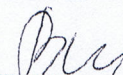
I. Rodzaj i miejsce realizacji przedsięwzięcia;

Przedsięwzięcie polegać będzie na budowie:

1. kanalizacja deszczowa w Krzyżu Wlkp. ul. Tęczowa, ul. Wiosenna dz. Nr 165, ul. Pogodna, ul. Słoneczna dz. Nr 192, , Letnia dz. Nr 144, dz. Nr 129/1 Marchlewskiego dz. nr 491, Różana dz. Nr 558, ul. Brzozowa dz. nr 568, ul. Klonowa dz. Nr 576, ul. Kasztanowa dz. Nr 593, ul. Warsztatowa dz. Nr 689/14, ul. Kochanowskiego dz. Nr 704, 739 i 766, ul. Moniuszki dz. Nr 810 i 536, ul. Boczna dz. Nr 793, ul. Sobieskiego dz. Nr 831, ul. Sienkiewicza dz. Nr 850, Osiedle Miejskie dz. Nr 865, ul. Kościuszki dz. Nr 623, dz. Nr 659, dz. Nr 711/2 o długości ok. 4500,00 mb;
2. kanalizacja sanitarna w Krzyżu Wlkp. ul. Kochanowskiego dz. Nr 704 i 711/2
3. drogi w Krzyżu Wlkp. ul. Tęczowa i Wiosenna dz. Nr 165, ul. Pogodna, ul. Słoneczna dz. Nr 192, , Letnia dz. Nr 144, dz. Nr 129/1, Różana dz. Nr 558, ul. Brzozowa dz. Nr 568, ul. Klonowa dz. Nr 576, ul. Lipowa dz. Nr 584, ul. Kasztanowa dz. Nr 593, ul. Warsztatowa dz. Nr 689/14, ul. Kochanowskiego dz. Nr 704, 739 i 766, ul. Moniuszki dz. Nr 810 i 536, ul. Boczna dz. Nr 793, ul. Sobieskiego dz. Nr 831, ul. Sienkiewicza dz. Nr 850, Osiedle Miejskie dz. Nr 865, dz. Nr 659, dz. Nr 711/2 o długości ok. 3230,00 mb;

ZA ZGODNOŚĆ Z ORYGINAŁEM

18.04.2007
/data/


/podpis/

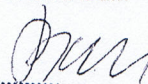
- Klasa betonu B 45, stopień wodoszczelności W 8, izolacja taśmami plastycznymi,
- Studnia przepompowni prefabrykowana wykonana z polimerobetonu,
- Wpusty uliczne ze skrzynek żeliwnych deszczowych klasy C 250 osadzonych na rurze betonowej ϕ 0,50 m z osadnikiem,
- Nawierzchnia dróg asfaltowa o powierzchni ok. 8300 m² z podbudowy pomocniczej z kruszywa łamanego, podbudowy zasadniczej z betonu asfaltowego, warstwy wiążącej i warstwy ścieralnej z betonu asfaltowego,
- Nawierzchnia dróg i chodników o powierzchni około 70000 m² z kostki betonowej Polbruk na podbudowie z kruszywa łamanego i podsypce cementowo – piaskowej.

II. Warunki wykorzystywania terenu w fazie realizacji i eksploatacji, ze szczególnym uwzględnieniem konieczności ochrony cennych wartości przyrodniczych, zasobów naturalnych i zabytków oraz ograniczenia uciążliwości dla terenów sąsiednich;

- a) System kanalizacji sanitarnej nie posiada przelewów awaryjnych z instalacji pompowych i wylotów kanałów ściekowych. Pompownia posiada pompę rezerwową na wypadek awarii, odpowiedni czas retencji oraz możliwość zasilania z przewoźnych agregatów prądotwórczych na wypadek zaniku napięcia.
- b) Na terenie przepompowni ścieków nie będzie prowadzona gospodarka skratkami i piaskiem. Poprzez zastosowanie odpowiednich pomp zostaną one przetłoczone do oczyszczalni ścieków i tam usuwane.
- c) System kanalizacji sanitarnej gwarantuje ochronę przed emisją substancji zapachowych poprzez eliminację przepływu ścieków i ich zagniwanie w szambach na terenie posesji.
- d) Pompownie bazujące na pompach zatapialnych w ściekach nie będą stwarzać uciążliwości akustycznej dla otoczenia. Pompy montowane są w dźwiękoszczelnej obudowie (studni pompowni).
- e) Odprowadzenie wód opadowych do istniejącego systemu kanalizacji deszczowej oraz poprzez podczyszczalnik wód deszczowych do jeziora Królewskiego. Podczyszczalnik składa się z osadnika wstępnego oraz separatora.
- f) rurociągi i uzbrojenie będą posiadały szczelną konstrukcję. Przy prawidłowym wykonawstwie i eksploatacji sieci i uzbrojenia nie ma niebezpieczeństwa eksfiltracji wód opadowych i ścieków sanitarnych do gruntu oraz infiltracji wody gruntowej do rurociągu.

ZA ZGODNOŚĆ Z ORYGINAŁEM

18.01.2023
/data/


/podpis/

Uzasadnienie

W dniu 14.12.2006r. zostało wszczęte na wniosek Gminy Krzyż Wlkp. postępowanie w sprawie wydania decyzji o środowiskowych uwarunkowaniach zgody na realizację przedsięwzięcia pod nazwą budowa sieci kanalizacji deszczowej wraz z podczyszczalnikiem, kanalizacji sanitarnej z przepompownią ścieków oraz dróg w Krzyżu Wlkp. i w Łokaczu Małym

Wniosek zawierał informację sporządzoną zgodnie z art. 49 ust 3 Prawa ochrony środowiska.

Przedmiotowa inwestycja zgodnie z przepisem § 3 ust. 1 pkt 56 i 72a Rozporządzenia Rady Ministrów z dnia 9 listopada 2004 r. w sprawie określenia rodzajów przedsięwzięć mogących znacząco oddziaływać na środowisko oraz szczegółowych uwarunkowań związanych z kwalifikowaniem przedsięwzięcia

do sporządzenia raportu o oddziaływaniu na środowisko zalicza się do rodzajów przedsięwzięć mogących znacząco oddziaływać na środowisko, dla których obowiązek sporządzenia raportu o oddziaływaniu na środowisko może być wymagany.

Zgodnie z art. 46a ust. 7 ustawy Prawo ochrony środowiska decyzje o środowiskowych

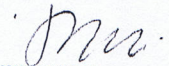
uwarunkowaniach zgody na realizację przedsięwzięcia wydaje burmistrz gminy, na terenie, której ma być zlokalizowane przedsięwzięcie, po uprzednim przeprowadzeniu postępowania w sprawie oceny oddziaływania na środowisko.

Zgodnie z art. 51 ust.3 pkt 1 w toku przeprowadzonego w tut. Urzędzie postępowania dot. przedmiotowej sprawy uzyskano opinię Państwowego Powiatowego Inspektora Sanitarnego w Czarnkowie Nr NS-051)3)12-1)07 z dnia 02.01.2007r. Państwowy Powiatowy Inspektor Sanitarny uznał za zbędne sporządzenie raportu o oddziaływaniu na środowisko przedsięwzięcia, o którym mowa wyżej. Zgodnie z art. 51 ust. 3 pkt 1 uzyskano opinię Starostwa Powiatowego w Czarnkowie Nr OŚ.III.7633/99/06/07 z dnia 02.01.2007r. o obowiązku sporządzenia raportu. Postanowieniem Nr RGS – 7624/15/2006/2007 z dnia 31.01.2007r. Burmistrz Krzyża Wlkp. postanowił o obowiązku sporządzenia raportu oddziaływania na środowisko przedmiotowego przedsięwzięcia.

O wszczęciu postępowania w dniu 20.12.2006r. zawiadomiono strony. Strony otrzymały również postanowienie Burmistrza z dnia 31.01.2007r. Dodatkowo w dniach od 02.01.2007 do 22.01.2007 r. na tablicach ogłoszeń we wsi Łokacz Mały oraz w Krzyżu Wlkp. i na stronie internetowej były wywieszone obwieszczenia informujące o wszczęciu ww. postępowania. W dniu 31.01.2007 na okres 14 dni było również wywieszone obwieszczenie informujące o postanowieniu Burmistrza Krzyża Wlkp. z dnia 31.01.2007 r. Następnie w dniach od 22.03.2007 r. 16.04.2007 r. na tablicach ogłoszeń i na stronie internetowej było zamieszczone obwieszczenie o zamieszczeniu wniosku inwestora w publicznie dostępnym wykazie akt. Takie obwieszczenie otrzymały również strony postępowania. W toku postępowania Państwowy Powiatowy Inspektor Sanitarny postanowieniem NS-71)1)13-62/07 z dnia 27.03.2007 r. pozytywnie uzgodnił środowiskowe uwarunkowania dla inwestycji polegającej na budowie sieci kanalizacji

ZA ZGODNOŚĆ Z ORYGINAŁEM

18.01.2008
/data/


/podpis/

POUCZENIE

Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Samorządowego Kolegium Odwoławczego w Pile za pośrednictwem Burmistrza Krzyża Wlkp. w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.



Z upoważnienia
Burmistrza Miasta i Gminy
[Signature]
mgr Artur Oto
Zastępca Burmistrza

Otrzymują:

1. Wielkopolski Zarząd Dróg Wojewódzkich w Czarnkowie ul. Gdańska 56
2. PKP S.A. Zakład Gospodarowania Nieruchomościami w Poznaniu al. Niepodległości 8,
61-875 Poznań
3. Agencja Nieruchomości Rolnych w Pile ul. Motylewska 7
4. Państwo Małgorzata i Eugeniusz Sozańscy zam. Łokacz Mały ul. A. Mickiewicza 26
5. Pan Andrzej Szkoda zam. Łokacz Mały 13
6. Państwo Alina i Henryk Parchimowicz zam. Łokacz Mały 15
7. Pan Zbigniew Blok zam. 61-606 Poznań ul. K. Ajdukiewicza 2
8. Państwo Dorot i Roman Nikitin zam. Trzcianka Os. Zacisze 6/6
9. Pani Bronisława Kowalska zam. Łokacz Wielki 21
10. Nadleśnictwo Krzyż w Łokaczu Małym ul. A. Mickiewicza 1
11. Gmina Krzyż Wlkp.
12. Starostwo Powiatowe w Czarnkowie ul. Rybaki 3
13. PPIS w Czarnków ul. Zamkowa 8
14. aa.

ZA ZGODNOŚĆ Z ORYGINAŁEM

18.01.2008
/data/

[Signature]
/podpis/

Krzyż Wlkp. 27.07.2007 r.

RGS – 7624/15/2006/2007

POSTANOWIENIE

Na podstawie art. 113 § 1 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (Dz. U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071 ze zmianami)

prostuję z urzędu

oczywistą omyłkę w decyzji Burmistrza Krzyża Wlkp. z dnia 17.04.2007 r. Nr RGS – 7624/15/2006/2007 o środowiskowych uwarunkowaniach zgody na realizację przedsięwzięcia wydaną dla Gminy Krzyż Wlkp. w następujący sposób:

1. w uzasadnieniu decyzji Burmistrza Krzyża Wlkp. z dnia 17.04.2007 r.

Nr RGS - 7624/15/2006/2007 zdanie: „Uwzględniając § 5 cytowanego na wstępie Rozporządzenia Rady Ministrów z dnia 09.11.2004 r., a w szczególności rodzaj i charakterystykę przedsięwzięcia, brak możliwości wystąpienia sytuacji awaryjnych grożących środowisku naturalnemu, brak zwiększenia emisji do środowiska, odstępianie od sporządzenia raportu o oddziaływaniu na środowisko wydaje się być uzasadnione” (strona 6, wiersze od 17 do 20), **otrzymuje brzmienie:** „Uwzględniając § 5 cytowanego na wstępie Rozporządzenia Rady Ministrów z dnia 09.11.2004 r., a w szczególności skalę i usytuowanie przedsięwzięcia, sporządzenie raportu o oddziaływaniu na środowisko wydaje się być uzasadnione”.

Uzasadnienie

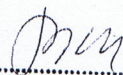
Burmistrz Krzyża Wlkp. w dniu 17.04.2007 r. wydał decyzję o środowiskowych uwarunkowaniach zgody na realizację przedsięwzięcia, dla inwestycji polegającej na budowie sieci kanalizacji deszczowej wraz z podczyszczalnikiem, kanalizacji sanitarnej z przepompownią ścieków oraz dróg w Krzyżu Wlkp. i w Łokaczu Małym, dla Gminy Krzyż Wlkp.

W wymienionej decyzji w uzasadnieniu na stronie 6 decyzji omyłkowo wpisano, że dla przedmiotowego przedsięwzięcia odstępianie od sporządzenia raportu o oddziaływaniu na środowisko wydaje się być uzasadnione.

W pozostałej części uzasadnienia decyzji opisano, że sporządzenie raportu oddziaływania na środowisko było wymagane i powoływano się w ww. uzasadnieniu na przedmiotowy raport.

ZA ZGODNOŚĆ Z ORYGINAŁEM

28.07.2007
/data/


/podpis/

ROZDZIAŁ 8

Tereny wyłączone z zabudowy.

§24.1. Tereny wyłączone z zabudowy budynkami to:

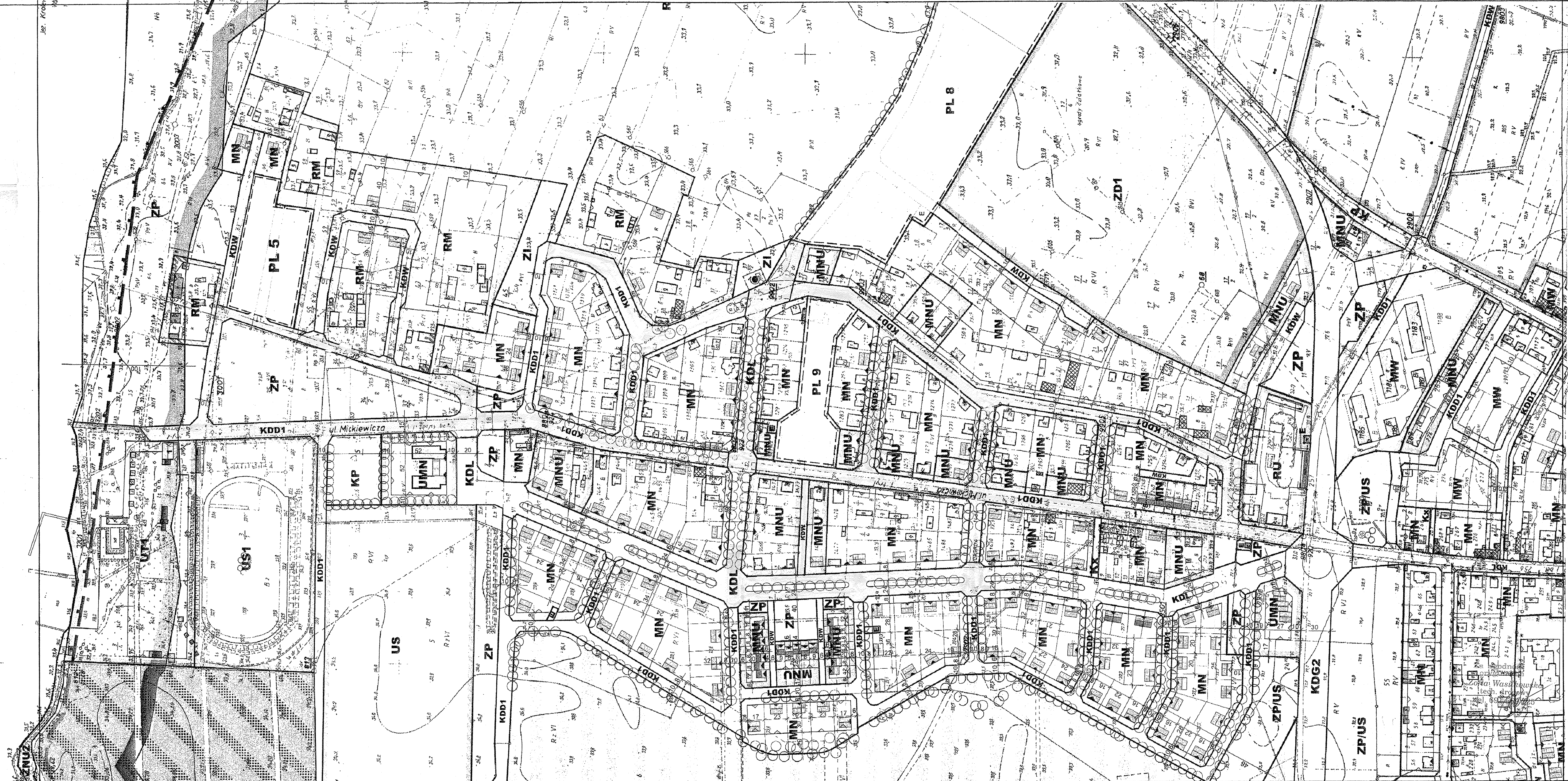
- 1) tereny rolne - R, określone w ewidencji gruntów jako użytki rolne,
 - 2) tereny lasów - ZL, określone w ewidencji gruntów jako grunty leśne,
 - 3) tereny zieleni nie urządzonej - ZNU,
 - 4) tereny zieleni izolacyjnej - ZI,
 - 5) tereny wód powierzchniowych - WS i KW,
 - 6) pas szerokości 100m wokół jeziora Królewskiego, z wyłączeniem istniejącej zabudowy zagrodowej na zachodnim brzegu i istniejącego ośrodka wypoczynkowego wraz z kąpieliskiem w Łokaczu Małym,
 - 7) obszar zalewowy rzeki Noteci i Drawy.
2. Na wymienionych terenach wyłączonych z zabudowy dopuszcza się:
- 1) realizację dróg służących obsłudze terenów,
 - 2) realizację infrastruktury technicznej,
 - 3) realizację urządzeń służących melioracji terenów,
 - 4) realizację budowli hydrotechnicznych, zgodnie z przepisami szczególnymi zawartymi w ustawie Prawo Wodne.
3. Na terenach, o których mowa w ust.1 pkt 1, obowiązuje zakaz lokalizacji tzw. zabudowy siedliskowej.

ROZDZIAŁ 9

Zasady funkcjonowania infrastruktury technicznej

- §25. 1. Ustala się prawo do realizacji urządzeń infrastruktury technicznej w liniach rozgraniczających terenów komunikacji - poza pasem jezdni, na terenach zieleni oraz terenach, o których mowa w §24 ust.1 z wyłączeniem projektowanego odcinka obwodnicy miasta oznaczonego symbolem KDG2.
2. Urządzenia infrastruktury technicznej, dla których nie przewidziano oddzielnych terenów, i które nie będą mogły być realizowane zgodnie z ustaleniem ust.1 mogą być realizowane w granicach innych terenów za zgodą ich właściciela.
3. W zakresie infrastruktury technicznej ustala się:
- 1) zasilanie w energię elektryczną z istniejących i projektowanych stacji elektroenergetycznych na warunkach dostawcy,
 - 2) odprowadzenie ścieków sanitarnych poprzez sieć grawitacyjnej lub podciśnieniowej kanalizacji sanitarnej w ulicach do istniejących i projektowanych przepompowni i dalej kolektorem do istniejącej oczyszczalni ścieków na terenie oznaczonym symbolem K w Łokaczu Wielkim,
 - 3) do czasu budowy kanalizacji, o której mowa w pkt.2 dopuszcza się tymczasowe odprowadzenie ścieków do szczelnych zbiorników bezodpływowych z wywozem do oczyszczalni ścieków,
 - 4) odprowadzenie wód opadowych docelowo systemem kanałów deszczowych wyposażonych przed wlotami do odbiorników w osadniki piasku i błota z separatorami substancji ropopochodnych,
 - 5) zaopatrzenie w wodę z istniejącego miejskiego systemu wodociągowego,
 - 6) ogrzewanie budynków w oparciu o paliwa ekologiczne z prawem do lokalizacji wbudowanych w budynki lokalnych kotłowni grzewczych dla poszczególnych grup budynków,
 - 7) zaopatrzenie w gaz po realizacji systemu sieci gazowej,
 - 8) usuwanie odpadów poprzez gromadzenie w specjalnych pojemnikach zlokalizowanych na terenach poszczególnych posesji z wywozem na gminne wysypisko odpadów z zachowaniem przepisów szczególnych o odpadach i ochronie środowiska.

ZA ZGODNOŚĆ Z ORYGINAŁEM



Krzyż Wielkopolski 22.10.2007r.

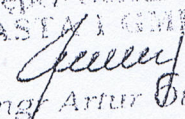
In/2220/48/07

**ZAKŁAD USŁUG TECHNICZNYCH
„PROSBED” s.c.**

Bogusława i Mirosław Bednarczyk
Os. Słowackiego 22/9
64-980 Trzcianka

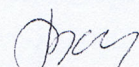
Dot: warunków technicznych

W związku z prośbą o wydanie warunków technicznych dla projektowanej sieci kanalizacji deszczowej w ulicach wymienionych we wniosku informujemy, że włączenia dla etapu I i II rejon ulic Marchlewskiego i Kochanowskiego należy wykonać do sieci kanalizacji deszczowej przez wprowadzenie do najbliższych istniejących studni KD. W etapie III rejon Łokacza Małego projektowaną kanalizację deszczową prowadzić w kierunku Jeziora Królewskiego z uwzględnieniem podczyszczenia wód opadowych przed wprowadzeniem do odbiornika. Przebieg sieci kanalizacji deszczowej należy uzgodnić w Zespole Uzgadniania Dokumentacji w Czarnkowie.

Zastępca Burmistrza
MIASTA I GMINY

mgr Artur Oto

ZA ZGODNOŚĆ Z ORYGINAŁEM

18.01.2008
/data/


/podpis/

Krzyż Wlkp. 2006-12-22

ZAKŁAD USŁUG TECHNICZNYCH
„PROSBED”

Osiedle Słowackiego 22/9
64-980 Trzcianka

Znak: TWK/WT/51/06

Dotyczy: Wydania warunków technicznych podłączenia projektowanej sieci kanalizacji sanitarnej w Łokaczu Małym gm. Krzyż Wlkp. przy ul. Mickiewicza – prawa strona od ul. Norwida w kierunku jeziora Królewskiego.

W odpowiedzi na pismo z dnia 08-12-2006 znak: Ldz.151/2006 podajemy niżej warunki techniczne dla w/w kanalizacji sanitarnej.

1. WARUNKI OGÓLNE

Sieć kanalizacji sanitarnej powinna być zlokalizowana w liniach rozgraniczających ulic miejskich, z zapewnieniem możliwości dojazdu sprzętem specjalistycznym (16 ton) w celu prowadzenia czynności eksploatacyjnych do wszystkich studzienek rewizyjnych. Materiał użyty do budowy kanalizacji musi zapewniać jej całkowitą szczelność, wytrzymałość mechaniczną na siły występujące w miejscu wbudowania oraz odporność na korozję i ścieranie

2. WARUNKI SZCZEGÓŁOWE

Podłączenie do sieci należy wykonać do istniejącej kanalizacji sanitarnej miejskiej dn. 250 mm w ulicy Mickiewicza.

Włączenia projektowanej sieci kanalizacji sanitarnej należy dokonać do istniejącej studni rewizyjnej w skrzyżowaniu z ul. Mickiewicza.

Przełączanie nowo wybudowanej sieci kanalizacji sanitarnej i przyłączy należy wykonać w sposób zapewniający ciągły odbiór ścieków z posesji już podłączonych. Rurociągi wykonać z rur PVC kanalizacyjnych stosowania zewnętrznego lub żeliwa sferoidalnego.

4. NAJMNIEJSZE ŚREDNICE :

Najmniejsze średnice przewodów należy przyjmować:

- dla kanałów sanitarnych w ulicy (zbiorczych) - 200mm
- dla przyłączy kanalizacji sanitarnej - 150 mm

5. USZCZELNIENIE RUR.

Typowe dla rodzaju zastosowanych rur, zalecane przez producenta tych rur oraz gwarantujące pełną szczelność wykonanych połączeń.

6. GŁĘBOKOŚĆ UŁOŻENIA PROJEKTOWANEJ SIECI .

Zgodna z uzgodnionym przez ZWKiC Sp. o.o. w Krzyżu Wlkp. projektem budowlanym Przy głębokościach mniejszych niż 1m stosować ocieplenie materiałami izolacyjnymi zabezpieczonymi przed zawilgoceniem.

7. SPOSÓB ODPROWADZENIA ŚCIEKÓW.

Grawitacyjne poprzez studzienki rewizyjne do kanalizacji sanitarnej miejskiej.

ZA ZGODNOŚĆ Z ORYGINAŁEM

19.12.2006
/data/

[Signature]

8. GRANICA STRON .

Pierwsza studzienka rewizyjna na istniejącej sieci do której nastąpi włączenie.

9. WYMAGANIA LOKALNE ZWKIC SP. Z O.O. DOTYCZĄCE ZASAD PRZEJMOWANIA SIECI KANALIZACYJNEJ NA TERENIE MIASTA I GMINY KRZYŻ WLKP..

- przekazywane do odbiorów sieci kanalizacyjne muszą być wykonane zgodnie z uzgodnionymi projektami budowlanymi,
- przewidywane do odbiorów etapy będą funkcjonalne technologicznie,
- przygotowany do odbioru odcinek powinien być zakończony studnią rewizyjną i włączony w układ sieci,
- o ile w najbliższych latach nie przewiduje się wykonania nawierzchni utwardzonej występujące w sieciach uzbrojenie musi być odpowiednio zabezpieczone, włazy studni rewizyjnych muszą zostać zabezpieczone obudową betonową o wymiarach 1,5x1,5 i min. wysokości 0,2m.
- przykrycie sieci będzie zgodne z projektem i nie mniejsze niż dopuszczalne,

10. PODŁĄCZENIA KANALIZACYJNE DO NIERUCHOMOŚCI.

Należy projektować z rur o średnicy nie mniejszej niż dn 150mm. Na przyłączy należy przewidzieć studzienkę rewizyjną w granicy posesji. Studzienki rewizyjne należy projektować w takim miejscu by był zapewniony do nich dojazd sprzętem specjalistycznym do czyszczenia kanalizacji (SCK 3z – 16 t).

11. ODBIORY KOŃCOWE:

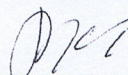
Wybudowana sieci kanalizacji sanitarnej może być włączona do kanalizacji miejskiej po spełnieniu następujących warunków.:

- sieci znajduje się w pasie drogowym ulic komunalnych,
- w uzasadnionych przypadkach (np. w przypadku wykrycia nieprawidłowości w technologii wykonawstwa sieci kanalizacyjnych) ZWKiC zażąda wykonanie inspekcji telewizyjnej odcinków wybudowanej sieci.
- w trasie przebiegu sieci wybudowano docelową nawierzchnię lub jeżeli jest to niemożliwe teren został zniwelowany do rzędnych przyszłej drogi a włazy kanalizacyjne zabezpieczono przez obetonowanie
- projekt według którego wykonano posiada pozytywne uzgodnienia z ZWKiC Sp. z o.o.
- próby szczelności oraz sprawdzenie zgodności wykonania z dokumentacją zostały wykonane w obecności przedstawiciela ZWKiC Sp. z o.o.
- prace przy budowie sieci przeprowadzono zgodnie z zasadami określonymi w Prawie Budowlanym
- wykonano inwentaryzację wybudowanej sieci przez uprawnionego geodetę.

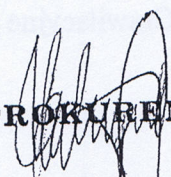
W oparciu o w/w dane należy opracować projekt budowlany, który należy uzgodnić z wszystkimi użytkownikami urządzeń podziemnych oraz Zespołem Uzgadniania Dokumentacji w Wydziale Geodezji i Kartografii i Katastru i Gospodarki Nieruchomościami Starostwa Powiatowego w Czarnkowie. Inwestor zobowiązany jest do zgłoszenia wybudowanego urządzenia w OPGK celem dokonania inwentaryzacji powykonawczej.

Wydane warunki techniczne zachowują ważność przez okres jednego roku.
ZA ZGODNOŚĆ Z ORYGINAŁEM

18.01.2008
/data/


/podpis/

PROKURENT


Marian Pietrzyński

OŚ.III.6223 - 5 / 2008

Czarnków, dnia 11 kwietnia 2008 r.

Za doręczeniem

Decyzja

Na podstawie art.104, art. 107 ustawy z dnia 14 czerwca 1960r. – Kodeks postępowania administracyjnego (Dz. U. z 2000r. Nr 98, poz. 1071. z późn. zmian.), art. 4 ust. 4, art. 9 ust. 1 pkt.14, lit.c) i pkt 19 lit. f), art. 37 pkt 2, art. 39 pkt2 lit. d), art. 122 ust. 1 pkt 1), art. 123 ust. 2, art. 127 ust. 1 i 3, art. 128 ust. 1 pkt 4), art. 131 ust. 1 i ust. 2, art. 135 pkt 1), art. 136 ust. 1 pkt 1, art. 137 ust. 1, art. 140 ust. 1 i ust.3 ustawy z dnia 18 lipca 2001r. Prawo wodne (Dz. U. z 2005 r., Nr 239, poz. 2019 ze zm.), rozporządzenia Ministra Środowiska z dnia 24 lipca 2006 roku w sprawie warunków, jakie należy spełnić przy wprowadzaniu ścieków do wód lub do ziemi (Dz.U. z 2006 r. Nr 137 poz. 984) na wniosek Urzędu Miejskiego w Krzyżu Wlkp.

w oparciu o:

operat wodnoprawny na odprowadzanie wód opadowych i roztopowych do jeziora Królewskiego, opracowany przez Zakład Usług technicznych „PROSBED” s.c. w Trzciance, ul. Os. Słowackiego 22/9, luty 2008 r.

o r z e k a m

I. Udzielić Gminie Krzyż Wlkp. pozwolenia wodnoprawnego, obejmującego:

1. wykonanie urządzenia wodnego – wylot „W” służący do wprowadzania ścieków do wód jeziora Królewskiego w Krzyżu Wlkp.,

- lokalizacja wylotu „W”: położenie wg współrzędnych mapy geodezyjnej sytuacyjno-wysokościowej
X 57 63 630,00
Y 36 58 937,00

- parametry techniczne wylotu „W”: zgodnie z załączoną dokumentacją do operatu wodnoprawnego.

2. szczególne korzystanie z wód w zakresie:

a) odprowadzenie wód deszczowych i roztopowych z rejonu ulic, zlokalizowanych w miejscowości Krzyż Wlkp. i Łokacz Mały:

- w ilości:

$$\begin{aligned} Q_{\max} &= 168,26 \text{ dm}^3/\text{s} \\ Q_{\text{roczne}} &= 14.537,66 \text{ m}^3/\text{rok} \end{aligned}$$

- odbiornikiem odprowadzania wód opadowych i roztopowych: jezioro Królewskie w Krzyżu Wlkp.

- wielkość odwadnianej powierzchni: 4,36 ha,

- powierzchnie odwadniane: ulica Tęczowa, Wiosenna, Pogodna, Słoneczna, Letnia, Marchlewskiego, Różana, Brzozowa, Klonowa, Kasztanowa, Warsztatowa, Kochanowskiego, Moniuszki, Boczna, Sobieskiego, Sienkiewicza, Kościuszki w Krzyżu Wlkp. oraz ulica Mickiewicza, Konopnickiej, Baczyńskiego, Norwida, Wyspiańskiego, Żeromskiego, Fredry w Łokaczu Małym

- odprowadzenie wód opadowych i roztopowych po oczyszczeniu w separatorze lamelowym typu PSW LAMELA 40/400 S i piaskowniku żelbetowym poprzez wylot W,

- wprowadzane do odbiornika wody opadowe i roztopowe nie powinny zawierać substancji zanieczyszczających w ilościach przekraczających

zawiesina ogólna	100 mg/l
węglowodory ropopochodne	15 mg/l

II Określić, że:

1. pozwolenie wodnoprawne na budowę urządzeń wodnych zgodnie z art. 127 ust. 5 Prawa wodnego wydaje się **bezterminowo**, z zastrzeżeniem punktu **IV.2** niniejszej decyzji.
2. pozwolenie wodnoprawne na szczególne korzystanie z wód, określone w punkcie **I.2** niniejszej decyzji zgodnie z art. 127 ust. 3 Prawa wodnego ważne jest do **25 kwietnia 2018 roku**.

III Zobowiązać uprawnionego do:

1. Prawidłowej eksploatacji i utrzymania w dobrym stanie technicznym urządzeń gospodarki wodno-ściekowej.
2. Zachowania wymogów określonych w § 19 ust. 1 i § 21 ust. 1 Rozporządzeniu Ministra Środowiska z dnia 24 lipca 2006 r. w sprawie warunków, jakie należy spełnić przy wprowadzeniu ścieków do wód lub do ziemi oraz w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego
3. Zachowania wymogów określonych w art. 39 pkt 2 lit. d) ustawy z dnia 18 lipca 2001 r. Prawo wodne (Dz. U. z 2005 r., Nr 239, poz. 2019 ze zm.)
4. Odnotowywania w zeszycie eksploatacyjnym przeglądów eksploatacyjnych urządzeń gospodarki wodno-ściekowej (przeglądy eksploatacyjne urządzeń, co najmniej 2 razy do roku).

IV Zastrzec, że:

1. Niniejsza decyzja nie reguluje stanu formalno-prawnego urządzeń wodnych w zakresie ustawy Prawo Budowlane.
2. Pozwolenie wodnoprawne wygasa, jeżeli prace przy wykonaniu urządzenia wodnego nie zostaną rozpoczęte w okresie 2 lat od czasu, gdy pozwolenie stało się ostateczne.
3. Pozwolenie wodnoprawne można cofnąć lub ograniczyć bez odszkodowania jeżeli:
 - uprawniony zmienia cel i zakres korzystania z wód lub warunki wykonania uprawnień ustalonych w pozwoleniu,
 - urządzenia oczyszczające wody opadowe nie są należycie utrzymywane,
 - nastąpi zmiana przepisów określonych warunki jakie należy spełnić przy odprowadzeniu ścieków.
4. Pozwolenie wodnoprawne może cofnąć lub ograniczyć za odszkodowaniem, jeżeli jest to uzasadnione interesem ludności, ochroną środowiska albo ważnymi względami gospodarczymi.
5. Pozwolenie wodnoprawne nie rodzi praw do nieruchomości i urządzeń wodnych koniecznych do jego realizacji oraz nie narusza praw własności i uprawnień osób trzecich przysługujących wobec tych nieruchomości i urządzeń.

VI Stwierdzić, że za podstawę niniejszego pozwolenia przyjęto wniosek wraz z operatem wodnoprawnym przedłożony przez Urząd Miejski w Krzyżu Wlkp.

Uzasadnienie

Urząd Miejski w Krzyżu Wlkp. zwrócił się z wnioskiem o wydanie pozwolenia wodnoprawnego na szczególne korzystanie z wód, odprowadzenie wód opadowych i roztopowych do jeziora Królewskiego z terenu ulic w Krzyżu Wlkp. i Łokaczu Małym.

Zgodnie z art. 39 pkt 2 lit. d) ustawy z dnia 18 lipca 2001 r. Prawo wodne, zabrania się odprowadzanie wód opadowych i roztopowych do wód jezior oraz do ich dopływów, jeżeli czas dopływu ścieków do jeziora byłby krótszy niż 24 godziny.

Zgodnie z art. 61 § 4 Kpa zawiadomiono strony o wszczęciu postępowania w sprawie udzielenia pozwolenia wodnoprawnego, a zgodnie z art. 127 ust. 6 Prawa wodnego informację o wszczęciu postępowania podano do publicznej wiadomości przez umieszczenie na stronie Biuletynu Informacji Publicznej Starostwa Powiatowego w Czarnkowie oraz na tablicy ogłoszeń. Uwag nie wniesiono.

Na podstawie art. 92 ust. 3 pkt 9 ustawy z dnia 18.07.2001 r. Prawo wodne dyrektor Regionalnego Zarządu Gospodarki Wodnej w Poznaniu, jako strona w toczących się postępowaniach administracyjnych w sprawach dotyczących regionu wodnego, po zapoznaniu się z przedmiotem postępowania dot.: udzielenia pozwolenia wodnoprawnego na wniosek Urzędu Miejskiego w Krzyżu Wlkp. na odprowadzenie wód opadowych i roztopowych do jeziora Królewskiego w Krzyżu Wlkp. nie wniósł uwag w zakresie swoich kompetencji co do wydania pozwolenia wodnoprawnego.

Ponieważ niniejsza decyzja w całości spełnia żądanie wnioskującego, a strony uczestniczące w postępowaniu nie wniosły sprzeciwów, co do zakresu korzystania z wód, na podstawie art. 107 § 4 k.p.a. odstąpiono od jej szczegółowego uzasadniania.

Biorąc powyższe pod uwagę w świetle obowiązujących przepisów orzeczono jak w sentencji.

P o u c z e n i e

Od decyzji niniejszej służy stronie prawo wniesienia odwołania do Wojewody Wielkopolskiego za pośrednictwem Starosty Czarnkowsko – Trzcianeckiego w terminie 14 dni od dnia otrzymania niniejszej decyzji.

Otrzymują:

1. Urząd Miejski w Krzyżu Wlkp.
ul. Wojska Polskiego 14, 64-761 Krzyż Wlkp.
2. Regionalny Zarząd Gospodarki Wodnej w Poznaniu
Pion Zasobów Wodnych
ul. Grunwaldzka 21, 60 – 783 Poznań
3. RZGW w Poznaniu, Zarząd Zlewni Noteci w Bydgoszczy
ul. Marcinkowskiego 1, 85-056 Bydgoszcz
4. Agencja Nieruchomości Rolnych, Oddział Terenowy w Poznaniu
Filia w Pile, ul. Motylewska 7, 64-920 Piła
5. a/a x 3.

7 - 2

MAPA POGLĄDOWA 1:10 000

miasto KRZYŻ W kp. i okolice

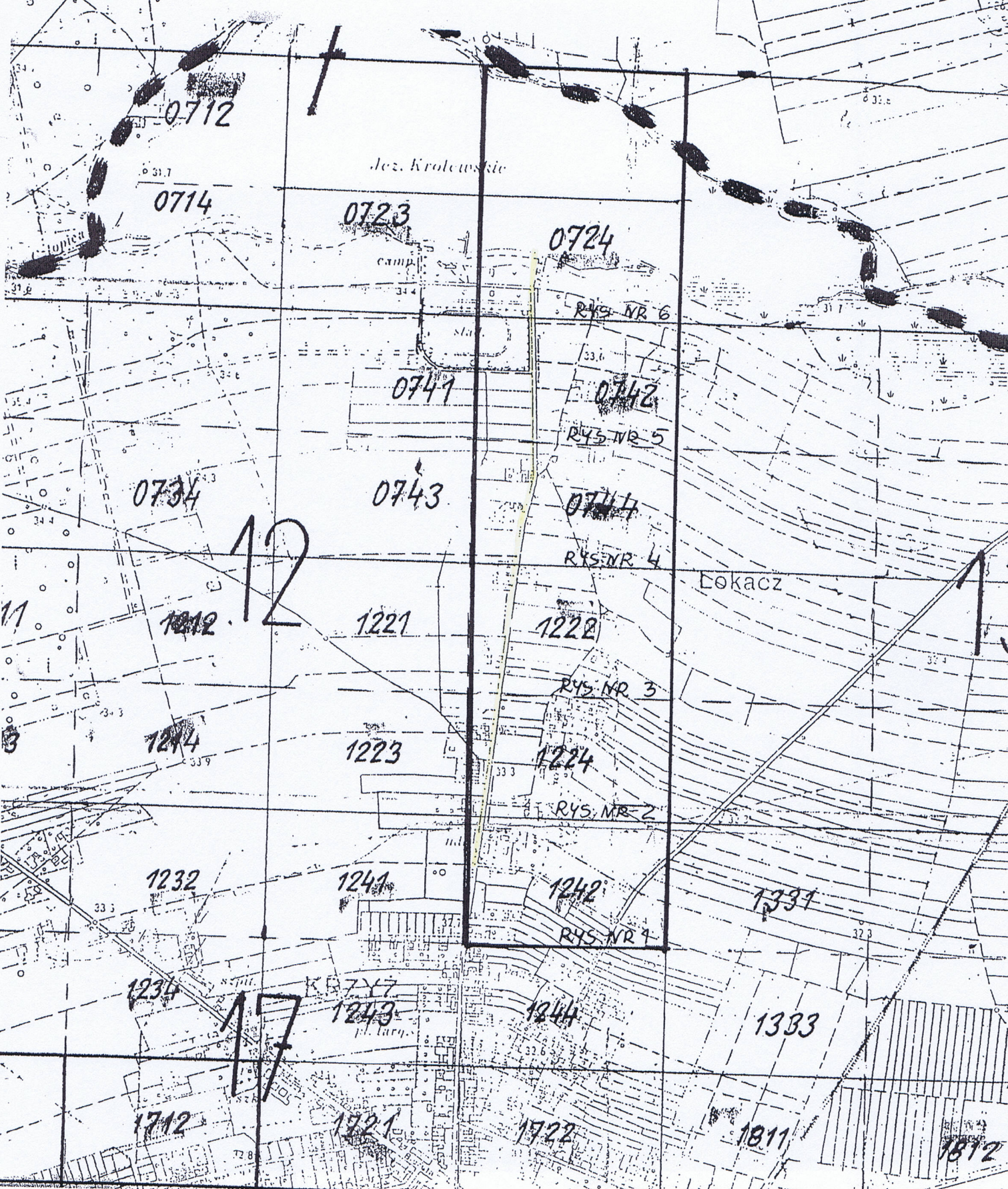
DZ 330/2003

Brzegi

Jez. Krolowskie

Lokacz

KRZYŻ



© Prószyński i Sp. z o.o. 2000
Redakcja i wykonanie:
Piotr Bielawski

KRZYŻ WLKP.

woj. wielkopolskie
pow. czarnkowski

