

SPIS ZAWARTOŚCI PROJEKTU

Opis techniczny.....	2-4
Oświadczenie projektanta	5
Opinia ZUD	6
Warunki podłączenia do sieci	7
Decyzja o ustaleniu lokalizacji celu publicznego	8-10
Plan sytuacyjny sieci kanalizacji sanitarnej	11
Profil sieci kanalizacji sanitarnej	12

OPIS TECHNICZNY

do projektu budowlanego kanalizacji deszczowej w ulicach Plac Piłsudskiego, Plac Wolności, Zamojskiego w Żurominie

I. Przedmiot opracowania i uwarunkowania realizacji inwestycji oraz stan istniejący

Przedmiotem opracowania jest sieć kanalizacji deszczowej o długości $L = 931,6$ m z rur PCV $\phi 800$, który ma odprowadzić wody opadowe z zachodniej części Miasta, centrum oraz z ul. Zamojskiego, Placu Wolności, Placu Piłsudskiego, ul. Lidzbarskiej, ul. Wyzwolenia. Łączna powierzchnia zlewni wynosi ok. 250-300 ha.

Zadanie to jest jednym z etapów budowy sieci kanałów strategicznych odwadniających teren miasta. Odcinek ten jest ściśle powiązany z planowanym do realizacji na rok 2009 kolektorem deszczowym w ul. Wierzbowej i Łąkowej w Żurominie.

Konieczność wybudowania przedmiotowego kolektora wynika z ukształtowania terenu, który w miejscu ujścia planowanego kanału jest położony o ok. 3 m niżej niż centrum miasta. W czasie obwitych opadów deszczu następują podtopienia piwnic i garaży budynków położonych przy ul. Zamojskiego. Istniejący kolektor jest niewystarczający do przejścia tak dużej ilości wód opadowych, co skutkuje w/w zagrożeniami dla budynku, powodując zawilgocenia i niszczenie ścian i fundamentów podtopionych budynków oraz uszkodzenia pojazdów i innego sprzętu przechowywanego w piwnicach.

Zamierzonym efektem końcowym niniejszej inwestycji będzie zebranie wód opadowych z substancji ropopochodnych a następnie odprowadzenie ich do odbiornika, którym docelowo jest rzeka Luta.

II. Warunki gruntowo – wodne

Warunki gruntowo – wodne w rejonie projektowanej inwestycji określone zostały w dokumentacji geotechnicznej warunków posadowienia opracowanej przez Pracownię Usług Geologicznych z Sierpca. Na podstawie przeprowadzonych badań geotechnicznych podłoża stwierdzono występowanie w poziomie posadowienia projektowanych rurociągów grunty żwirowych w stanie zagęszczonym.

Stwierdzono występowanie wód gruntowych już na głębokości ok. 0,3-0,5 m poniżej poziomu terenu. W związku z powyższym może wystąpić w trakcie realizacji robót ziemnych konieczność odwodnienia wykopów za pomocą igłofiltrów oraz pomp

szlamowych. W celu zminimalizowania konieczności użycia systemów odwadniających wykopu budowę kolektora należy rozpocząć od najniższego punktu tj. wlotu do rowu.

III. Materiały wyjściowe do projektowania

Przy opracowaniu wykorzystano następujące materiały:

- mapy sytuacyjno-wysokościowe w skali 1:500 terenu objętego inwestycją;
- W.T.P. normy, przepisy dotyczące projektowania kanalizacji sanitarnych;
- wizja lokalna;
- uzgodnienia z inwestorem oraz właścicielami posesji, z których odprowadzane będą ścieki.
- pomiary sytuacyjno-wysokościowe w terenie,

IV. Rozwiązania wysokościowe

Niweleta kolektora została zaprojektowana w ścisłym nawiązaniu do istniejącej rzędnej rowu - wylotu. Rozwiązania wysokościowe zaprojektowano w dowiązaniu do repera osnowy geodezyjnej. W czasie realizacji należy zwrócić szczególną uwagę na dokładne odwzorowanie wysokościowe poszczególnych elementów projektu.

V. Roboty ziemne

Przed przystąpieniem do wykonywania robót ziemnych, trasę kolektora wyznaczyć przez uprawnionego geodetę oraz zgłosić się do zarządcy drogi w celu uzyskania decyzji na zajęcie pasa drogowego tj. Gminy i Miasta Żuromin oraz Mazowieckiego Zarządu Dróg Wojewódzkich.

Wykop wykonać jako wąskoprzestrzenne zabezpieczając ściany wykopu wypraskami stalowymi. W miejscach skrzyżowań z istniejącymi mediami i w ich pobliżu oraz przy budynkach, słupach energetycznych wykonać ręcznie.

Rury po ułożeniu przykryć warstwą ochronną piasku, następnie wykop można zasypać gruntem nawiezionym pozbawionym kamieni i gruzu zagęszczając warstwami 20 - 30 cm, na całej długości.

Teren w miejscu podłączenia oraz na trasie przebiegu po zakończeniu robót doprowadzić do stanu pierwotnego.

VI. Sieć kanalizacji deszczowej

Włączenie kolektora zaprojektowano do istniejącego rowu znajdującej się przy

ul. Zamojskiego .

Kolektor na odc. od studni D1 do D21 wykonać z rur kanalizacyjnych PCV DN 800 dwuściennych łączonych na uszczelkę gumowe natomiast odcinek od studni D21 do D23 z rur PCV DN 400, przykanaliki wykonać z rur PCV DN 160x4,9. Rury układać należy na podsypce piaskowej gr. 20 cm ze spadkiem określonym w części rysunkowej.

Studnie rewizyjną wykonać z kręgów żelbetowych ϕ 2000 (wg KB1-38.4.3./7/-81) z osadnikiem głębokości min. 30 cm na podbudowie betonowej grubości 0,20 m z komorą wybudowaną z cegły ceramicznej lub bloczków betonowych. Studnie przykryć przykrywkami żelbetowymi 2200x600 z włazami typu ciężkiego kl. D z dopuszczalnym obciążeniem do 40t. W studniach zamontować stopnie żeliwne włazowe zamocowane mijankowe w dwóch rzędach odległych co 0,30 m. Odległość w pionie pomiędzy stopniami powinna wynosić 0,30 m. Zewnętrzne powierzchnie kręgów betonowych studni zabezpieczyć dwukrotnie „ABIZOLEM - R”.

Ujęcie wód opadowych przewidziano za pomocą wpustów ulicznych przykrawężnikowych z kręgów betonowych ϕ 500 cm z osadnikiem głębokości min 30 cm, kratką ściekową typu ciężkiego, umiejscowionych wzdłuż linii krawężnika. Odprowadzenie wód z wpustów ulicznych do studni rewizyjnych przewidziano za pomocą przykanalików PCV DN 160 mm.

UWAGA:

Wszystkie roboty wykonać należy zgodnie z zasadami zawartymi w „Warunkach technicznych wykonania i odbioru rurociągów z tworzyw sztucznych”, „Warunkach technicznych wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych” - cz. II „Instalacje sanitarne i przemysłowe” oraz z zasadami wiedzy technicznej.

Projektant:

OŚWIADCZENIE

Niniejszym oświadczam, że sporządzony projekt sieci kanalizacji sanitarnej wraz

z przyłączami lokalizowany na działkach nr 2349, 2356/1, 2354/2, 2353/4, 2353/3, 2353/2, 2351/2, 3167, 607/1 w ul. Wiatracznej w Żurominie, opracowałem zgodnie z przepisami i zasadami wiedzy technicznej.

Żuromin, marzec 2008 rok