



PRACOWNIA PROJEKTÓW

◆ architektura ◆ konstrukcja ◆ instalacje ◆

Chojnice ul. Gimnazjalna 7 tel./fax. (052) 397-29-19

PROJEKT BUDOWLANY

PRZEDMIOT OPRACOWANIA:

Projekt budowy sieci kanalizacji deszczowej w ulicy Masztalerza w Chojnicach (działki nr geodezyjne 3008, 3000, 237/584; 2992; 2966; 237/549; 2959; 2976; 237/171; 237/517).

INWESTOR:

Gmina Miejska Chojnice

Stary Rynek 1

89-600 Chojnice

BRANŻA:

Sanitarna

STADIUM:

Projekt techniczny

Zgodnie z art.20 ust. 4 Ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane, składamy oświadczenie iż: niniejszy projekt budowlany został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

PROJEKTANT:

Barbara Jażdżewska

upr. w zakresie sieci i instalacji

sanitarnych i gazowych

upr. GP-KZ-7342/183/94

upr. GP-KZ-7342/239/93

ASYSTENT PROJEKTANTA :

mgr inż. **Kamila Kłos**

SPRAWDZAJĄCY :

Jan Chudecki

upr. w zakresie instalacji wod.kan.,

cieplnych i gazowych

upr. UAN-KZ-7210/255/85

upr. GP-KZ-7342/161/93

Chojnice, 24 listopad 2008 r.



ZAWARTOŚĆ OPRACOWANIA

A. CZĘŚĆ OPISOWA

♦ Strona tytułowa	1
♦ Zawartość opracowania	2
♦ Opis techniczny i obliczenia	
Zgodnie z art.20 ust. 4 Ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane, składamy oświadczenie iż:	1
niniejszy projekt budowlany został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy1	
technicznej.....	1
1 PODSTAWY OPRACOWANIA.....	5
2 PRZEDMIOT I ZAKRES OPRACOWANIA ZAKRES OPRACOWANIA.....	5
3 OGÓLNA CHARAKTERYSTYKA.....	5
4 UZBROJENIE TERENU.....	6
5 KANALIZACJA DESZCZOWA	6
5.1 Trasa kanału.....	6
5.2 Materiały i średnicy.....	6
Obiekty na sieci kanalizacyjnej.....	6
5.3 Roboty izolacyjne.....	7
6 TECHNOLOGIA WYKONYWANIA ROBÓT.....	7
6.1 Wykonywanie i umocnienie wykopów	7
6.2 Podsypka.....	8
6.3 Obsypka rur.....	8
6.4 Zasypywanie wykopów.....	8
6.5 Układanie przewodów.....	8
7 OBLICZENIA.....	9
7.1 Powierzchnie zlewni.....	9
7.2 Opad i przepływ maksymalny.....	9
8. UWAGI KONCOWE.....	9

B. CZĘŚĆ FORMALNO – PRAWNA

- ♦ Decyzja o lokalizacji celu publicznego
- ♦ Warunki techniczne odprowadzenia wody deszczowej
- ♦ Kserokopie uzgodnień

B. CZĘŚĆ GRAFICZNA

♦ Projekt zagospodarowania terenu na budowę sieci kanalizacji deszczowej.....	Skala 1:500	Rys. nr 1
♦ Projekt zagospodarowania terenu na budowę sieci kanalizacji deszczowej.....	Skala 1:500	Rys. nr 2
♦ Profil sieci kanalizacji deszczowej.....	Skala 1:100/200 ..	Rys. nr 3
♦ Profil sieci kanalizacji deszczowej.....	Skala 1:100/200 ..	Rys. nr 4
♦ Profil sieci kanalizacji deszczowej.....	Skala 1:100/200 ..	Rys. nr 5
♦ Profil sieci kanalizacji deszczowej.....	Skala 1:100/200 ..	Rys. nr 6
♦ Profil sieci kanalizacji deszczowej.....	Skala 1:100/100 ..	Rys. nr 7
♦ Profil sieci kanalizacji deszczowej.....	Skala 1:100/100 ..	Rys. nr 8
♦ Profil sieci kanalizacji deszczowej.....	Skala 1:100/100 ..	Rys. nr 9
♦ Profil sieci kanalizacji deszczowej.....	Skala 1:100/100 ..	Rys. nr 10
♦ Profil sieci kanalizacji deszczowej.....	Skala 1:100/100 ..	Rys. nr 11
♦ Profil sieci kanalizacji deszczowej.....	Skala 1:100/100 ..	Rys. nr 12
♦ Profil sieci kanalizacji deszczowej.....	Skala 1:100/100 ..	Rys. nr 13
♦ Profil sieci kanalizacji deszczowej.....	Skala 1:100/100 ..	Rys. nr 14
♦ Profil sieci kanalizacji deszczowej.....	Skala 1:100/100 ..	Rys. nr 15





OPIS TECHNICZNY

budowy sieci kanalizacji deszczowej na działkach nr 3008, 3000, 237/584; 2992; 2966; 237/549; 2959; 2976; 237/171; 237/517) zlokalizowanej w ulicy Masztalerza.

1 PODSTAWY OPRACOWANIA

- ♦ Zlecenie Inwestora.
- ♦ Decyzja o lokalizacji celu publicznego.
- ♦ Mapy sytuacyjno - wysokościowe terenu podlegającego opracowaniu w skali 1:500
- ♦ Obowiązujące normatywy i zarządzenia:
 - PN-92/B-01707 - „Instalacje kanalizacyjne. Wymagania w projektowaniu”,
 - PN-EN 752-2:2000 - „Zewnętrzne systemy kanalizacyjne - Wymagania ”,
 - PN-B-10729:19999 - „Studzienki kanalizacyjne”,
 - PN-92/B-10735 - „Przewody kanalizacyjne – Wymagania i badania przy odbiorze ”.

2 PRZEDMIOT I ZAKRES OPRACOWANIA

Przedmiotem opracowania jest projekt budowy sieci kanalizacji deszczowej na działkach nr 3008, 3000, 237/584; 2992; 2966; 237/549; 2959; 2976; 237/171; 237/517; zlokalizowanej w Chojnicach z wlotem do istniejącej studni kanalizacji deszczowej w ulicy 18 Pułku Ułanów i Wyszyńskiego oraz przebudowa odcinka sieci kanalizacji deszczowej w ulicy 18 Pułku Ułanów na długości 63,0 m z średnicy Ø 250 na Ø 315.

3 OGÓLNA CHARAKTERYSTYKA

Powyższe działki zlokalizowane są w południowo-zachodniej części miasta Chojnice w rejonie ODJ „Kolejarz”. Kolektor deszczowy zlokalizowany na powyższych działkach odprowadza wody deszczowe z niżej wymienionych ulic:

- Masztalerza;
- Jedności Robotniczej;
- 18 Pułku Ułanów;

oraz terenów zabudowanych zabudową willową wzdłuż wyżej wymienionych ulic.

Projekt przewiduje włączenie projektowanych sieci kanalizacji deszczowej do istniejącej studni kanalizacji deszczowej w ulicy 18 Pułku Ułanów oraz Wyszyńskiego oraz przebudowę istniejącego odcinka kanalizacji deszczowej w ulicy 18 Pułku Ułanów na długości 63,0 mb z średnicy 250 mm na średnicę 315 mm .



Wody deszczowe z wyszczególnionego terenu poprzez projektowaną sieć kanalizacji deszczowej wprowadzone zostaną do istniejących studni kanalizacji deszczowej.

4 UZBROJENIE TERENU

Na trasie projektowanej sieci kanalizacji deszczowej występuje uzbrojenie podziemne, zgodnie z załączonymi planszami uzgodnieniowymi:

- ♦ kable energetyczne NN,
- ♦ sieć kanalizacji sanitarnej;
- ♦ sieć wodociągowa;
- ♦ sieć gazowa.

W przypadku zbliżeń nie normatywnych zastosowane zostaną rury ochronne.

5 KANALIZACJA DESZCZOWA

5.1 Trasa kanału

Trasę i średnicę projektowanego kanału ustalono biorąc pod uwagę istniejące uzbrojenie oraz dotychczasowe istniejące sieci kanalizacji deszczowej. Określono trasę ułożenia przewodu, jego średnicę, spadek oraz domiary do punktów charakterystycznych.

5.2 Materiały i średnicy

Przewody kanalizacyjne zaprojektowano w systemie z rur kielichowych PCV o średnicy od 200 mm do 400 mm łączonych za pomocą złączek dwukielichowych.

Zastosowane zostaną rury klasy N (5kg/cm², SDR=41) zgodnie z katalogiem technicznym producenta. Producentem rur i kształtek jest WAVIN Metalplast-Buk Sp. z o.o.

Rury PCV do kanalizacji zewnętrznej posiadają Aprobatę techniczną AT/2000-02-0961-04 oraz „Decyzję o dopuszczeniu do stosowania w budownictwie NR 133/93 z dn. 28.06.1993r. dla szeregu S20 (SDR41 dot. klasy N) wydane przez COBRTI INSTAL w Warszawie. Elementem łączącym i uszczelniającym połączenia kielichowe jest uszczelka wargowa wykonana ze specjalnej gumy.

Długości projektowanego odcinka kolektora podano poniżej:

-	200 x 4,9mm	l = 189,0 m
-	250 x 6,2mm	l = 207,0 m
-	315 x 7,7mm	l = 81,0 m
-	400 x 9,8 mm	l = 234,0 m

Obiekty na sieci kanalizacyjnej

Na trasie projektowanej sieci kanalizacji deszczowej projektuje się wykonanie studzienek typu BS firmy BS System. Studzienki wykonane zostaną z betonowych elementów prefabrykowanych:

- ♦ części dennej – studni Ø1200mm (D2),

- ◆ kręgów Ø1200mm o wysokościach 250 (SR-04), 500 (SR-05), 750 (SR-05A), 1000mm (D-2), i 1200 (D-3)
- ◆ pokryw (KP - 02),

Prefabrykaty posiadają Aprobate Techniczną AT/2005-03-0877.

Studzienki wyposażone zostaną w włazy Ø625mm typu ciężkiego.

Projektowane studnie uliczne wyposażyć w osadniki i w kuwety na zanieczyszczenia.

Do odprowadzenia wód deszczowych z powierzchni ulic posłużą studzienki osadnikowe z rur karbowanych Ø425mm.

Zastosowane zostaną wpusty deszczowe uliczne do rur karbowanych Ø425mm, spełniające wymogi klasy obciążeń D400, zamykane na klucz imbusowy. Projektowane wpusty kanalizacji deszczowej zlokalizowane w jezdni posadówić o 1 cm poniżej nawierzchni jezdni. Producentem studzienek i wpustów jest WAVIN Metalplast-Buk.

Wszystkie studnie znajdujące się w pasie jezdni należy wyposażyć w pierścienie odciażające betonowe o średnicy zależnej od średnicy studni.

- ◆ EU 1200 na sieci kanalizacji deszczowej szt. 6
- ◆ WAVIN Ø315mm: szt. 11
- ◆ Wpusty kanalizacji deszczowej – ilość 24 szt., - kratka ściekowa żeliwna prostokątna o wymiarach 63 cm x 43 cm.
Odpływ wód deszczowych do studzienki za pomocą przewodu PVC-U 160/4,0 mm i długościach zgodnie z
załączonymi profilami w projekcie budowlanym.

Planowana liczba studzienek:

- | | |
|--|----------|
| ◆ BS 1200 na sieci kanalizacji deszczowej: | 6 szt. , |
| ◆ WAVIN Ø 315 | 11 szt.. |

5.3 Roboty izolacyjne

Kręgi żelbetowe studni kanalizacyjnych należy izolować od zewnątrz abizolem 2 x R+P, a wewnątrz 2 x R. Izolacje wykonać na suche i czyste podłoże.

6 TECHNOLOGIA WYKONYWANIA ROBÓT

6.1 Wykonywanie i umocnienie wykopów

Z uwagi na prowadzenie kolektorów oraz wykonywanie wykopów w ulicach, gdzie występuje istniejące uzbrojenie, wykopy wykonać jako wąskoprzestrzenne z umocnieniem ścian wykopów. Wszędzie tam, gdzie występują piaski drobne i średnie, zakłada się pełne umocnienie poziome przy pomocy wyprasek stalowych. Konstrukcję umocnienia poziomego podtrzymywać będą drewniane nakładki z beli sosnowych z zastosowaniem rozpór drewnianych lub rozpór śrubowych metalowych (do głębokości 3,0m). Przy zróżnicowanym nacisku z jednej strony wykopu należy dodatkowo stosować ukośne rozpory czyniąc z umocnienia kratownicę. Zalecany maksymalny rozstaw rozpór to 2,0 m. Z uwagi na brak miejsca odłożenia urobku na odkład należy go wywieźć na miejsce wskazane przez Inwestora. Miejsca tymczasowego odkładu należy każdorazowo uzgodnić z Urzędem Miejskim w Chojnicach.

Wykopy obiektowe wykonane zostaną z odpowiednim poszerzeniem do wymiaru potrzebnego do wykonania obiektów.

W rejonie występowania istniejącego uzbrojenia podziemnego należy zastosować się do treści uzgodnień z gestorami tych sieci a ponadto ręcznie wykonać przekopy próbne dla ustalenia dokładnej lokalizacji uzbrojenia. W obrębie



istniejącego uzbrojenia nie stosować wykopów mechanicznych. W przypadku wystąpienia niezainwentaryzowanego uzbrojenia podziemnego należy wspólnie z inspektorem nadzoru ustalić dalszy tok postępowania.

Szczególną uwagę zachować przy wykonywaniu rozkopów wzdłuż istniejącej sieci wodociągowej, kanalizacji sanitarnej które w przypadkach zagrożenia należy dodatkowo kotwić.

Na odcinkach, gdzie wykopy znajdują się w obrębie spulchnionego gruntu a także występują niekorzystne warunki gruntowo - wodne dla posadowienia kanalizacji, dno wykopu musi być wzmocnione. Wzmocnienie wykopu wykonać poprzez wykonanie ławy żwirowej o wysokości min. 20 cm po zagęszczeniu i na całej szerokości wykopu (ze współczynnikiem zagęszczenia 0,9). Przewodów kanalizacyjnych nie wolno układać na ławach betonowych.

6.2 Podsypka

Dodatkowa głębokość wykopu dla wyrównania dna wykopu i wzmocnienia struktury gruntu musi być wykonana sposobem ręcznym. Wypoziomowana podsypka o grub. ok. 10 cm musi być luźno ułożona i nieubita, aby zapewnić odpowiednie podparcie dla rury i kielicha. Materiał użyty do podsypki nie może zawierać ostrych kamieni i cząstek stałych o wymiarach powyżej 20mm.

6.3 Obsypka rur

Obsypka rurociągów musi zagwarantować odpowiednie podparcie ze wszystkich stron. Musi być wykonana natychmiast po stwierdzeniu prawidłowości posadowienia rur.

Materiał użyty do wykonania obsypki powinien spełnić te same warunki co materiał do wykonania podłoża. Obsypka rur musi być prowadzona aż do uzyskania grubości warstwy co najmniej 20cm (po zagęszczeniu) powyżej wierzchu rury. Zagęszczenie powinno odbywać się warstwami grub. 100 - 300mm. Stopień zagęszczenia obsypki z boku rur winien wynosić 90%, a nad rurami do wartości 95% zmodyfikowanej wartości Proctora.

6.4 Zasypywanie wykopów

Projektuje się wymianę gruntu rodzimego w miejscu ułożenia kanalizacji deszczowej na piasek. Pozostałą część wykopów nad obsypką w miejscu projektowanej lokalizacji kanalizacji deszczowej należy wykonać z piasku. Grunt zagęścić do wartości ok. 85% Proctora. Zagęszczenie to uzyskać się przy zasypce warstwami co 20cm i zagęszczeniu wibratorem płytowym. Wskaźnik zagęszczenia gruntu nie może być mniejszy od 0.97.

6.5 Układanie przewodów

W trakcie układania rur z PVC należy stosować warunki układania zgodne z instrukcjami montażowymi układania rurociągów z rur z tworzyw sztucznych producenta WAVIN Metalplast-Buk, oraz instrukcją stosowania systemów WAVIN w drogownictwie.

Przewody z należy układać przy temperaturze powietrza od +5 do +30°C. Układanie rur może odbywać się na uprzednio przygotowanym podłożu – podsypce eliminującej odkształcenia kielichów. Montaż przewodów winien odbywać się na dnie wykopu zachowując projektowany spadek przewodu. Należy zwrócić uwagę na właściwe wsunięcie bosych końców rur w kielichy. Wsuniecie bosego końca musi być dokonane na głębokość oznaczoną na wierzchu rury. Warstwa obsypki



stabilizującej przewód musi być starannie ubita z obu stron przewodu z zachowaniem ostrożności przy zagęszczaniu gruntu nad przewodem.

Złącza rur i kształtek winny być odkryte dla przeprowadzenia odbioru częściowego.

7 OBLICZENIA

7.1 Powierzchnie zlewni

Projektowana kanalizacja deszczowa umożliwi odprowadzenie wód deszczowych z zlewni składającej się powierzchni zabudowy (dachy budynków), powierzchni utwardzonych (drogi) oraz powierzchni terenów zielonych. Do obliczeń zlewni przyjęto następujące ulice: Masztalerza część ulicy 18 Pułku Ułanów, Jedności Robotniczej.

Tab. nr 1. Powierzchnie zlewni.

Rodzaj zabudowy	Powierzchnia F [m ²]	Współczynnik spływu ψ
powierzchnia ulic	8.100	0,90
powierzchnia dachów	3.050	0,95
powierzchnia placów utwardzonych	2.500	0,50
powierzchnia terenów zielonych	6.500	0,10
Razem ΣF_i	20.150	

7.2 Opad i przepływ maksymalny

Do obliczeń przyjęto opad maksymalny o czasie trwania 15min, liczba lat przypadająca na jedno zdarzenie deszczu o natężeniu maksymalnym równa jest 2.

$$q_{\max} = 130 \frac{dm^3}{s \cdot ha}, \text{ dla } t = 15 \text{ min i } C = 2 \text{ lata}$$

$$Q_{\max} = 2,015 ha \cdot 0,4 \cdot 130 \frac{dm^3}{s \cdot ha} \approx 104 \frac{dm^3}{s}$$

Średnice przewodów kanalizacji deszczowej dobrano dla przepływu maksymalnego. Kolektory od Ø 200 do Ø 315 zaprojektowane w ulicach Masztalerza umożliwiają przepływ przy całkowitym napełnieniu przewodu.

8. UWAGI KOŃCOWE

- ♦ Wszelkie zmiany i odstępstwa od projektu należy uzgodnić z autorem.
- ♦ Projektant zastrzega prawa autorskie do niniejszego opracowania.

Autorzy opracowania:

Projektant: Barbara Jażdżewska

Asystent projektanta: mgr inż. Kamila Kłos

Sprawdzający: Jan Chudecki