

**Pracownia Badań
Geotechnicznych**

„GEObud” S.C.

05-825 Grodzisk Mazowiecki, ul. Nadarzyńska 4

02-886 Warszawa, ul. Jagielska 37A

Tel. +48 603 894 776

e-mail: geobud@o2.pl

Projekt geotechniczny

**sieci kanalizacji deszczowej
w ul. L. Waryńskiego i ul. Batalionów Chłopskich
w Pruszkowie, powiat pruszkowski**

Wykonawcy:

*mgr Jarosław Przygoda
upr. geol. nr VII-1722*



inż. Szymon Czerski



Prace

**rozpoczęto:
zakończono:**

kwiecień 2025 r.

kwiecień 2025 r.

**Wykonano w ilości 3 egzemplarzy
Egzemplarz nr**

Warszawa, kwiecień 2025 r.

Spis treści

1. Przedmiot opracowania	2
2. Podstawa opracowania	2
3. Ogólna charakterystyka terenu	2
4. Charakterystyka podłoża gruntowego	2
5. Warunki gruntowe i kategoria geotechniczna podłoża	3
6. Prognoza zmian właściwości podłoża gruntowego w czasie	3
7. Określenie obliczeniowych wartości parametrów geotechnicznych	4
8. Określenie częściowych współczynników bezpieczeństwa do obliczeń geotechnicznych	4
9. Określenie oddziaływań od gruntu	4
10. Model obliczeniowy podłoża gruntowego	5
11. Obliczenie nośności i osiadania podłoża gruntowego	5
12. Wykonawstwo robót ziemnych	5
13. Oddziaływanie wody gruntowej na obiekt	5
14. Monitoring projektowanego obiektu	5

1. Przedmiot opracowania

Przedmiotem opracowania jest projekt geotechniczny sieci kanalizacji deszczowej zlokalizowanej w ul. L. Waryńskiego i ul. Batalionów Chłopskich w Pruszkowie.

2. Podstawa opracowania

Podstawę opracowania stanowią:

- ✓ J. Przygoda: „Opinia geotechniczna wraz z dokumentacją badań podłoża gruntowego dla potrzeb projektu sieci kanalizacji deszczowej w ul. L. Waryńskiego i ul. Batalionów Chłopskich w Pruszkowie” opracowana w P.B.G. „GEOBUD” s.c. w kwietniu 2025 r.,
- ✓ obowiązujące normy określające warunki posadowienia obiektów budowlanych,
- ✓ wymagany zakres opracowania określony przez Rozporządzenie Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012 r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych.

3. Ogólna charakterystyka terenu

Projektowana kanalizacja deszczowa, przebiega wzdłuż ul. L. Waryńskiego i ul. Batalionów Chłopskich i jest zlokalizowana w północnej części Pruszkowa.

Zgodnie z podziałem fizyczno-geograficznym Polski planowana inwestycja znajduje się na obszarze tarasu nadzalewowego rzeki Utraty, w obrębie Równiny Łowicko-Błońskiej, tworzącej zdenudowaną powierzchnię akumulacji lodowcowej, ukształtowaną w wyniku procesów sedymentacyjno-denudacyjnych, zachodzących w warunkach klimatu peryglacjalnego w okresie zlodowacenia północnopolskiego. Pod względem geologicznym jest to płaska wysoczyzna morenowa. Projektowana sieć kanalizacji deszczowej przebiega przez taras nadzalewowy Utraty, którego powierzchnia zasadniczo była formowana podczas ostatniego zlodowacenia.

Aktualne ukształtowanie powierzchni terenu jest efektem działalności antropogenicznej związanej z realizacją zabudowy i infrastruktury miejskiej.

4. Charakterystyka podłoża gruntowego

W wyniku przeprowadzonych prac badawczych, których wyniki zestawiono w dokumentacji badań podłoża gruntowego w podłożu projektowanej sieci kanalizacji deszczowej wyodrębniono następujące warstwy geotechniczne:

- I warstwa** obejmuje holocenytyczne **grunty nasypowe**, na które składa się mieszanina piasków różnoziarnistych, piasków ilastych, pyłów i humusowej substancji organicznej z domieszką okruchów gruzu i żużla. Grunty nasypowe znajdują się w stanie średnio zagęszczonym oraz luźnym. Miąższość przypowierzchniowej warstwy nasypów osiąga 1,3 – 2,1 m. Ze względu na lokalnie stwierdzoną znaczną zawartość substancji organicznej pochodzenia roślinnego (humusu) utwory nasypowe są kwalifikowane do grupy gruntów o przeciętnej zagęszczalności.
- II warstwę** tworzą nienośne **grunty organiczne** rozwinięte w warunkach dużej wilgotności. Pod względem litologicznym jest to humus pylasty a także torf. Miąższość warstwy utworów organicznych dochodzi do 0,8 m a ich spąg spotyka się na głębokości

2,1 – 2,5 m p.p.t. Przewarstwienia humusu występują też w obrębie piasków korytowych Utraty. Osady organiczne są zaliczane do grupy gruntów nienośnych oraz gruntów o słabej zagęszczalności i z tego względu nie mogą być wykorzystywane do formowania zasypki wykopów pod przewody kanalizacyjne.

III warstwę budują **spoiste grunty rzeczne** facji powodziowej (mady gliniaste) występujące w stanie twardoplastycznym. Uśredniona wartość stopnia plastyczności I_L wynosi 0,20. Spoiste utwory fluwialne rozpoznano miejscami na głębokości 2,5 – 2,8 m p.p.t. Mady gliniaste są zaliczane do grupy gruntów bardzo wysadzinowych a także gruntów o słabej zagęszczalności.

IV warstwę stanowią **sypkie grunty rzeczne** facji korytovej, znajdujące się w stanie średnio zagęszczonym. Uogólniona wartość stopnia zagęszczenia I_D jest równa 0,50. Pod względem litologicznym są to miejscami zapyłone piaski drobne. Strop serii piasków fluwialnych rozpoznano na głębokości 2,1 – 2,8 m p.p.t. a ich miąższość przekracza 1,9 m. Sypkie osady rzeczne charakteryzują się dobrą zagęszczalnością a także są kwalifikowane do grupy gruntów niewysadzinowych oraz gruntów o dobrej zagęszczalności. Poniżej głębokości 2,01 – 3,19 m p.p.t. piaski są nawodnione i budują warstwę wodonośną pierwszego poziomu wód podziemnych.

W podłożu projektowanej kanalizacji deszczowej zlokalizowanej w ul. L. Waryńskiego i ul. Batalionów Chłopskich w Pruszkowie, w strefie głębokości do 4,0 m p.p.t. stwierdzono obecność jednego poziomu wód podziemnych. Warstwę wodonośną budują średnio wodoprzepuszczalne, sypkie grunty o genezie rzecznej. Zwierciadło wód gruntowych miejscami ma charakter naporowy. Warstwę napinającą tworzą półprzepuszczalne osady organiczne. Ustalone zwierciadło wód podziemnych stabilizuje się na głębokości 2,01 – 3,19 m p.p.t., występując na rzędnej zmieniającej się od ok. 91,2 m n.p.m. do 92,2 m n.p.m. m n.p.m. Przepływ wód podziemnych odbywa się w kierunku północno-wschodnim, w stronę koryta rzeki Utraty, które stanowi lokalną bazę drenażową. Poziom zwierciadła wód podziemnych określony w wykonanych odwiertach badawczych jest zbliżony do stanu niskiego. W czasie wzmożonych opadów atmosferycznych a także szybkiego topnienia pokrywy śniegowej poziom zwierciadła wód gruntowych może ulec podwyższeniu maksymalnie o ok. 0,4 – 0,6 m powyżej wysokości rozpoznanej w kwietnia 2025 r.

5. Warunki gruntowe i kategoria geotechniczna podłoża

Wyniki badań geotechnicznych przeprowadzonych na analizowanym terenie wskazują, że warstwy gruntowe zalegające w podłożu projektowanej sieci kanalizacji deszczowej cechują się poziomym uwarstwieniem a ponadto nie stwierdzono występowania niekorzystnych zjawisk geologicznych.

Zgodnie z klasyfikacją przedstawioną w Rozporządzeniu Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012 r. w podłożu analizowanego terenu występują proste warunki gruntowe, dzięki czemu projektowana sieć kanalizacji deszczowej, zlokalizowana w ul. L. Waryńskiego i ul. Batalionów Chłopskich w Pruszkowie może być zakwalifikowana do drugiej kategorii geotechnicznej.

6. Prognoza zmian właściwości podłoża gruntowego w czasie

W warunkach normalnej eksploatacji projektowanych instalacji nie przewiduje się zmian właściwości gruntów zalegających poniżej dna wykopów pod warunkiem prawidłowego wykonania robót ziemnych. Projektowana kanalizacja deszczowa nie spowoduje pojawienia się dodatkowych naprężeń w ośrodku gruntowym. Zmianie ulegnie wykształcenie oraz struktura gruntów w strefie zasypek wykopów, co związane jest z wymieszaniem gruntów rodzimych zalegających w podłożu analizowanego terenu podczas prowadzenia prac ziemnych. W praktyce nie ma możliwości

odtworzenia pierwotnego układu warstw gruntowych podczas formowania zasypek wykopów. Przekształcenia gruntów, które wystąpią powyżej wbudowanego przewodu nie spowodują istotnej zmiany kierunku infiltracji wód gruntowych jak również zmiany właściwości filtracyjnych osadów mineralnych.

7. Określenie obliczeniowych wartości parametrów geotechnicznych

Wartości obliczeniowych parametrów geotechnicznych przyjęto na podstawie parametrów geotechnicznych zestawionych w tabeli 1 prezentowanej w rozdziale 5 dokumentacji badań podłoża gruntowego, mnożonych przez odpowiednie współczynniki bezpieczeństwa zgodnie z tabelami nr 1 ÷ 2 z punktu 8.

8. Określenie częściowych współczynników bezpieczeństwa do obliczeń geotechnicznych

Częściowe współczynniki bezpieczeństwa należy przyjąć zgodnie z załącznikiem B do normy EN 1997-1-2004.

Współczynniki częściowe γ do stanów granicznych nośności w trwałych i przejściowych sytuacjach obliczeniowych oraz współczynniki korelacyjne ξ we wszystkich sytuacjach obliczeniowych, należy przyjmować zgodnie z poniższymi tabelami.

Tabela nr 1 - Współczynniki częściowe γ_M do sprawdzania stanów granicznych konstrukcyjnego (STR) i geotechnicznego (GEO)

Parametr gruntu	Symbol	Zestaw	
		M1	M2
Kąt tarcia wewnętrznego ^a	$\gamma_{\varphi'}$	1,0	1,25
Spójność efektywna	$\gamma_{c'}$	1,0	1,25
Wytrzymałość na ścinanie bez odpływu	γ_{cu}	1,0	1,4
Wytrzymałość na ściskanie jednoosiowe	γ_{qu}	1,0	1,4
Ciężar objętościowy	γ_{γ}	1,0	1,0
^a Współczynnik ten stosuje się do wartości $\tan \varphi'$			

Tabela nr 2 - Współczynniki częściowe γ_R dotyczące skarp i stateczności ogólnej

Opór	Symbol	Zestaw		
		R1	R2	R3
Opór ścinania gruntu	$\gamma_{R,e}$	1,0	1,1	1,0

9. Określenie oddziaływań od gruntu

Projektowana sieć kanalizacji deszczowej zostanie wbudowana na głębokości przekraczającej maksymalną głębokość przemarzania, która na dokumentowanym terenie dochodzi do 1,0 m p.p.t., a tym samym nie występuje zagrożenie tworzenia się poniżej przedmiotowych instalacji wysadzin

mrozowych. Oddziaływania od gruntu na projektowane instalacje po ich wbudowaniu, związane z obciążeniem zasypką gruntową, nie przekroczą wartości typowych i dopuszczalnych dla tego rodzaju przewodów, a więc nie będą miały istotnego wpływu na warunki bezpiecznego użytkowania kanalizacji.

10. Model obliczeniowy podłoża gruntowego

Model podłoża gruntowego w rejonie lokalizacji projektowanej inwestycji został zilustrowany na profilach wierceń badawczych prezentowanych w załączniku 2 dokumentacji badań podłoża gruntowego.

Ustalone zwierciadło wód podziemnych stabilizuje się na głębokości 2,01 – 3,19 m p.p.t., występując na rzędnej zmieniającej się od ok. 91,2 m n.p.m. do 92,2 m n.p.m. m n.p.m.

11. Obliczenie nośności i osiadania podłoża gruntowego

Projektowana sieć kanalizacji deszczowej zlokalizowana w ul. L. Waryńskiego i ul. Batalionów Chłopskich w Pruszkowie nie spowodują pojawienia się dodatkowych naprężeń w otaczającym ośrodku gruntowym. Usunięty grunt, w miejsce którego zostanie wbudowany przewód kanalizacyjny cechuje się większą gęstością objętościową a tym samym nie występuje potrzeba wykonywania obliczeń nośności a także osiadań podłoża gruntowego.

12. Wykonawstwo robót ziemnych

Roboty ziemne należy wykonywać zgodnie z regulacjami normy *PN-B-06050/1999 Geotechnika. Roboty ziemne*. Odsłonięte dno wykopu należy chronić przed zawilgoceniem przez wody opadowe. Zasypka gruntowa projektowanych przewodów kanalizacyjnych powinna być wbudowywana warstwami o grubości uzależnionej od stosowanego sprzętu zagęszczającego (zwykle nie więcej niż 0,2 – 0,3 m), które każdorazowo należy dogęścić do uzyskania wskaźnika zagęszczenia $I_s \geq 1,0$.

Kontrola zagęszczenia gruntów zasypki może być prowadzona dla każdej uformowanej i zagęszczonej warstwy metodami laboratoryjnymi (metoda Proctora) lub po całkowitej likwidacji wykopów – za pomocą sondowań dynamicznych. Badania zagęszczenia podbudowy drogi należy przeprowadzić z wykorzystaniem płyty statycznej (metoda VSS) lub płyty dynamicznej.

13. Oddziaływanie wody gruntowej na obiekt

Problem niekorzystnego oddziaływania wód gruntowych na projektowaną sieć kanalizacji deszczowej nie wystąpi. Przewody kanalizacyjne umożliwiają bezproblemowe użytkowanie instalacji w warunkach pełnego nawodnienia środowiska gruntowego.

14. Monitoring projektowanego obiektu

W podłożu projektowanej sieci kanalizacji deszczowej, poniżej przypowierzchniowej warstwy holocenów gruntów nasypowych (I warstwa geotech.) oraz utworów organicznych (II warstwa geotech.) stwierdzono występowanie rozległej serii sypkich gruntów rzecznych, na które składają się zarówno osady spoiste facji powodziowej (III warstwa geotech.) jak i osady sypkie facji korytowej (IV warstwa geotech.). Rodzime grunty mineralne charakteryzujące się stosunkowo wysokimi wartościami parametrów wytrzymałościowych oraz niewielką odkształcalnością. Wykopy pod planowaną sieć kanalizacji deszczowej znajdują się na tyle daleko od sąsiadujących obiektów budowlanych, że nie będą na nie oddziaływać. W związku z tym, nie przewiduje się specjalnych

działań monitorujących. Powyższe zalecenie dotyczy robót ziemnych prowadzonych zgodnie ze sztuką budowlaną, co oznacza m.in. wykonywanie wykopów pod osłoną konstrukcji rozporowych oraz w warunkach odwodnienia wszędzie tam, gdzie poziom zwierciadła wód gruntowych stabilizuje się powyżej dna wykopów. W przypadku prowadzenia odwodnienia celem obniżenia poziomu zwierciadła wód podziemnych na czas wykonywania robót budowlanych związanych z realizacją sieci kanalizacji deszczowej zalecane jest systematyczne kontrolowane odpompowywanych wód pod kątem zawartości części mineralnych (ziaren gruntowych), dla wykluczenia możliwości suffozyjnego wymywania gruntów podczas pompowania. Siatki filtrów systemu odwodnieniowego muszą być dostosowanego do składu granulometrycznego piasków budujących warstwę wodonośną.

*mgr Jarosław Przygoda
upr. geol. nr VII-1722*

