# HYDRO4Tech 

PROJEKTY, OPINIE, EKSPERTYZY, DOKUMENTACJE
BADANIA GRUNTU, SPECJALISTYCZNE ROBOTY GEOTECHNICZNE, ODWODNIENIA
Geotechnika
Tel. 503533521
geo4tech@gmail.com
geo4tech@gmail.com
ul. Balkonowa 5 lok. 6
03-329 Warszawa
www.hydro4tech.pl

Hydrotechnika
tel. 666712606 hydro4tech@gmail.com


## SPIS TREŚCI

I. DOKUMENTCJA BADAŃ PODŁOŻA GRUNTOWEGO ..... 3

1. WSTĘP ..... 3
1.1. Przedmiot opracowania ..... 3
1.2. Wykorzystane materiaty ..... 3
1.3. Charakterystyka terenu badań oraz inwestycji ..... 4
2. ZAKRES WYKONANYCH ROBÓTI BADAŃ ..... 4
3. CHARAKTERYSTYKA GEOLOGICZNO-INŻYNIERSKA ..... 4
3.1. Warunki gruntowo - wodne ..... 4
3.2. Charakterystyka warstw geotechnicznych ..... 5
II. OPINIA GEOTECHNICZNA ..... 7

## SPIS ZAtĄCZNIKÓW

Zat. 1.0 Mapa lokalizacyjna, skala 1:50 000
Zat. 2.0 Mapa dokumentacyjna, skala 1:1 000
Zat. 3.0 Przekrój geotechniczny wzdtuż linii I-I, skala 1:1 000/1:20
Zat. 4.0 Karty otworów geotechnicznych, skala 1:20
Zat. 5.0 Objaśnienia do profili i przekroju geotechnicznego

## I. DOKUMENTCJA BADAŃ PODŁOŻA GRUNTOWEGO

## 1. WSTEP

Dokumentacja została sporządzona na zlecenie biura projektowego: Drogowa Pracownia Projektowa „TD Projekt" Tomasz Dąbrowski z siedzibą w Bronowie-Zalesiu 20, 09-411 BIAŁA.

### 1.1. Przedmiot opracowania

Dokumentacja powstała w celu oceny stanu podłoża gruntowego dla potrzeb projektu budowy ulicy Sosnowej w miejscowości Maszewo Duże w gminie Stara Biała, pow. płocki, woj. mazowieckie.

Dokumentacja zawiera opis i interpretację przeprowadzonych badań podłoża gruntowego oraz określenie warunków gruntowo-wodnych.

### 1.2. Wykorzystane materiały

Dla potrzeb opracowania niniejszej dokumentacji wykorzystane zostały:
[1] PN-B-02481:1998. Geotechnika. Terminologia podstawowa, symbole literowe i jednostki miar.
[2] PN-B-02480:1986. Grunty budowlane. Określenia, symbole, podział i opis gruntów.
[3] PN-EN ISO 14688. Badania geotechniczne. Oznaczanie i klasyfikowanie gruntów.
[4] PN-B-02479:1998. Geotechnika. Dokumentowanie geotechniczne. Zasady ogólne.
[5] PN-B-03020:1981. Grunty budowlane. Posadowienie bezpośrednie budowli. Obliczenia statyczne i projektowe.
[6] PN-B-04452:2002. Geotechnika. Badania polowe.
[7] PN-EN 1997-2. Eurokod 7. Projektowanie geotechniczne. Część 2: Rozpoznanie i badanie podłoża gruntowego.
[8] Zenon Wiłun, „Zarys Geotechniki". Wydawnictwa Komunikacji i Łączności. 2010 r.
[9] Rozporządzenie Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012 roku w sprawie ustalenia geotechnicznych warunków posadawiania obiektów budowlanych (Dz. U. 2012, poz. 463).
[10] Rozporządzenie Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 2 marca 1999 r. w sprawie warunków jakim powinny odpowiadać drogi publiczne i ich usytuowanie (Dz. U. nr 43, poz. 430).

### 1.3. Charakterystyka terenu badań oraz inwestycji

Projektuje się budowę ulicy w miejscowości Maszewo Duże na działce o nr ew. 226. Jest to teren wiejski z zabudową jednorodzinną. Lokalizację inwestycji przedstawiono na Zał. 1.0.

## 2. ZAKRES WYKONANYCH ROBÓTIBADAŃ

Na badanym terenie wykonano:

- 3 otwory badawcze o głębokości do 2,0 m ppt.

Liczba otworów badawczych oraz ich lokalizacja i głębokość uzgodnione zostały z Zamawiającym. Ich lokalizację przedstawiono na Zał. 2.0.

Cechy gruntów jako podłoża budowlanego zostały określone na podstawie wyników badań polowych.

## Zakres badań polowych:

- makroskopowe badania próbek pobieranych z otworów geotechnicznych z każdej warstwy litologicznie zmiennej i maksymalnie co 1,0 m, określające rodzaje, wilgotności gruntów oraz stany gruntów spoistych wg [1], [2] i [3] (wyniki zostały przedstawione na Zał. 4.0),
- pomiary położenia zwierciadła wód podziemnych (wyniki zostały przedstawione na Zał. 4.0).

Uzyskane wartości charakterystyczne stopnia zagęszczenia $I_{D}$ i wilgotności gruntów niespoistych posłużyły jako cechy wiodące do wyznaczenia wartości pozostałych parametrów geotechnicznych metodą „B" wg [5].

## 3. CHARAKTERYSTYKA GEOLOGICZNO-INŻYNIERSKA

### 3.1. Warunki gruntowo - wodne

Na podstawie wykonanych wierceń stwierdza się, iz na badanym terenie pod warstwą nasypów zalegają: piaski humusowe oraz piaski pylaste i piaski zaglinione na pograniczu piasków gliniastych położone na piaskach drobnych i średnich. Przewidywany schemat budowy geologicznej przedstawiony został na przekroju geotechnicznym (Zał. 3.0) oraz na kartach otworów geotechnicznych (Zał. 4.0).

W trakcie wykonywania badań zwierciadła wód gruntowych nie nawiercono.

Po intensywnych opadach deszczów oraz w czasie wiosennych roztopów możliwe jest okresowe gromadzenie się wód zawieszonych na stropach utworów słabo przepuszczalnych.

### 3.2. Charakterystyka warstw geotechnicznych

Na podstawie badań polowych wydzielono trzy warstwy geotechniczne. Szczegółowe zestawienie charakterystycznych parametrów geotechnicznych przedstawiono w Tab. 1.

Współczynnik korekcyjny do parametrów warstw: $\mathrm{m}=0,9$.
a) Warstwa geotechnicznal

Nasypy. Zbudowane z humusów i gruzu ceglanego z domieszką piasków humusowych i średnich, suche i wilgotne, szaro-brązowe, czarno-szare.

Ze względu na ich niewielką miąższość nie podaje się parametru geotechnicznego.
Geneza antropogeniczna.
b) Warstwa geotechniczna II

Wykształcona jest w postaci humusów z domieszką piasków humusowych (miejscami zaglinionych) oraz piasku drobnego zaglinionego na pograniczu piasków gliniastych, wilgotnych, brązowych.

Grunty te występują w stanie średniozagęszczonym.
Parametr wiodący - stopień zagęszczenia $\mathrm{I}_{\mathrm{D}}=0,60$.
Geneza wodnolodowcowa.
c) Warstwa geotechniczna III

Wykształcona jest w postaci piasków średnich oraz piasków średnich z domieszką piasków drobnych, wilgotnych, żótto-brązowych i żółtych.

Grunty te występują w stanie średniozagęszczonym.
Parametr wiodący - stopień zagęszczenia $\mathrm{I}_{\mathrm{D}}=0,60$.
Geneza wodnolodowcowa.

Tab. 1 Parametry warstw geotechnicznych

| 00055000000035030 | Rodzaj gruntu |  | Parametry charakterystyczne |  |  |  |  |  |  |
| :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: |
|  |  |  |  |  |  | 0 0 $\vdots$ © in | $\overline{0}$ 0 $\frac{3}{3}$ $\frac{3}{3}$ $\frac{3}{5}$ 0 $\vdots$ |  | $\begin{aligned} & u \\ & 0 \\ & 3_{3} \\ & 0 \\ & 0 \\ & \frac{0}{4} \\ & \frac{\pi}{0} \\ & \sum_{3}^{00} \\ & 3 \end{aligned}$ |
|  |  | - | $\begin{aligned} & I_{0}\left(I_{1}\right) \\ & H \end{aligned}$ |  | $\begin{aligned} & \phi \\ & { }^{\circ} \end{aligned}$ | $\begin{gathered} c \\ \mathrm{c} \\ {[\mathrm{kPa}]} \end{gathered}$ | $\begin{gathered} M_{0} \\ \text { [MPa] } \end{gathered}$ | $\begin{gathered} \mathrm{M} \\ \text { [MPa] } \end{gathered}$ | - |
| 1 | nasypy <br> (humus, gruz ceglany piaski humusowe) | - | - |  | - | - | - | (1) | grunty wątpliwe |
| 11 | piasek drobny zagliniony, piasek humusowy, piasek pylasty | - | 0,60 | 1,75 | 30,9 | 2,0 | 74,4 | 93,0 | grunty wątpliwe |
| III | piasek średni, piasek drobny, | - | 0,50 | 1,65 | 33,0 | - | 94,7 | 105,2 | grunty niewysadzinowe |




 ＊ 6
－ 8
‘६૭ ！כșoușou＾dnı̊̊ op

－


＇9











＇



