## OPINIA GEOTECHNICZNA

dla budowy skateparku, pumptracka, toru łuczniczego wraz z infrastrukturą towarzyszącą - Brzoza Północ na dz. nr 465/2 we wsi Brzoza gm. Nowa Wieś Wielka

Opracował:
mgr Krzysztof Gul
upr. geol. MOŚZNiL VII-1144

Bydgoszcz marzec 2023 r

## SPIS TREŚCI

## 1. DANE OGÓLNE

## 2. WARUNKI GRUNTOWO - WODNE

## 3. WNIOSKI I ZALECENIA

## SPIS ZALĄCZNIKÓW GRAFICZNYCH

Zał. nr 1 Mapa dokumentacyjna w skali 1:1000
Zał. nr 2 Objaśnienia znaków i symboli użytych na przekrojach
Zał. nr 3 Legenda do przekrojów z tabelą parametrów geotechnicznych
Zał. Nr 4 Karta dokumentacyjna otworów wiertniczych

## I.DANE OGÓLNE

1.Tytuł tematu: Opinia geotechniczna dla budowy skateparku, pumptracka, toru łuczniczego wraz z infrastrukturą towarzyszącą - Brzoza Północ na dz. nr 465/2 we wsi Brzoza gm. Nowa Wieś Wielka

## 2. Cel opracowania:

Celem przeprowadzonych badań jest rozpoznanie i udokumentowanie warunków gruntowowodnych dla projektowanej inwestycji, a w szczególności:

- rozpoznanie przestrzennego układu warstw geologicznych podłoża gruntowego
- wydzielenie warstw geotechnicznych
- określenie parametrów fizyczno-wytrzymałościowych wydzielonych warstw
- określenie głębokości zalegania wody gruntowej
- ocena przydatności terenu dla realizacji projektowanej inwestycji


## 3. Charakterystyka projektowanej inwestycji

Projektuje się budowę skateparku, pumptracka oraz toru łuczniczego wraz z infrastrukturą towarzyszącą w postaci ścieżek dojścia i budowy miejsc parkingowych z płyt ażurowych. Zakres planowanych prac nie przewiduje wykonywania głębokich wykopów, obejmuje on montaż lekkich powierzchniowych urządzeń ewentualnie płytko fundamentowanych.

## 4.Charakterystyka środowiska geograficznego

### 4.1 Topografia i zagospodarowanie terenu

Dokumentowany teren położony jest w na dz. nr 465/2 przy ul. Kanarkowej w północnej części wsi Brzoza w gm. Nowa Wieś Wielka. Aktualnie jest to obszary niezabudowany w północnej części splantowany, a w południowej porośnięty trawą, w jego obrębie brak jest zinwentaryzowanego uzbrojenia podziemnego. W północnej części stał rozebrany obecnie budynek.

W bezpośrednim sąsiedztwie terenu badań posadowione są nowe domy jednorodzinne. Znajdują się one w dobrym stanie technicznym i nie wykazują usterek wynikających z przesłanek geologicznych.

### 4.2 Geomorfologia

W ujęciu geomorfologicznym analizowany obszar położony jest na tarasie erozyjno akumulacyjnej rzeki Noteć w południowej części mezoregionu Kotlina Toruńska.

### 4.3 Hipsometria

Powierzchnia terenu w obszarze badań jest płaska, lekko nachylona w kierunku południowym, rzędne terenu w obszarze planowanych inwestycji w miejscach wykonanych badań mieszczą się w przedziale $68,76-69,26 \mathrm{~m}$ n.p.m., deniwelacje w obrębie badanego terenu wynoszą maks. ok. $0,5 \mathrm{~m}$.

## 5. Zakres i metodyka wykonanych prac

### 5.1 Prace terenowe

- współrzędne płaskie punktów badawczych wytyczono metodą ortogonalną z dowiązaniem do istniejących szczegółów terenowych. Współrzędne wysokościowe określono na podstawie niwelacji technicznej wykonanej niwelatorem z dowiązaniem ciągu niwelacyjnego do repera roboczego /pokrywa studzienki kanalizacyjnej/ o rzędnej odczytanej z dostarczonego podkładu geodezyjnego.
- wiercenia:- wykonano 3 otwory geologiczne badawcze w miejscach wskazanych przez zleceniodawcę do głębokości $2,0 \mathrm{~m}$ p.p.t., ręcznie spiralnym SS o średnicy 70 mm .
- sondowania: wykonano badania stopnia zagęszczenia w obrębie gruntów sypkich w 3 punktach lekką sondą udarową DPL z końcówką stożkową w zakresie głębokości $0,4-2,0 \mathrm{~m}$. Łącznie przesondowano 4,6 m podłoża.

Prace terenowe przeprowadzono w dniu 07.03.2023 r pod stałym nadzorem geologicznym.

## II. WARUNKI GRUNTOWO - WODNE

## 1. Charakterystyka geologiczno - geotechniczna podłoża

Podłoże badanego terenu jest zbudowane z gruntów rodzimych, mineralnych, sypkich. Podzielono je na warstwy przyjmując, jako podstawę podziału wydzielenia geologiczne różniące się genezą, stratygrafią oraz litologią i ujęto w jednostki geotechniczne zgodnie z PNEN 1997-1 i PN-EN 1997-2.

W budowie geologicznej dokumentowanego terenu, w strefie przypowierzchniowej do głębokości wykonanych wierceń tzn. $2,0 \mathrm{~m}$, wyróżniono osady czwartorzędowe holocenu i plejstocenu.

## Czwartorzęd (Q)

## Holocen (Qh)

Gleby (Gb) - to ciągła warstwa piasków drobnych humusowych, zalegająca na powierzchni całego terenu badań do głębokości $0,3-0,4 \mathrm{~m}$. Z uwagi na punktowy charakter badań lokalnie możliwe jest głębsze zaleganie spągu warstwy glebowej niż wykazano to w trakcie badań.

Powyższe grunty z uwagi na młody wiek, wysoką ściśliwość, niskie wartości oraz anizotropię parametrów geotechnicznych nie mogą stanowić podłoża budowlanego dla projektowanego obiektu, dlatego też pominięto je w szczegółowej charakterystyce geotechnicznej.

## Plejstocen(Qpf) - utwory sypkie akumulacji fluwialnej

Warstwa I - to seria piasków zalegających pod w/w glebami nawiercona na głębokości 0,3$0,4 \mathrm{~m}$. Do głębokości wykonanych wierceń tj. do $2,0 \mathrm{~m}$ omawianych utworów nie przewiercono. Opisywane piaski zalegają w gruncie w stanie średnio zagęszczonym o wartości stopnia zagęszczenia $I_{D}$ mieszczącej się w przedziale $0,40-0,58$ ustalonej na podstawie badań
sondą DPL z końcówką stożkową. Z uwagi na zróżnicowanie ich uziarnienia i zagęszczenia wydzielono w ich obrębie dodatkowo 3 warstwy:

Warstwa $I \boldsymbol{a}$ - to piaski drobne o wartości normowej stopnia zagęszczenia $\mathrm{I}_{\mathrm{D}}{ }^{\mathrm{n} /}=0,40$;

Warstwa $\boldsymbol{I b}$ - to piaski drobne o wartości normowej stopnia zagęszczenia $\mathrm{I}_{\mathrm{D}}{ }^{\text {(n/ } /}=0,58$

Warstwall $\boldsymbol{b}$ - to piaski średnie przewarstwione piaskami drobnymi o wartości normowej stopnia zagęszczenia $\mathrm{I}^{\text {(n/ } /}=0,50$.

Głębokość zalegania w/opisanych warstw i ich układ zilustrowano w karcie dokumentacyjnej otworów wiertniczych /Zał. Nr 4/. Pozostałe parametry geotechniczne zestawiono i zilustrowano w legendzie do przekrojów geologiczno - inżynierskich /Zał. Nr 3/.

## 2. Warunki wodne

W okresie prowadzenia prac terenowych tj. marzec 2023 r do głębokości $2,0 \mathrm{~m}$ p.p.t. stwierdzono występowanie jednego ciągłego poziomu wód gruntowych o zwierciadle, ciągłym, swobodnym, stabilizującym się na głębokości $0,92-1,46 \mathrm{~m}$ tj. na rzędnych $67,80-67,84 \mathrm{~m}$ n.p.m.

Stwierdzone w trakcie badań stany wód gruntowych uznaje się za wysokie w grupie stanów średnich w ich rocznym cyklu wahań. W okresie intensywnych długotrwałych opadów lub intensywnych roztopów, maksymalny piezometryczny poziom zwierciadła wód gruntowych może być wyższy o około $0,5 \mathrm{~m}$ w stosunku do stwierdzonego badaniami. Zwierciadło wody może wystąpić ponad powierzchnię gruntu.

Klasyfikacja i oznaczenie środowiska zewnętrznego oddziałującego na beton.
W obrębie gruntów budujących podłoże w analizowanym obszarze stwierdza się: -powyżej zwierciadła wód gruntowych środowisko stałe, nieagresywne, wilgotne -poniżej zwierciadła wód gruntowych środowisko stałe, nieagresywne, mokre

Ocenę agresywności przeprowadzono na podstawie doświadczeń w budownictwie na obszarach o podobnej budowie geologicznej.

## III. WNIOSKI I ZALECENIA

## WNIOSKI:

1. Na podstawie przeprowadzonych badań stwierdza się, że warunki gruntowo - wodne dla budowy planowanej inwestycji są korzystne z uwagi na:
1.1. - występowanie w przypowierzchniowej strefie podłoża cienkiej warstwy nienośnych gleb, której spąg układa się na głębokości $0,3-0,4 \mathrm{~m}$.
1.2. - występowanie poniżej $w / w$ gleb gruntów warstwy I tj. piasków w stanie średnio zagęszczonym, które charakteryzują się wysokimi wartościami parametrów wytrzymałościowych i umożliwiają ewentualne bezpośrednie posadowienie elementów fundamentowanych oraz warstw konstrukcyjnych planowanych nawierzchni utwardzonych.
1.3. - występowanie jednego, ciągłego poziomu wód gruntowych o zwierciadle ciągłym, swobodnym, stabilizującym się na głębokości $0,92-1,46 \mathrm{~m}$ tj. na rzędnych $67,80-67,84 \mathrm{~m}$ n.p.m. tj. poniżej poziomu spągu gleb oraz poziomu posadowienia fundamentów elementów projektowanej inwestycji;
1.4. - występowanie środowiska nieagresywnego na beton.
2. Stwierdza się występowanie prostych warunków gruntowo - wodnych w badanym podłożu. Obiekt można zaliczyć do I kategorii geotechnicznej.

## ZALECENIA:

1. W świetle stwierdzonych warunków gruntowo - wodnych dla wykonania sztywnej nawierzchni utwardzonej skateparku i pumptracku oraz infrastruktury towarzyszącej zaleca się:

- skorytowanie warstwy nienośnych gleb na całych powierzchniach planowanych utwardzonych, sztywnych nawierzchniach do stropu piasków warstwy I.
- przeprowadzić dogęszczenie mechaniczne odsłoniętego stropu piasków i wykonanie na nim projektowanych warstw konstrukcyjnych pod sztywne nawierzchnie.
- w obszarach głębiej zalegających gleb wykonać w ich miejsce zagęszczoną podsypkę piaskową.
- Lekkie obiekty fundamentowane posadowić bezpośrednio w obrębie piasków warstwy I.


Symbole geotechniczne gruntów wg normy PN-74/B-02480

## GRUNTY NASYPOWE

## NB N

nasyp budowlany
nasyp niekontrolowany
GRUNTY ORGANICZNE RODZIME
H
H

| pro | $2 \%<1055$ |
| :---: | :---: |
| T namu' | 5\%< $1_{\text {om }} 430 \%$ |
| torf | 30\%<10m |

GRUNTY MINERALNE RODZIME (NIESKALISTE)



wielrelina
wietrzelina gliniasta
rumosz
rumosz glinıasiy 0!Oczaki
zw,
zwit gliniasty
pospoika
pospotika gliniasta

piasek gruby.
Ps
piasek steoni
piasek drobny ${ }^{\text {. }}$
piasek pylasiy
$P$
piasek gilinasty
pyl piasz2zysty
pyt
$\begin{array}{ll}\text { GD } & \text { gina piaszczysta } \\ \text { C } & \text { gino } \\ \text { gino pyiosic } \\ \text { fipz } & \text { gino piosczzssto } \quad \text { zwiezio }\end{array}$ Guz
gino zwiezlo
gline pylasto zwiegric

1) pioszczys:y
i)
i) pyicsty


GRUNTY SKALISTE
skoio imorda
SM
INNE GRUNTY NIETYPOWE NIEOBJETE NORMA

## ZNAKI DODATKOWE DOTYCZA-

 CE OPISU GRUNTOW+ domieszki
// pszewarsiwienia (wkiodki)
/) na pograniczu
() w nowiosie okresienia uzupetriajace dotyczace: skiodu
nosypu, rodzoju grunlowi organicznych, petrogrofii skol
$\frac{4}{52,7}$ numer wiercenio wiercenio

Iz wyinterpretowany max poziom wody gruntowej (pie-zometryczny:

czosie wiercenio i rzedno
nowiercony poziom wody gruntowej ; rzeono
grunt nowodniony
saczenie woḍy
OZNACZENIE RODZAJU BA-
DAN I SONDOWAN
penetrometr tloczkowy ( PP )
ścinarka obrolowa (TV)
sonde cylindryczno (SPT)
1 sondo scinajoco obrolowe (VT)
boconia presjomerrom ( $P$ )
rocial sondowanic i streío pizedodone sonde:
ZW- udarowo-obrolow
SL - lekko woijonc
SWN- wciskana
SC- ciezzko wbijona
ST - wkrecono

## OZNACZENIE STANU GRURTU

$1_{0}=0.5$ - slopien zogeszazenio
L=0,20 $\cdots$ - piostycznosci

## INNE OZNACZENIA

3 VII rzu: projektowangèo obiektu no przekroj z numerem (nazwo) obiektu i iossia koncyonacil

- projektowony poziom posodowien:c
 Ciaç dalszu objośnień pairz

$$
\begin{gathered}
\text { Legenda do przekrojow- } \\
-z a!\text { or } 3
\end{gathered}
$$




