

# OBIEKT WD-78

Wiadukt nad drogą ekspresową S6 w km: 6+148.03

## Część opisowa:

1. Ogólna charakterystyka projektowanego obiektu inżynierskiego.....	2
2. Prace polowe .....	2
3. Charakterystyka podłoża gruntowego. ....	2
4. Wnioski geotechniczne .....	4

## Część graficzna:

### **Załączniki**

### **nr zał.:**

Mapa dokumentacyjna	Zał. 1
Tabela parametrów geotechnicznych gruntów	Zał. 2
Objaśnienia znaków i symboli	Zał. 3
Przekroje geotechniczne	Zał. 4
Karty otworów wiertniczych	Zał. 5
Karty sondowań statycznych	Zał. 6
Archiwalne karty otworów wiertniczych	Zał. 7
Archiwalne karty sondowań statycznych	Zał. 8

## 1. Ogólna charakterystyka projektowanego obiektu inżynierskiego

Projektuje się wiadukt WD-78 w ciągu drogi gminnej (ul. Wczasowa) Koleczkowo-Bieszkówko przeprowadza ruch drogowy nad projektowaną drogą ekspresową S6, stanowiący część Budowy drogi ekspresowej S6 Słupsk - Gdańsk na odcinku Bożepole Wielkie - początek Obwodnicy Trójmiasta, Zadanie 3: węzeł Szemud (bez węzła) - węzeł Gdynia Wielki Kack (z węzłem), ODCINEK 1.

Obiekt jest zlokalizowany w ciągu drogi gminnej (ul. Wczasowa) Koleczkowo – Bieszkówko w km 0+290,84 w km 6+148,03 projektowanej drogi ekspresowej S6.

Warunki geotechniczne określono na podstawie badań archiwalnych wykonanych na etapie koncepcji programowej oraz uzupełniających badań geotechnicznych wykonanych w ramach niniejszej dokumentacji badań podłoża gruntowego.

## 2. Prace polowe

Prace polowe prowadzono w ramach geotechnicznych badań uzupełniających w październiku 2018 r:

**W ramach uzupełniających badań geologiczno-inżynierskich i geotechnicznych wykonano:**

Otwory badawcze:

- 5 otworów do głębokości 20,0 m p.p.t., łącznie 100,0 mb.

Sondowania statyczne CPTu:

- 2 sondowania do głębokości od 17,0 m do 20,0 m p.p.t., łącznie 37,0 mb.

## 3. Charakterystyka podłoża gruntowego

W podłożu badanego terenu zalegają grunty różniące się litologią, genezą i wartościami parametrów geotechnicznych, w związku z czym podzielono je na warstwy geotechniczne. Do każdej z warstw zaliczono grunty o podobnych właściwościach geotechnicznych.

Z klasyfikacji wyłączono warstwy nasypów niekontrolowanych, ze względu na ich zróżnicowany skład nieodpowiadający wymaganiom budowlanym.

Wyszczególniono warstwy geotechniczne:

**Warstwa IIb**

- wilgotne gliny piaszczyste i piaski gliniaste, grunty w stanie plastycznym o charakterystycznej wartości stopnia plastyczności  $I_L^{/n/} = 0,30$

**Warstwa IIIb**

- wilgotne gliny piaszczyste i piaski gliniaste, grunty w stanie plastycznym o charakterystycznej wartości stopnia plastyczności  $I_L^{/n/} = 0,28$

**Warstwa IIIc**

- wilgotne gliny piaszczyste i piaski gliniaste oraz lokalnie pyły, grunty w stanie twardoplastycznym o charakterystycznej wartości stopnia plastyczności  $I_L^{/n/} = 0,20$

**Warstwa IVa**

- wilgotne i nawodnione piaski drobne i drobne przewarstwione piaskiem gliniastym – grunty mineralne w stanie luźnym o charakterystycznym stopniu zagęszczenia  $I_D^{/n/} = 0,27$

**Warstwa IVb**

- wilgotne i nawodnione piaski drobne, średnie i lokalnie grube - grunty mineralne w stanie średnio zagęszczonym o charakterystycznym stopniu zagęszczenia  $I_D^{/n/} = 0,43$

**Warstwa IVc**

- wilgotne i nawodnione piaski drobne, średnie i grube – grunty mineralne w stanie średnio zagęszczonym o charakterystycznym stopniu zagęszczenia  $I_D^{/n/} = 0,56$

### Warstwa IVd

- wilgotne piaski drobne, średnie, pylaste i lokalnie grube ze żwirem – grunty mineralne w stanie zagęszczonym o charakterystycznym stopniu zagęszczenia  $I_D^{/n/}=0,70$

W powyższym opisie wymieniono jedynie warstwy geotechniczne, które dotyczą omawianego obiektu inżynierskiego. Poszczególne warstwy geotechniczne nawiercone w rejonie omawianego obiektu zostały opisane na przekrojach geotechnicznych dołączonych do dokumentacji.

Charakterystyczne wartości parametrów geotechnicznych ustalono na podstawie badań makroskopowych, badań polowych (sondowań CPTu), doświadczeń własnych oraz zależności korelacyjnych. Metodyka wykonywania badań geotechnicznych, korelacje użyte do określania parametrów geotechnicznych oraz sposób określenia parametrów zawarte są w tekście dokumentacji podstawowej.

## 4. Wnioski geotechniczne

- 4.1. Dla badanej lokalizacji warunki gruntowo-wodne określono jako złożone. W badanym podłożu bezpośrednio pod warstwą gleby nawiercono grunty niespoiste warstw **IVa-IVd** wykształcone w postaci piasków o różnej granulacji. Utwory piaszczyste zalegają na stropie gruntów spoistych rozpoznanych do głębokości badań. Reprezentują je grunty warstw **IIIb i IIIc** zdeponowane w postaci glin piaszczystych i piasków gliniastych oraz glin pylastych i pyłów. Schematyczny (wyinterpretowany) układ warstw tj. ich miąższości i zasięg został przedstawiony na przekrojach geotechnicznych.
- 4.2. Główny poziom zwierciadła wody podziemnej nawiercono w postaci zwierciadła swobodnego w piaskach zalegających na pakiecie gruntów spoistych na średniej głębokości ok. 8,5 m p.p.t. tj. średniej rzędnej ok. 182,0 m n.p.m. Dodatkowo w gruntach spoistych zaobserwowano liczne sączenia.
- 4.3. Biorąc pod uwagę ustalone warunki gruntowo-wodne stwierdza się, że możliwe jest bezpośrednie posadowienie fundamentów projektowanego obiektu po ewentualnym dogęszczaniu podłoża gruntowego. Innym rozwiązaniem może być wzmocnienie podłoża pod projektowanymi fundamentami lub posadowienie głębokie na palach. Ostateczną decyzję co do sposobu posadowienia określa konstruktor obiektu na podstawie ustalonych

warunków geotechnicznych oraz przewidywanych obciążeniach a także po analizie SGN i SGU.

4.4. Obliczenia statyczne posadowienia bezpośredniego należy prowadzić zgodnie z Eurokod 7 i odpowiednimi normami branżowymi. Charakterystyczne parametry geotechniczne dla danej lokalizacji przedstawiono w tabeli parametrów geotechnicznych. Należy pamiętać, że zgodnie z zaleceniami Eurokod 7 w przypadku zakresu poszczególnych parametrów należy zawsze przyjmować najbardziej niekorzystne wartości.

4.5. Poziom zwierciadła wód podziemnych odnosi się do okresu prowadzenia badań  
Może on ulec wahaniom wskutek:

- zmian pory roku,
- nasilenia opadów atmosferycznych

4.6. Głębokość przemarzania w tym rejonie wynosi 1,0 m p.p.t.

Opracował:

mgr inż. Paweł Molski  
upr geol. VII-1374