

---

**Zleceniodawca:**

P.W. EPIC Karolina Jankowska-Okonek  
ul. Kartuska 6  
85-384 Bydgoszcz

**OPINIA GEOTECHNICZNA  
Z DOKUMENTACJĄ BADAŃ PODŁOŻA GRUNTOWEGO**

w celu ustalenia geotechnicznych warunków posadowienia nowej wiaty na terenie Muzeum Wojsk Inżynierjnych i Chemicznych we Wrocławiu przy ul. Obornickiej, dz. nr 4/29 (AM-8, obręb Różanka).

**Autor opracowania:**

mgr Marlena Wyspiańska  
upr. geol. nr VII-1574

  
mgr Marlena Wyspiańska  
upr. geol. Ministerstwa Środowiska  
nr V-1711, VII-1574

Wrocław, wrzesień 2020 r.

Zat. nr 1	Mapa dokumentacyjna, skala 1:1000.	Zat. nr 2.1 - 2.2	Objasnenia symboli i znakow.
Zat. nr 3.1 - 3.3	Karty otworow badawczych.	Zat. nr 4	Karty sondowej dynamicznych SD-10.
Zat. nr 5.1 - 5.5	Przekroje geotechniczne (model geologiczny podloza gruntuwego).	Zat. nr 6	Tabela parametrow fizyczno-mechanicznych gruntow.

## Wykaz załączników:

1. WSTĘP .....	3
1.1. PODSTAWA OPRACOWANIA .....	3
1.2. CEL OPRACOWANIA .....	3
2. PRZYSTOSÓC GRUNTÓW NA POTRZEBY BUDOWNICHTWA .....	4
2.1. KATEGORIE URBALNOSCΙ GRUNTÓW WG NORMY PN-B-06050:1999, PUNKT 3.4.2 .....	5
3. KATEGORIA GEOTECHNICZNA OBIEKTU BUDOWLANEGO .....	5
4. METODYKA BADAN .....	8
5. WYNIKI BADAN I ICH INTERPRETACJA .....	8
5.1. PARAMETRY GEOTECHNICZNE .....	9
5.2. MODEL GEOLOGICZNY PODŁOŻA .....	9
6. WARUNKI HYDROGEOLOGICZNE .....	10
7. PODSUMOWANIE .....	12
8. MATERIAŁY WYKORZYSTANE DO OPRACOWANIA .....	15

Spis treści:

opinií.

Celem niniejszego opracowania jest dostaćczanie niezbednych danych zapoznaniu się z wynikami badań geologicznymi zatrzytymi w niniejszej rodzinie fundamentów oraz głębokości ich posadowienia ustalone zostaną po na terenie Muzeum Wojsk Inżynierjnych i Chemicznych. Ostatczne, inwestycji polegającej na budowie nowej hali eksponatów muzealnych potrzebnych do ustalenia geotechnicznych warunków posadowienia dla potrzebnych do tego celu dokumentacji badanych podtożek gruntu.

## 1.2. CEL OPRAWOWANIA

Wnymienionego rozporządzenia, §3 pkt 4: „forma przedstawienia dokumentacji badań podtożek gruntu”.

Wg wyżej wymienionego rozporządzenia, §3 pkt 4: „forma przedstawienia geotechnicznych warunków posadowiania oraz zakresu niezbednych badań budowniczych i gospodarki Morskiej z dniem 25 kwietnia 2012 r., w sprawie wykonawczy do tej stawy: Rozporządzenie Ministra Transportu budowlane (Dz.U. z 1994 r. nr 89 poz. 414 z późniejszym zmianami), aktu wykonalnego zleconego usługi oparte o ustawa z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo o Zlecaniodawcy.

Prace przedstawione na podstawie materiałów i informacji otrzymanych budowniczymi i gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012 r., w sprawie wykonawczy do tej stawy: Rozporządzenie Ministra Transportu budowlane (Dz.U. z 1994 r. nr 89 poz. 414 z późniejszym zmianami), aktu wykonalnego zleconego usługi oparte o ustawa z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo o Zlecaniodawcy.

## 1.1. PODSTAWA OPRAWOWANIA

### 1. WSTEPIEĆ

2. PRZYSTOSÓC GRUNTÓW NA POTRZEBY BUDOWNICHTWA
- CZEŚĆ I: OPINIJA GEOTECHNICZNA
- Wg §8 rozporządzenia wymienionego w podrozdziale 1.1. „opinia geotechniczna powinna ustalać przystosoc gruntów na potrzeby budownictwa (...).”.
- Wg §8 rozporządzenia wymienionego w podrozdziale 1.1. „opinia geotechniczna powinna ustalać przystosoc gruntów na potrzeby budownictwa (...).”.
- **Warstwa geotechniczna N:** nasypy niekontrolowane skadajace sie z mieszaniny o skladzie: piasek drobny zaglejony, kamienie, zwir, kawałki cegły, szlaka, gruz, szkło. Gruntu nasypowę zazwyczaj charakteryzująca sie zmienność skadem oraz stanem nie tylko w profilu badawczym mogą mieć różne parametry wytrzymaściowe i zmienność pionową, ale i w profilu poziomym, co oznacza, że w każdym punkcie charakterystyczną sie zmienność skadem oraz stanem nie tylko w profilu skad. Dla tego ostateczno od wyznaczania dla nich parametrow wytrzymaściowych. Nie nadają sie do bezposredniego posadowienia na nich obiektów budowlanych.
  - **Warstwa NB** – nasypy budowlane skadajace sie z mieszaniny piasku i zwiru. Z uwagi na mała miąższość tej warstwy, nie wyznaczono dla nich parametrow wytrzymaściowych.
  - **Warstwa geotechniczna Or** – twardoplastyczne namuły gliniste, o wysokości warstwicach parametrow ścisliwości i pełczynia. Są to grunty nienosne. Nie nadają się do bezposredniego posadowienia obiektów budowlanych.
  - **Warstwa geotechniczna C1 i C2:** grunty spoiuste w stanie zwarty i twardoplastyczny, które charakteryzują się średnim parametrami i warzyskością, o której nieopisane. Są to grunty średniońskie.
  - **Warstwa geotechniczna III, IIIA, IIIB:** grunty niespoiste w stanie średnio zagnieszczone, które charakteryzują się dobrymi parametrami i warzyskością, o której nieopisane. Są to grunty grunty nosne.

wytrzymaściowymi. Są to grunty nosne.

Wg §8 rozporządzenia wymienionego w podrozdziale 1.1. „opinia geotechniczna powinna (...) wskazywać kategorie geotechnicznych obiektu budowlanego”, „kategorie geotechnicznych ustala się w opiniili geotechnicznej zaledwiającej od stopnia skomplikowania warunków gruntowych oraz konstrukcji obiektu budowlanego, charakterystycznych możliwosci budowlanej”. „kategorie geotechnicznych obiektu budowlanego”.

### 3. KATEGORIA GEOTECHNICZNA OBIEKTU BUDOWLANEGO

Rodzaj gruntu	Kategorie specyfika	urabialnośćci	urabialnośćci	rodzaj gruntu
			4	średnio urabialne GP, GP//Pd
		3		łatwo urabialne Pd(+z)
				PS, PR, PS(+z), PR(+z), PD, PD(g),

Tablica nr 1 Urabialność gruntów

urabialnych.

W zaledwiezonej od specyfiki i stopnia trudności urabiania w złożu, grunty stwierdzane w niniejszej opinii mozaika przydzielone do grupy łatwo i średnio urabialnych.

#### 2.1. KATEGORIE URABIALNOSCI GRUNTÓW WG NORMY PN-B-06050:1999, PUNKT 3.4.2

- Ostatcznie o przydatności gruntu społecznej i niespołecznej do wykorzystania zadecyduje Projektant.
- Określic jako niekorzystne ze względu na wykorzystanie gruntu organizacyjnych, naszych kontrolowanych oraz przytak położonego w zaledwiezonej od specyfiki budowlanej w miejscowości inwestycji mozaika konieczności ewentualnego zmocnienia gruntu, sposobie obiektu budowlanego, przewidywane obciążenia itd.
- O konieczności posadowienia zadecyduje Projektant.
- Posadowienia obiektów budowlanych powinien zadecydować projektant, na podstawie parametrow geotechnicznych wyznaczonych dla poszczególnych warstw w zat. nr 6, biorek pod uwagę rodzaj i charakter mżce zachodzących zjawisk tzw. kurzawki, czyli upływu gruntu pod grunty warstwy geotechnicznej III to grunty, w których potencjalnie występują zagrożenia związanego z tą warstwą.

Zgodnie z rozporządzeniem §4 pkt 3 podpunkt 1a, b, c pierwsza kategoria obiektu budowlanego powinien zmienić jego kategorię geotechniczną (§4 pkt 4). W dalszym etapie projektowania, po stwierdzeniu innym od §4 pkt 4), abytkowej lub technicznej obiektu budowlanego poszczególnych części w związku z kompetencji projektanta obiektu budowlanego określone kategorie geotechniczne całego obiektu budowlanego lub jego oddziaływania tego obiektu na środowisko" (§4 pkt 1).

Zagrożenia zycia i mienia awaria konstrukcji, jak ronieć od wartościowej lub technicznej obiektu budowlanego i możliwości zniszczenia zabudowań lub technicznych obiektu budowlanego i możliwości zniszczenia obiektu budowlanego powinien zmienić jego kategorię geotechniczną (§4 pkt 5).

Zgodnie z rozporządzeniem §4 pkt 3 podpunkt 1a, b, c druga kategoria wykonywane w szczególnosci przy budowie dróg, pracach drenazowych oraz ułatwianiu rurociągów.

Zgodnie z rozporządzeniem §4 pkt 3 podpunkt 2a, b, c, d, e druga kategoria geotechniczna obejmują obiekty budowlane posadowiane w prostych i złożonych warunkach gruntowych, wymagające ilościowe i jakościowe oceny danych geotechnicznych i ich analizy, takie jak:

a) fundamenty bezpośrednie lub głębokie,

b) skany oporowe lub inne konstrukcje oporowe, z zastrzeżeniem pkt 1 lit. c, oraz inne budowle ziemne,

c) wykopy, nasypy budowlane, z zastrzeżeniem pkt 1 lit. c, oraz inne budowle ziemne,

d) przyzwojki i filary mostowe oraz nabrzeża,

e) kotwy gruntoowe i inne systemy kotwicze.

Warunki gruntowe na badany m obszarze moza zaiczyc do prostych pod warunkiem posadowienia stop fundametowych projektowanej wiaty powyzej zwierciadla wody gruntowej – w gruntach rodzimych nie bedacych morskiej sprawie ustalenia geotechnicznyc warunkow posadowienia zgodnie z Rozporzadzeniem Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki nasypami i gruntami organicznymi.

Morskiej w sprawie ustalenia geotechnicznyc warunkow posadowienia obiekto budowlanych, oraz na podstawie informacji od konstruktora, dla planowanego inwestycji przyjmuge sie II kategorie geotechniczna.

nierównomiernie o miąższości 0,6 - 1,5 m (o składzie: piasek drobny Powierzchniowa warstwa w otworach nr 1 - 5 tworzą nasypy

## 5. WYNIKI BADAŃ I ICH INTERPRETACJA

zaznaczonych na mapie w zał. nr 1.  
 $R_p^3 = 114,40$  m n.p.m. (kratka ściekowa kanalizacji deszczowej),  
 $R_p^{1,2} = 114,57$  m n.p.m. (pokrywa studzienki kanalizacyjnej),  
bez względów istniejące sytuacji. Niewielkie dowiązanie do reperów o znanej wysokości  
Tyczanie otworów w terenie wykorzystano metodą domiarową protokatniczą do  
(zał. nr 3.1, 3.3 i 6).

geotechniczne. Część 2: Rozpoznanie i badań podziemnego „  
Działalność geotechniczna zgodnie z normą PN-EN 1997-2 Eurokod 7 „Projektowanie  
B-04452:2002 Geotechnika. Badania podziemne. Interpretacja zasad rówień  
(zał. nr 4). Sondowania wykonyane zasadą zgodnie z wymogami normy PN-  
lekka SD-10 w celu określenia stopnia zagęszczenia gruntu niespołystycznych  
laboratoryjnych. Wykonyano rówień dwa sondowania dynamiczne sondą  
toczkoową, a także pobrano próbki gruntu do pomiarów penetrometru  
proby wałeczkowaniem oraz poddano je badaniom penetrometru  
(odnosnie jego składy, gęstość i stanu), na gruntu społykach wykonyano  
Podczas wiercenia na bieżąco prowadzone opisy makroskopowy gruntu  
zachowując kolejność przewiercanych warstw.

otwory zlikwidowane, poprzez wypiętenie przestrzeni ubitym urobkiem,  
geologiczne przedstawione w zał. nr 3.1 - 3.3. Po zakoczeniu badań  
przedstawione na mapie dokumentacyjnej w załączniku nr 1, a ich profile  
pod nadzorem uprawnionego geologa. Lokalizacje wykonyanych odwiertów  
Otwory wykonyano wiertnicą mechaniczną typu WH-15 w średnicy 90 mm  
badawczych do głębokości 6,0 m p.p.t., o głębokości 36,0 mb.

w dniu 27.08.2020 r. wykonyano 6 badań mechanicznych odwiertów

## 4. METODYKA BADAŃ

### GRUNTOWEGO

#### CZĘŚĆ II: DOKUMENTACJA BADAŃ PODŁOŻA

Z uwagi na ich charakter nasypowy oraz mżliwy zmienny skład i stan piasek drobny zaglińony, kamienie, żwir, kawałki cegły, szlaka, gruz, szkło. • **Wartwa nI** - nasypy niekontrolowane skadające się z miszaniem:

Biorąc pod uwagę rozdzielczość geotekniczną grubościową oraz kierującą się jednolitoscia parametrow geoteknicznych ustalonego model geologicznego podziela, wydzielać nastepujące warstwy geotekniczne:

## 5.2. MODEL GEOLOGICZNY PODŁOŻA

punktowy).

Wartościowe badania terenowe prowadzone w laboratorium mechanicznym (zat. nr 6), średniażyciące wyniki badania terenowego w laboratoriach fizycznych. Parametry podane w tabeli parametrow fizycznych zagęszczenia (I<sub>d</sub>) wyznaczone na podstawie badań terenowych (I<sub>d</sub> i I<sub>L</sub>) podanych w/w normie. Stopień plastyczności (I<sub>L</sub>) i stopień obrazujacych zależności pomiędzy tymi parametrami a cechą wiadąca podstawie normy PN-81/B-03020 metodą B z tabeli i wykresów określonego grubością granitu (E<sub>0</sub>) oraz wilgotnością naturalną (w<sub>n</sub>) wyznaczone na doksztarcenia granitu (E<sub>0</sub>) oraz wilgotność pierwotnego edometrycznego modułu silisjowego pierwotnego (M<sub>0</sub>), modułu pierwotnego głębiowej objętościowej (P), kat. tarcia wewnętrznego granitu (φ<sub>u</sub>),

## 5.1. PARAMETRY GEOTECNICZNE

zgodnie z normą PN-EN ISO 14688-1 : 2:2006.

Grunty rodzime skały fikowane i przyjęte ich nazwy zgodnie z normami PN-86/B-02480:1986 ! PN-B-02481:1998 Kierującą się rozdziałem i genewą oraz jednolitoscia parametrow geoteknicznich. Nazwy granitów podane również w normie PN-81/B-03020 metodą B z tabeli i wykresów określonego grubościowym doksztarceniem granitu (E<sub>0</sub>) oraz wilgotnością naturalną (w<sub>n</sub>) wyznaczone na doksztarceniu granitu (E<sub>0</sub>) oraz wilgotnością pierwotnego edometrycznego modułu silisjowego pierwotnego (M<sub>0</sub>), modułu pierwotnego głębiowej objętościowej (P), kat. tarcia wewnętrznego granitu (φ<sub>u</sub>),

grunty nienosenne i nie nadające się do celów budowlanych. Grunty nasypowe na omanianym obszarze należą skały fikowane jako granitów budowlanych PN-86/B-02480:1986).

Grunty budowlane → naturalne → rodzime → organiczne → nieskaliste (wg podziału budowlane) ← nieskaliste ← drobnoziarnistwo ← spoiście i niespoiste oraz grunty ktorymi występują grunty budowlane → naturalne → rodzime → minerały nasypludowne o miąższości 0,4 m (podsypta piaski zwirowa), pod zaglińony, kamienie, żwir, kawałki cegły, szlaka, gruz, szkło), a w otworze

Wóde podziemna nawiercione w otworach nr 1 - 6 jako poziom o zwierciadle swobodnym (tabela nr 2).

## 6. WARUNKI HYDROGEOLOGICZNE

Zwierciadło układ przestrzenny wydzielonych warstw geotechnicznych przedstawiono na przekrojach geotechnicznych (model geologiczny podłoża gruntowego, zat. nr 5.1 - 5.5), a szczegółowe parametry fizyczno-mechaniczne zawarto w tabeli (zat. nr 6).

- **Warstwa IIA** - czwartorzędowe, średnią zagęszczoną piaski średnie, piaski grubie, piaski średnie ze zwierem i piaski grubie ze zwierem, o stopniu zagęszczenia  $I_d = 0,50$  (grunt genetyczny rzeczny).
- **Warstwa IIB** - czwartorzędowe, średnią zagęszczoną piaski średnie, o stopniu zagęszczenia  $I_d = 0,40$  (grunt genetyczny rzeczny).
- **Warstwa III** - czwartorzędowe, średnią zagęszczoną piaski drobne, piaski drobne zaglinione i piaski drobne ze zwierem, o stopniu zagęszczenia plastyczności  $I_d = 0,40$  (grunt genetyczny rzeczny).
- **Warstwa C1** - czwartorzędowe, zwarte giliny piaszczyste, o stopniu plastyczności  $I_d < 0,00$  (grunt genetyczny rzeczny).
- **Warstwa C2** - czwartorzędowe, twaroḍoplastyczne giliny piaszczyste, i pięcinienna - użana za nielosenne. Skł to grunty organiczne.
- **Warstwa OI** - czwartorzędowe, zastoskowe namaty gliniaste, twaroḍoplastyczne, o wysokich wartościach parametrow scisliwości parametrow wytrzymałościowych (grunt nasypowy).
- **Warstwa NB** - nasypy budowlane składające się z mieszaniny piasku i żwiru. Z uwagi na mała miąższosć tej warstwy, nie wyznaczono dla nich parametrow wytrzymałościowych (grunt nasypowy).
- **Warstwa N** - profilu pionowy jak i poziomym, nie wyznaczono dla nich parametrow wytrzymałościowych (grunt nasypowy).

Woda gruntowa na omawianej dzia³ce wystêpuje w piaskach drobnych, srednich i grubych, mieszacmi ze zwirem. Zwiarcia wody podzemnej w okresie wykonywania robót, tj. 27.08.2020 r. stabilizowato siê na rzednej 112,31 - 112,37 m n.p.m.

Wahania stacyjnego (ustabilizowanego) zwiarcia wody moza przyl¹c pomiarow wznosowi i opadaniu w stosunku do stanu stwierdzonemu w czasie ulega³o wznosowi i opadaniu w stanie zwiarcia wody gruntowej bêda miały mierz na ustawie, ze zwiarcia wody na omawianym obszarze bêdzie raz intensywnoscí lub braku opadów atmosferycznych. Tak wiec nalezy srednio w zakresie ±0,80 m (w g³ote i w d³u), w zale¿nosci od poru roku

Wahania stacyjnego (ustabilizowanego) zwiarcia wody moza przyl¹c pomiarow geologicznych, a na stan zwiarcia wody gruntowej bêda miały wpływ opady atmosferyczne (intensywne, d³ugotrwałe lub brak opadów) oraz topnienia pokrywy snieżnej. Dodatkowo w okresach intensywnych opady atmosferycznych, spodziewać się moza szczyt wody opadowej na rzadko.

Dla gruntów sytych i spłotycznych, w tabeli nr 3 podano podczynikowe warotosci wspó³czynnika filtracji dla danego rodzaju gruntu wg podzia³u Z. Pazdry z 1990 r. Na podstawie wspó³czynnika filtracji moza okre¶lić przepuszczalność utworów nawierniczych podczas prac terenowych.

Nr	Rzêdna zwierciadła [m n.p.m.]	Zwiarcia stabilizowane [m n.p.m.]	Zwiarcia ustabilizowane [m n.p.m.]	Szczennie [m p.p.t.]	Zwiarcia zwierciadła [m p.p.t.]	Rzêdna zwierciadła ustabilizowane [m n.p.m.]	otwór
<b>Data pomiaru – 27.08.2020 r.</b>							
1	114,73	2,40	2,40	-	112,33	112,33	
2	114,64	2,30	2,30	-	112,34	112,34	
3	114,63	2,30	2,30	-	112,33	112,33	
4	114,51	2,20	2,20	-	112,31	112,31	
5	114,57	2,20	2,20	-	112,37	112,37	
6	114,52	2,20	2,20	-	112,32	112,32	

Tabela nr 2 Pomiar wahania zwiarcia wody gruntowej

- 7) Warsztwa geotechniczna Or - twardoplastyczne namuły gliniaste, jako powierzchniowa.
- 6) Piaski drobne wyrożnione w warsztwie geotechnicznej III to grunty, które wytrzymają się do grunty nasone.
- 5) Warsztwa geotechniczna III, IIA, IIB: grunty niespoiste w stanie średnio zagnieżczone, charakterystyczne dla dobrymi parametrami i twardoplastycznym, charakterystyczne dla średniimi parametrami wytrzymają się do grunty średnio nasone.
- 4) Warsztwa geotechniczna C1 i C2: grunty spiste w stanie zwartym 3) Nasypy nie nadają się do posadowienia obiektów budowlanych.
- 2) Dla przedstawionej inwestycji przyjęte do II kategorii geotechnicznej przy badawczych do głębokości 6,0 m. Łączne wykonańo 36,0 mb wierech.
- 1) Podłożę gruntuje rozpoznamo punktowo. Odwiercono 6 otworów natomiast grunty spiste są gruntami połprzepuszczalnymi dla wody.

## 7. PODSUMOWANIE

Na podstawie podziału utworów skalnych według właściwości filtracyjnych badanym obszarze są grunty dobrze, średnio i słabo przepuszczalnymi, (wg Z. Pazdro, 1990) stwierdza się, że grunty sypane stwierdzono na badawczych do głębokości 6,0 m. Łącznie wykonańo 36,0 mb wierech.

Rodzaj gruntu	Współczynnik filtracji $k$ [m/s]	Przepuszczalność wg Pazdro
Ps, Pr, Ps(+z), Pr(+z)	$10^{-4} - 10^{-3}$	Dobrze przepuszczalne
Pd, Pd(+z)	$10^{-5} - 10^{-4}$	Średnio przepuszczalne
Pd(g)	$10^{-6} - 10^{-5}$	Słabo przepuszczalne
Gp,	$10^{-8} - 10^{-6}$	Połprzepuszczalne

Tablica nr 3 Przepuszczalność gruntów sypaneckich i spistocych.

odpreżeniu gruntu po wykonyaniu wykopu - zdecieciu nadkładu oraz  
i być niższe niż to, które stwierdzono w niniejszej opinii z powodu  
niespójstw, zagęszczenie piasków w dnie wykopu może się obniżyć  
13) W przypadku wykonywania wykopu budowlanego w obrębie gruntu o  
parametrów wtryskowościowych gruntu oraz pojawieniu się wysadzin,  
w okresie zimowego, gdy może to spowodować drastyczne obniżenie  
12) Grunty spoiste należą bezwzględnie chronić przed przemarznięciem  
sprzętu budowlanego).

upływnienia pod wpływem wody, drgań i wibracji (np. praca cięzkiego  
władnosci troskliwego, tzn. ulegać uplastyczeniu, a nawet  
fizycznych i mechanicznych tych gruntu, Grunty spoiste mogą ujawniać  
opadówycz i gruntowy do wykopu, aby nie pogorszyć władzosci  
gruntu na czynnik atmosferyczny jak i nie dopuścić do napływu wód  
w okresie robót ziemnych należą zminimalizować czas eksponowania tych  
11) W przypadku wykonywania wykopów w obrębie gruntu spoistych,  
geotechnicznej.

naturalnego podłoża, są wartościowe usrednionym dla danej warstwy  
10) Podane wartości dla parametru I<sub>l</sub>, I<sub>d</sub>, które charakteryzuje stan  
budowlanego, przedstawiające obciążenia itd.

zadecydowanego projektanta, biologiczne rodu i charakter obiektu  
budowlanego. O ile przydatnosci do posadowienia powinien  
stacyjczne do przesielenia nacisków od projektowanego obiektu  
posadowienia bezposrednio w przypadku, gdy będą spełniać wymogi  
9) Stwierdzona w niniejszej opinii grunty rodzinne nadają się do  
warstwy nie przekracza 3,0 - 5,0 m.

zagęszczenia określonym przez Projektanta (petna wymiana gruntu  
Or należałoby wybrać w całości i wyminieć na grunty syphikie o stopniu  
8) W celu posadowienia bezposrednio, grunty warstwy geotechnicznej  
budowlanych.

Nie nadają się do bezposredniego posadowienia na nich obiektów

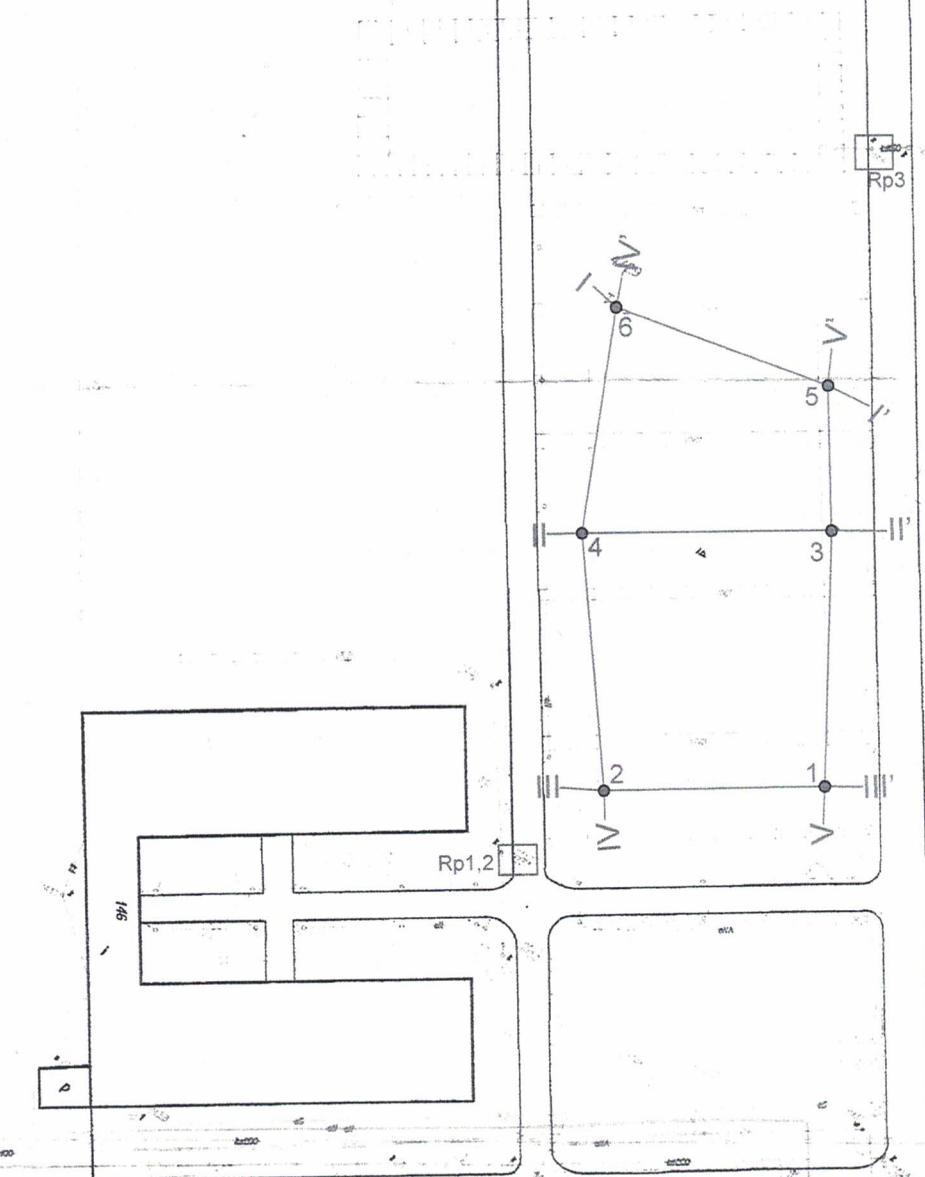
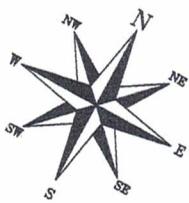
- ewentualnego przesączenia się wody gruntoowej. Fakt ten należy uwzględnić przy projektowaniu posadowienia obiektu.
- 14) Zaleta sie przeprowadzanie prac ziemnych w okresie wykonywania robot, zwierciadła 112,37 m n.p.m. Wahana stacyjnego (stabilizowanego) zwierciadła 112,31 - 5. 27.08.2020 r., stabilizowanej na rzędnej przedziela 112,31 - 15) Zwierciadło wody podziemnej w okresie wykonywania wykonywanie podziemnych prac ziemnych w okresie "suchych".
- 16) W okresach intensywnych opadów atmosferycznych spodziewać się topnienia pokrywy śnieżnej.
- 17) Rozpoznanie geologiczne wykonań punktowych, z tego powodu warunki mazna sucha woda opadowej na kontakcie nasypów z gruntami spłaszczyć do mazze zroznicowanej stanowiącej i roztarły gruntołów oraz dorywczo do mazze roznicowanej stanowiącej i roztarły gruntołów oraz mogą się roznić od opisanych w niniejszej opinii. W szczególnosciach gruntowo-wodnych w miejscowościach rozpoznaniem geologicznym wystepowania wody gruntoowej.
- 18) Przekroje geotechniczne pokazują jedynie przypuszczały przebieg litologicznych pomiedzy otwarami i należy uwzględnić te informacje granic szczególnych warstw geotechnicznych i wydzielonych podczas projektowania.
- 19) Strefa przemiarzania gruntołów w rejonie Wrocławia wynosi ± 0,80 m
- 20) O sposobie, rodzaju i głębokości posadowienia projektowanego obiektu, p.p.t. (wg normy PN-81/B-03020).
- z wyjątkami badan geologicznymi i dokonaniem odpowiednich obliczeń grubotowego itp. decydując projektant-konstruktor po zapoznaniu się wielkości dopuszczalnego osiąganego oraz sposobie wzmacnienia podłożu, statycznych.

## **8. MATERIAŁY WYKORZYSTANE DO OPRACOWANIA**

- Wyniki badań terenowych.
- Materiały udostępnione przez Zleceniodawcę.
- PAZDRO Z., KOZERSKI B., 1990: Hydrogeologia Ogólna; Wydawnictwa Geologiczne, Warszawa.
- WIŁUN Z., 2007: Zarys geotechniki; Wydawnictwa Komunikacji i Łączności WKŁ, Warszawa.
- Ustawa z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz.U. z 1994 r. nr 89 poz. 414 z późniejszymi zmianami),
- Rozporządzenie Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012 r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadzania obiektów budowlanych (Dz. U. z 2012 r., poz. 463).
- PN-B-02481. Geotechnika. Terminologia podstawowa, symbole literowe i jednostki miar.
- PN-B-02479. Geotechnika. Dokumentowanie geotechniczne. Zasady ogólne.
- PN-B-06050:1999 Geotechnika. Roboty ziemne. Wymagania ogólne.
- PN-B-04452. Geotechnika. Badania polowe.
- PN-86/B-02480. Grunty budowlane. Określenia, symbole, podział i opis gruntów.
- PN-88/B-04481. Grunty budowlane. Badanie próbek gruntu.
- PN-81/B-03020. Grunty budowlane. Posadowienie bezpośrednie budowli.
- PN-EN ISO 14688-1:2006 Badania geotechniczne – Oznaczanie i klasyfikowanie gruntów – Część 1: Oznaczanie i opis (wykorzystywana ze względu, że zastępująca norma PN-EN ISO 14688-1:2018-05 - Rozpoznanie i badania geotechniczne - Oznaczanie i klasyfikowanie gruntów - Część 1: Oznaczanie i opis, dostępna jest na stronie Polskiego Komitetu Normalizacyjnego jedynie w wersji angielskiej)
- PN-EN ISO 14688-2:2006 Badania geotechniczne - Oznaczanie i klasyfikowanie gruntów - Część 2: Zasady klasyfikowania

(wykorzystywana ze względu, że zastępująca norma PN-EN ISO 14688-2:2018-05 - Rozpoznanie i badania geotechniczne - Oznaczanie i klasyfikowanie gruntów - Część 2: Zasady klasyfikowania, dostępna jest na stronie Polskiego Komitetu Normalizacyjnego jedynie w wersji angielskiej).

- <http://isap.sejm.gov.pl>



MAPA DOKUMENTACYJNA  
skala 1:1000

Wrocław, ul. Obornicka 146, dz. nr 4/29

Objaśnienia:

1 ● - wykonane otwory badawcze

— — — linia przekroju geotechnicznego

opracowała: mgr Marlena Wyspiańska

Zat. nr 1

M. Wyspiańska

**OBAŚNIENIE SYMBOLI ZNAKÓW UŻYTYCH W OPRACOWANIU  
wg normy PN-86/B-02480**

**Zat. nr 2.1**

GRUNTY NASYPOWE		ZNAKI DODATKOWE DOT. OPISU GRUNTU		ZAWARTOŚĆ WĘGLANU WAPNIA $\text{CaCO}_3$ [%] (reakcja gruntu po skropleniu 20% kwasem solnym)	
nB	nasyp budowlany	+ domieszki	<1 burzy się bardzo słabo lub wcale		
nN	nasyp niekontrolowany	// przewarstwienia	1–3 burzy się słabo i krótko		
		/ wkladki	3–5 burzy się intensywnie, lecz krótko		
		() dodatkowe określenia	>5 burzy się intensywnie i długo		
XH	grunt próchniczny	2 numer otworu			
Nm	namut	2 rządna otwór [m n.p.m.]			
T	torf	115,80			
GRUNTY MINERALNE RODZIME nieskaliste		STAN GRUNTU SYPKIEGO			
KW	zwiertzelina	In luźny	Q Czwartorzęd	P Perm	
KWg	zwiertzelina gliniasta	sz: średnio zageszczony	Qh Holocen	C Karbon	
KR	rumosz	szg: zageszczony	Qp Plejstocen	D Dewon	
KRg	rumosz gliniasty	KONSYSTENCJA GRUNTU SPOISTEGO	Ng Neogen	S Sylur	
KO	otoczaki	Ø zwaty	Cr Kreda	O Ordowik	
ż	żwir	○ pzw	J Jura	Cm Kambr	
żg	żwir gliniasty	○ tpl	T Trias		
Po	pospółka	● twardoplastyczny			
Pog	pospółka gliniasta	● plastykowy			
Pr	piasek gruby	● mpl			
Ps	piasek średni	● pt			
Pd	piasek drobny				
Pt	piasek pylasty				
Pg	piasek gliniasty				
π	pył				
np	pył piaskowy				
Gp	glina piaskowa				
G	glina				
Gn	glina pylasta				
Gpz	glina piaskowa zwęzła				
Gz	glina zwęzła				
Gnz	glina pylasta zwęzła				
lp	il piaskowy				
I	il pylasty				
ZNAKI DODATKOWE DOT. OPISU GRUNTU		SYMbole STRATYGRAFICZNE			
nB		Q Czwartorzęd	P Perm		
nN		Qh Holocen	C Karbon		
XH		Qp Plejstocen	D Dewon		
Nm		Ng Neogen	S Sylur		
T		Cr Kreda	O Ordowik		
		J Jura	Cm Kambr		
		T Trias			
INNE OZNACZENIA		INNE OZNACZENIA			
		(IA) symbol warstwy geotechnicznej			
		IL=0,10 symbol cechy/parametru			
		ID=0,40 parametr uzyskany z badań bezpośrednich			
		granica stratygraficzna			
		— granica genetyczna			
		— granica litologiczna			
		- - - - - granica geotechniczna			
		— zwierc. ustabilizowane wody podziemnej			
		— zwierc. ustabilizowane wody powierzchniowe			
		Σ — sęczenie			

*Magni*

NAZEWNICTWO GRUNTÓW:

Gr	- żwir
saGr	- żwir piaszczysty
grSa	- piasek ze żywrem (pospółka)
CSa	- piasek gruby
MSa	- piasek średni
FSa	- piasek drobny
siGr	- żwir pylasty
clGr	- żwir ilasty(pospółka ilasta)
sasiGr	- żwir pylasto-piaszczysty
sisaGr	- żwir piaszczysto-pylasty
grSiSa	- piasek pylasty ze żywrem
grclSa	- piasek ilasty ze żywrem
siSa	- piasek zapylony (pylasty)
clSa	- piasek zailony (ilasty)
grSi	- żwir ilasty
grSi	- pył ze żywrem
grclSi	- pył ilasty ze żywrem
saciSi	- glina pylasta (pył ilasto-piaszczysty)
sasiCl	- glina ilasta (ił pylasto-piaszczysty)
Si	- pył
clSi	- pył ilasty
Cl	- ił
saCl	- ił piaszczysty
siCl	- ił pylasty
Or	- grunty organiczne
Mg	- grunty antropogeniczne

ZAWARTOŚĆ WĘGLANU WAPNIA CaCO<sub>3</sub>:

0	- grunt bezwapnisty
+	- grunt wapnisty
++	- grunt silnie wapnisty

ODZNAZENIA STANU GRUNTU

I <sub>P</sub>	wskaźnik plastyczności
I <sub>c</sub>	wskaźnik konsystencji

GRUPA GENETYCZNA I GENEZA:

A	- antropogeniczna: nA – geneza mineralna, sA – geneza sztuczna
M	- morska: M <sub>M</sub> – mineralna, M <sub>O</sub> - organiczna
R	- rzeczna: R <sub>H</sub> – korytowa, R <sub>FP</sub> – tarasów zalewowych, R <sub>T</sub> – tarasów nadzalewowych, R <sub>D</sub> – deltowa, R <sub>O</sub> – organiczna
L	- jeziorna: L <sub>M</sub> – mineralna, L <sub>O</sub> - organiczna
S	- bagienna: S <sub>M</sub> – mineralna, S <sub>O</sub> - organiczna
E	- eoliczna: E <sub>D</sub> – wydmowa, E <sub>L</sub> - lessowa
G	- lodowcowa: G <sub>M</sub> – morenowa, G <sub>F</sub> – fluwioglacialna, G <sub>H</sub> – zastoiskowa, G <sub>O</sub> - organiczna
W	- wietrzeniowa: W <sub>RU</sub> – rumoszowa, W <sub>RE</sub> - rezydualna
D	- deluwialna (osady zboczowe)
C	- koluvialna
RG	- rzeczno-lodowcowa (grunty rzeczne i lodowcowe nierozdzielone): R <sub>GF</sub> – rzeczno-fluwioglacialna, R <sub>GH</sub> – rzeczno-zastoiskowa

Arkanites Usługi Geologiczne  
ul. Arestowa 141/26, 53-035 Wrocław

# KARTA OTWORU BADAWCZEGO

## Profil numer 1

Zał.nr: 3.1

Wiertrnica: WH-15

Wiercenie	Miejscowość: Wrocław Gmina: Wrocław Powiat: m.Wrocław Województwo: dolnośląskie			Obiekt: wiata Zleceniodawca: P.W. EPIC K.Jankowska-Okonek Wiercenie: Arkanites Usługi Geologiczne Dozór geol.: mgr Marlena Wyspiańska	System wiercenia: Mechaniczno-obrotowy Rzędna: 114.73 m n.p.m.									
					Skala 1 : 75 Data wiercenia: 2020-08-27									
	Głębokość zwierciadła wody [m.p.p.t]	Stratigrafia	Profil litologiczny [m]		Opis litologiczny	Symbol gruntu PN	Symbol gruntu PN-EN ISO	Wilgotność	Stan gruntu	Ilość waleczków	Warstwa geotechniczna	ID wg PN	ID wg PN-EN	
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15
		Nasypy Nasyp			nasyp niekontrolowany (piasek drobny zagliniony, kamienie, kawałki cegły, szlaka), ciemnobrązowy	nN	Mg							
					0.70 piasek drobny ze żywrem, żółto-brązowy	Pd(+Ż)grFSa	mw	szg						III
		Czwartorzęd Czwartorzęd			1.50 piasek drobny, szaro-brązowy	Pd	FSa	w	szg					III
					1.70 piasek drobny, żółto-szary	Pd	FSa	w/m	szg					III
					2.40 piasek drobny, żółto-brązowy	Pd	FSa	nw	szg					III
					2.70 piasek średni, brązowo-szary	Ps	MSa	nw	szg					IIA
					4.40 piasek średni + żwir, brązowo-szary	Ps(+Ż)grMSa	nw	szg						IIA
					5.70 piasek gruby, brązowo-szary	Pr	CSa	nw	szg					IIA
					6.00									

Profil numer 2 Rzędna: 114.64 m n.p.m. Data: 2020-08-27

		Nasypy Nasyp			nasyp niekontrolowany (piasek drobny zagliniony, żwir, kamienie, kawałki cegły), ciemnobrązowy	nN	Mg							
						nN	Mg							
					0.50 nasyp niekontrolowany (gлина piaszczysta, żwir, kawałki cegły, kamienie, gruz betonowy, śmieci), brązowy	Gp	saCl	mw	tpl	1/1	C2			
					1.50 glina piaszczysta, żółto-brązowa	Pd	FSa	w/m	szg			III	0.37	0,37
					1.80 piasek drobny, żółto-brązowy	Pd	FSa	w/m	szg			III	0.40	0,39
					2.30 piasek drobny, żółto-brązowy	Pd	FSa	nw	szg					
					2.80 piasek średni, brązowo-szary	Ps	MSa	nw	szg			IIB	0.43	0,40
					4.40 piasek gruby, brązowo-szary	Pr	CSa	nw	szg			IIA	0.55	0,47
					5.50 piasek gruby + żwir, brązowo-szary	Pr(+Ż)grCSa	nw	szg				IIA		
					6.00									

Arkanites Usługi Geologiczne  
ul. Agrestowa 141/26, 53-035 Wrocław

# KARTA OTWORU BADAWCZEGO

Zał.nr: 3.2

## Profil numer 3

Wiertrnica: WH-15

Miejscowość: Wrocław Gmina: Wrocław Powiat: m.Wrocław Województwo: dolnośląskie				Obiekt: wiata Zleceniodawca: P.W. EPIC K.Jankowska-Okonek Wiercenie: Arkanites Usługi Geologiczne Dozór geol.: mgr Marlena Wyspiańska				System wiercenia: Mechaniczno-obrotowy Rzędna: 114.63 m n.p.m. Skala 1 : 75 Data wiercenia: 2020-08-27						
Wiercenie	Głębokość zwierciadła wody [m.p.p.t]	Stratigrafia	Profil litologiczny [m]	Przelot [m]	Opis litologiczny	Symbol gruntu PN	Symbol gruntu PN-EN ISO	Wilgotność	Stan gruntu	Ilość wałeczkowań	Warstwa geotechniczna	ID wg PN	ID wg PN-EN	
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15
		Nasyp Nasyp			nasyp niekontrolowany (piasek drobny zagliniony, kamienie, szlaka, gruz), ciemnobrazowy	nN	Mg							
				0.70	piasek drobny, żółto-brązowy	Pd	FSa	mw	szg			III		
				1.20	piasek drobny, żółto-szary	Pd	FSa	w	szg			III		
				1.60	piasek średni, żółto-brązowy	Ps	MSa	w/m	szg			IIB		
				2.30	piasek średni, szaro-brązowy	Ps	MSa	nw	szg			IIB		
				2.70	piasek średni + żwir, szaro-brązowy	Ps(+Żgr)	grMSa	nw	szg			IIA		
				4.50	piasek gruby, brązowo-szary	Pr	CSa	nw	szg			IIA		
				5.50	piasek gruby + żwir, brązowo-szary	Pr(+Żgr)	grCSa	nw	szg			IIA		
				6.00										
		Czwartorzęd Czwartorzęd												
	2.30													

Profil numer 4 Rzędna: 114.51 m n.p.m. Data: 2020-08-27

		Nasyp Nasyp			nasyp niekontrolowany (piasek drobny zagliniony, żwir, kamienie, kawałki cegły), ciemnobrazowy	nN	Mg							
				0.60	namul gliniasty, ciemnoszary	Nmg	Or	mw	tpl	2/2	Or			
				0.80	glina piaszczysta, żółto-brązowa	Gp	saCl	mw	tpl	2/3	C2			
				1.20	piasek drobny, żółto-brązowy	Pd	FSa	w	szg			III		
				1.50	glina piaszczysta, szara	Gp	saCl	mw	tpl	3/3	C2			
				1.60	piasek drobny, brązowo-szary	Pd	FSa	w/m	szg			III		
				2.20	piasek drobny, brązowo-szary	Pd	FSa	nw	szg			III		
				2.50	piasek średni + żwir, brązowo-szary	Ps(+Żgr)	MSa	nw	szg			IIA		
				4.30	piasek gruby, brązowo-szary	Pr	CSa	nw	szg			IIA		
				5.50	piasek gruby + żwir, brązowo-szary	Pr(+Żgr)	grCSa	nw	szg			IIA		
				6.00										
		Czwartorzęd Czwartorzęd												
	2.20													

Arkanites Usługi Geologiczne  
ul. Agrestowa 141/26, 53-035 Wrocław

## KARTA OTWORU BADAWCZEGO

### Profil numer 5

Zał.nr: 3.3

Wiertnica: WH-15

Miejscowość: Wrocław Gmina: Wrocław Powiat: m.Wrocław Województwo: dolnośląskie			Obiekt: wiata Zleceniodawca: P.W. EPIC K.Jankowska-Okonek Wiercenie: Arkanites Usługi Geologiczne Dozór geol.: mgr Marlena Wyspiańska			System wiercenia: Mechaniczno-obrotowy Rzędna: 114.57 m n.p.m. Skala 1 : 75 Data wiercenia: 2020-08-27								
Wiercenie	Głębokość zwierciadła wody [m.p.p.t.]	Stratigrafia	Profil litologiczny		Opis litologiczny	Symbol gruntu PN	Symbol gruntu PN-EN ISO	Wilgotność	Stan gruntu	Ilość wałeczkowań	Wartwa geotechniczna	ID wg PN	ID wg PN-EN	
			[m]	[m]										
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15
		Nasyp Nasyp				nasyp niekontrolowany (piasek drobny zagliniony, żwir, kamienie, kawałki cegły, szkło), ciemnobrazowy	nN	Mg						
		Czwartorzęd Czwartorzęd			0.70	glina piaszczysta przewarstwiona piaskiem drobnym, żółto-brązowa	Gp//saCl//FSamw	zw	-/-	C1				
					1.20	piasek drobny, żółto-brązowy	Pd	FSa	mw	szg		III		
					1.60	piasek średni, żółto-brązowy	Ps	MSa	w/m	szg		IIB		
					2.20	piasek średni, żółto-brązowy	Ps	MSa	nw	szg		IIB		
					2.70	piasek średni + żwir, brązowo-szary	Ps(+ŻgrMSa)	nw	szg			IIA		
					4.30	piasek średni, ciemnoszary	Ps	MSa	nw	szg		IIA		
					4.50	piasek średni + żwir, brązowo-szary	Ps(+ŻgrMSa)	nw	szg			IIA		
					5.60	piasek średni, brązowo-szary	Ps	MSa	nw	szg		IIA		
					6.00									

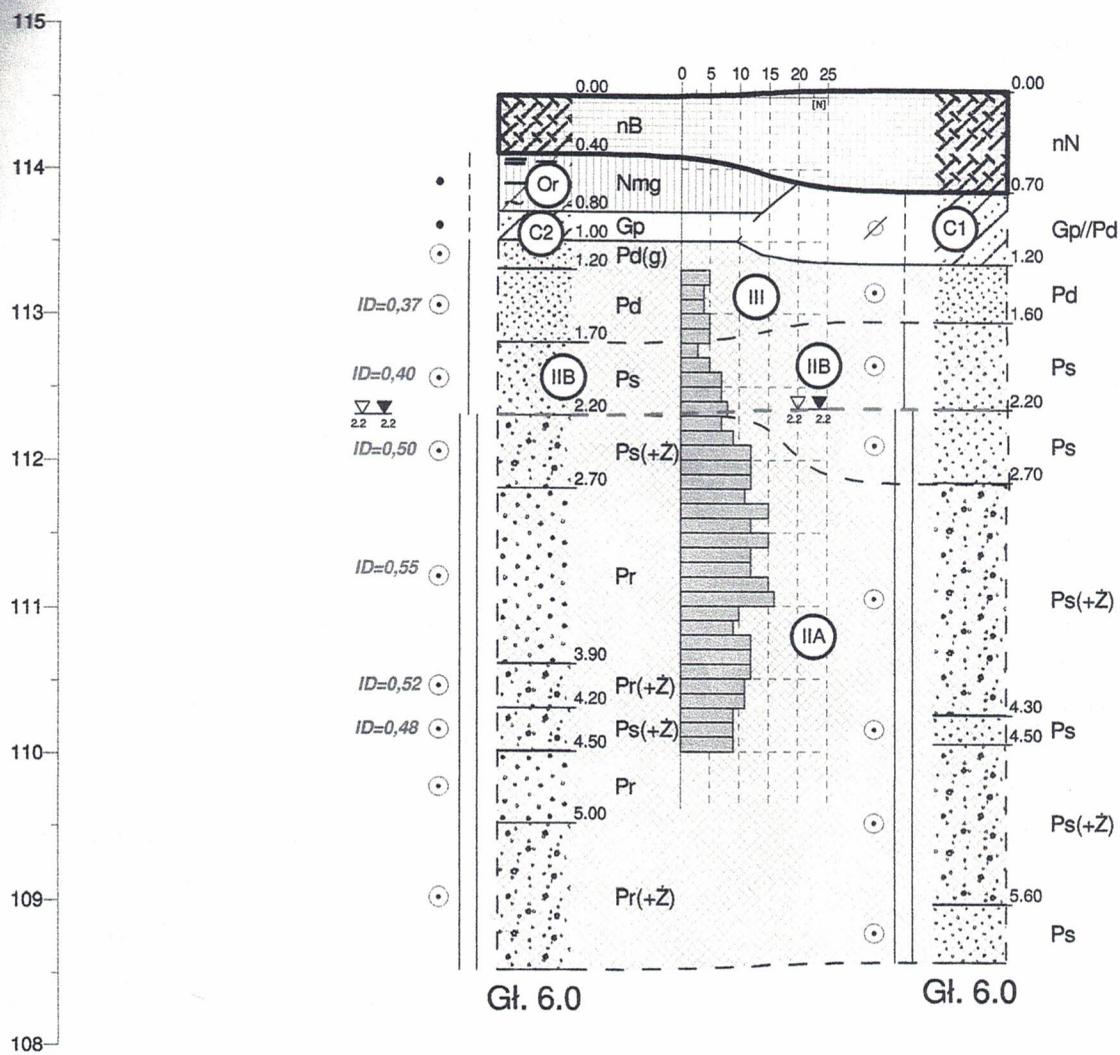
Profil numer 6 Rzędna: 114.52 m n.p.m. Data: 2020-08-27

						nasyp budowlany (podspinka z piasku średniego ze żwirem i zwiru), szara	nB	Mg						
					0.40	namuł gliniasty, czarny	Nmg	Or	mw	tpl	5/5	Or		
					0.80	glina piaszczysta, żółto-brązowa	Gp	saCl	mw	tpl	3/3	C2		
					1.00	piasek drobny zagliniony, żółto-brązowy	Pd(g)	siFSa	w	szg	III			
					1.20	piasek drobny, żółto-brązowy	Pd	FSa	w	szg		III	0.37	0,37
					1.70	piasek średni, żółto-szary	Ps	MSa	w/m	szg		IIB	0.40	0,39
					2.20	piasek średni + żwir, żółto-szary	Ps(+ŻgrMSa)	nw	szg			IIA	0.50	0,44
					2.70	piasek gruby, żółto-szary	Pr	CSa	nw	szg		IIA	0.55	0,47
					3.90	piasek gruby + żwir, żółto-szary	Pr(+ŻgrCSa)	nw	szg			IIA	0.52	0,45
					4.20	piasek średni + żwir, ciemnoszary	Ps(+ŻgrMSa)	nw	szg			IIA	0.48	0,43
					4.50	piasek gruby, żółto-szary	Pr	CSa	nw	szg		IIA		
					5.00	piasek gruby + żwir, żółto-szary	Pr(+ŻgrCSa)	nw	szg			IIA		
					6.00									

m n.p.m.

6  
114.52

5  
114.57



Gł. 6.0

Gł. 6.0

Arkanites  
usługi geologiczne

Arkanites Usługi Geologiczne  
ul. Agrestowa 141/26, 53-035 Wrocław

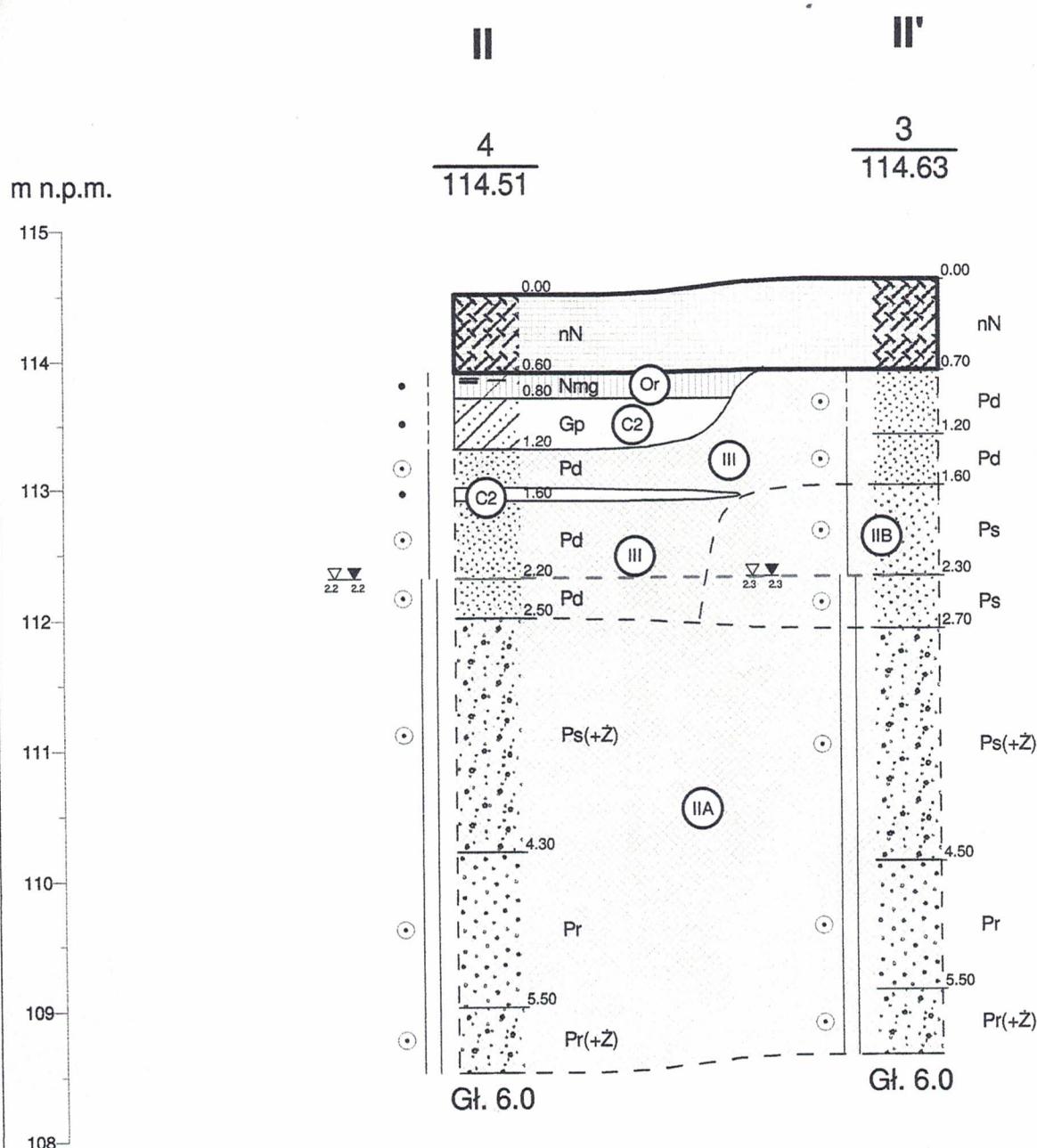
Zał.nr  
5.1

OPINIA GEOTECHNICZNA

Wrocław, ul. Obornicka 146

Przekrój geotechniczny  
I - I'

Skala  
1: 500  
50



 Arkanites  
usługi geologiczne

Arkanites Usługi Geologiczne  
ul. Agrestowa 141/26, 53-035 Wrocław

Zał.nr  
5.2

OPINIA GEOTECHNICZNA

Wrocław, ul. Obornicka 146

Przekrój geotechniczny  
II - II'

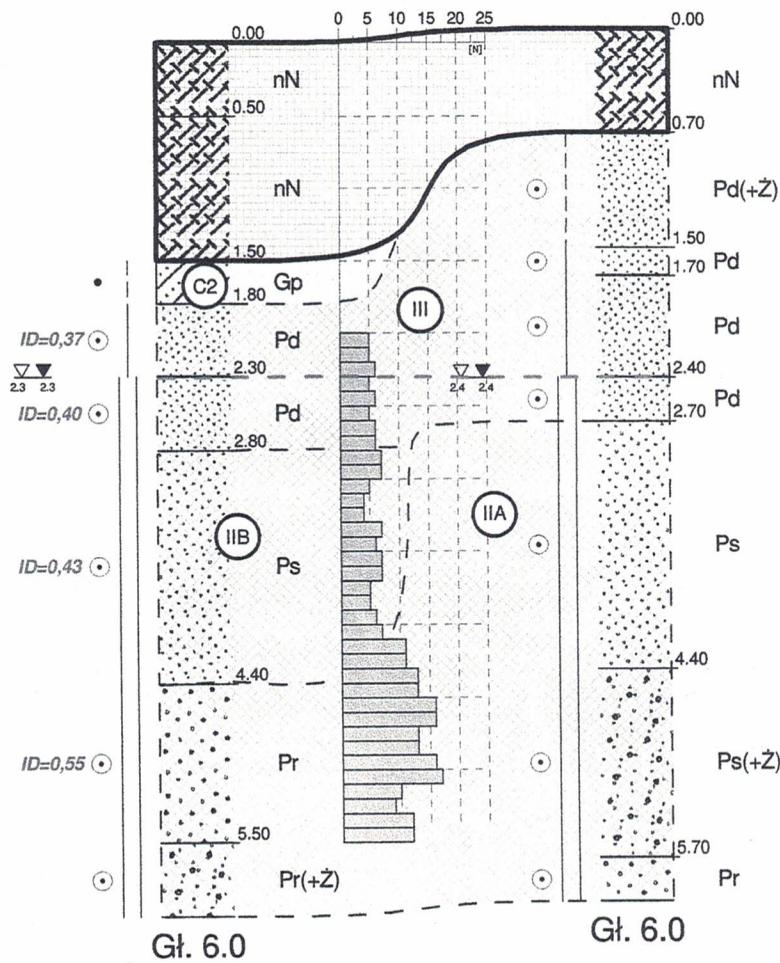
Skala  
1: 500  
50

m n.p.m.

2  
114.64

1  
114.73

115  
114  
113  
112  
111  
110  
109  
108



**Arkanites**  
usługi geologiczne

Arkanites Usługi Geologiczne  
ul. Agrestowa 141/26, 53-035 Wrocław

Zał.nr  
5.3

OPINIA GEOTECHNICZNA

Wrocław, ul. Obornicka 146

Przekrój geotechniczny  
III - III'

Skala  
1:  $\frac{500}{50}$

	Data	Nazwisko	Podpis
Opracował	31.08.2020	mgr M.Wyspiańska	M.Wyspiańska

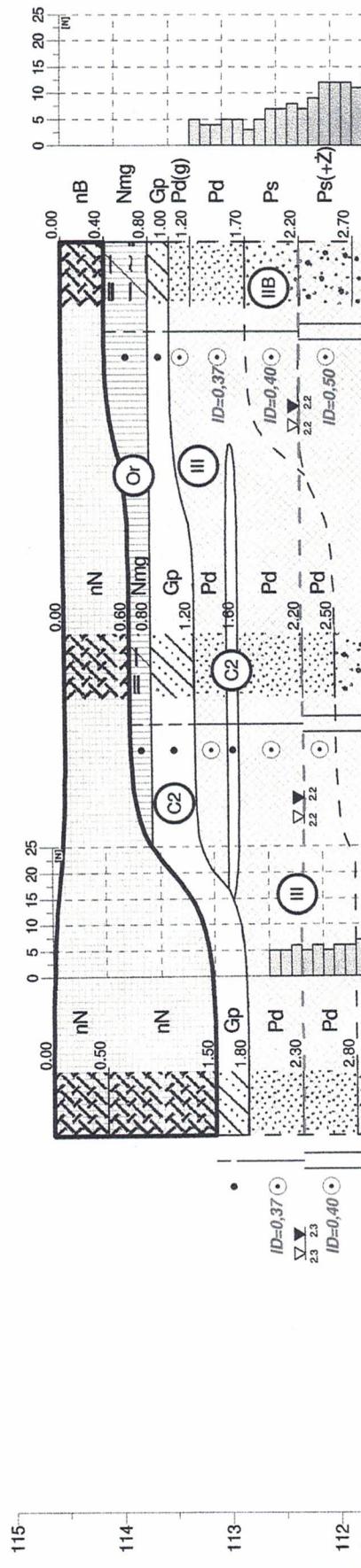
IV'

 $\frac{2}{114.64}$ 
 $\frac{4}{114.51}$ 

IV'

 $\frac{6}{114.52}$ 

m n.p.m.



Gł. 6.0

Gł. 6.0

Gł. 6.0

108

Wrocław, ul. Obornicka 146  
Przegląd geotechniczny  
IV - IV'

Arkanites  
usługi geologiczne  
ul. Agrestowa 141/26, 53-035 Wrocław

OPINIA GEOTECHNICZNA

Zat.nr  
5.4

Skala	$1: \frac{500}{60}$
-------	---------------------

Oprowadził	Data	Nazwisko	Podpis
Opracował	31.08.2020	mgr M.Wyspańska	J. Wyspański

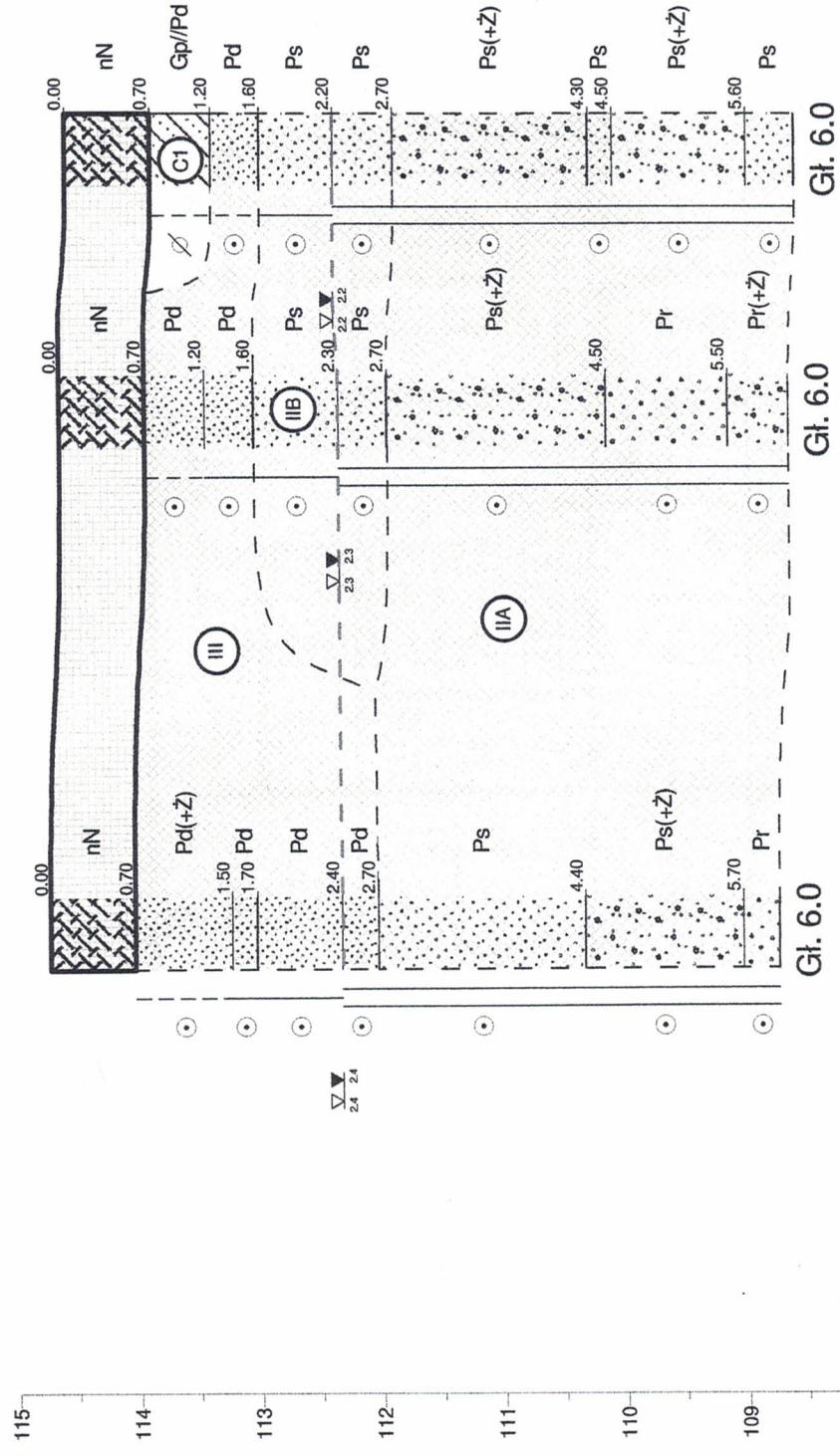
V'

1  
114.73

3  
114.63

5  
114.57

m n.p.m.



108

Gt. 6.0

Gt. 6.0'

Arkanites Ustugi Geologiczne  
ul. Agrestowa 141/26, 53-035 Wrocław

Zat.nr  
5.5  
Wrocław, ul. Obornicka 146

OPINIA GEOTECHNICZNA

Przekrój geotechniczny $V - V'$			Skala
Opracował 31.08.2020	Data Nazwisko mgr M.Wyspińska	Podpis 	1: 600

### ZESTAWIENIE PARAMETRÓW FIZYCZNO-MECHANICZNYCH GRUNTÓW

**Temat:** Opinia geotechniczna w celu ustalenia geotechnicznych warunków posadowienia nowej wiąty na terenie Muzeum Wojsk Inżynierijnych i Chemicznych we Wrocławiu przy ul.Obornickiej, dz. nr 4/29 (AM-8, obręb Różanka).

Zat. nr 6

OBJAŚNIENIA GEOLOGICZNE		PARAMETRY GEOTECHNICZNE GRUNTÓW wg PN-81/B-03020									
wartość charakterystyczna - $x^{(n)}$ :		wartość określona na podstawie zależności korelacyjnych wg PN-81/B-03020 lub PN-EN-1997-2-2007									
* wartość uzyskana metodą badań polowych lub laboratoryjnych		** wartość wg Z.Wiluna (Zarys Geotechniki, 2000)									
Oznaczenie warstwy	Geotekniczne	Stan gruntu	Wiązłość naturalna	Wiązłość obyczajowa	Kąt tarcia wentylotrzynego	Edometryczny moduł ścisłości pierwotnej	Moduł odkształcenia pierwotnego	Parametry z sondowania dynamicznego wg PN-EN	I <sub>b</sub>		
Symbol konsoolidacji	Symbolu gruntu wg PN-81/B-03020	Stopień plastyczności zagęszczania	Stopień plastyczności	Densefaction	Wiązłość obyczajowa	Wiązłość pierwotna	Moduł odkształcenia pierwotnego	Moduł odkształcenia pierwotnego	I <sub>b</sub>		
R <sub>FP</sub>	Qh	Nmg	-	**30-60,00 **1,90-1,30	**5,0	**10,0	**50000-500	-	-		
C2	R <sub>FP</sub>	Qh	Gp	C	0,20	12,0	2,20	14,8	17,0	29500	20500
C1	R <sub>FP</sub>	Qh	Gp//Pd	C	<0,00	12,0	2,20	>18,0	>30,0	>48000	>33500
III	R <sub>FP</sub>	Qh	Pd, Pd(g), Pd(+ż)	-	0,40	-	mw: 6,0 w: 16,0 nw: 24,0	1,65 1,75 1,90	29,9	51000	38000
IIIB	R <sub>FP</sub>	Qh	Ps	-	0,40	-	w: 14,0 nw: 22,0	1,85 2,00	32,4	79000	67000
IIIA	R <sub>FP</sub>	Qh	Ps, Ps(+ż) Pr, Pr(+ż)	-	0,50	-	nw: 22,0	2,00	33,0	94500	80000

mw - mało wilgotny      w - wilgotny      nw - nawodniony

opracowanie: mgr Małgorzata Wyspińska