

Biuro Usług Geologicznych PROGEO Krzysztof Dziamski

80-292 Gdańsk, ul. Górska 37B/21

PROGEO

58 342 43 47

+48 501 148 183

khd@wp.pl

PROGEO

NIP: 583 021 69 38

www.bugprogeogd.pl

Nr arch. 422/2016

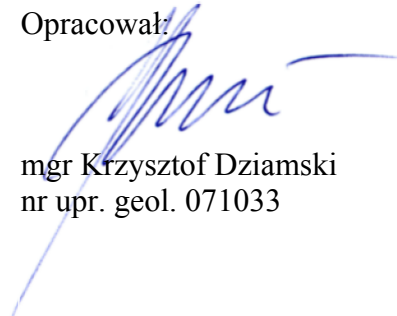
Egz. Nr 1

Zleceniodawca: Przedsiębiorstwo Inżynieryjne ALFA Przemysław Marszałkowski
80-297 Banino, ul. Głogowa 9

OPINIA GEOTECHNICZNA
do projektu wymiany sieci wodociągowej i hydrantów przeciwpożarowych.

GDAŃSK
ul. Polanki 117
7 Szpital Marynarki Wojennej z Przychodnią SP ZOZ
Działki nr 426/1, 426/5, 426/7, 426/11, 426/13 i 426/14, obręb 0012

Opracował:



mgr Krzysztof Dziamski
nr upr. geol. 071033

Gdańsk, wrzesień/październik 2016 r.

Biuro Usług Geologicznych PROGEO Krzysztof Dziamski

80-292 Gdańsk, ul. Górska 37B/21

PROGEO

58 342 43 47 +48 501 148 183 khd@wp.pl

PROGEO

NIP: 583 021 69 38

www.bugprogeogd.pl

Nr arch. 422/2016

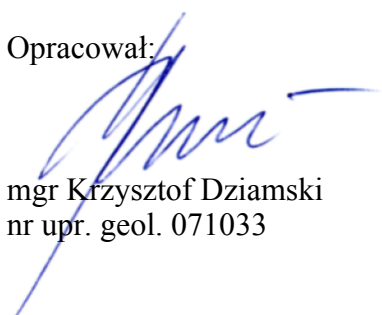
Egz. Nr 2

Zleceniodawca: Przedsiębiorstwo Inżynieryjne ALFA Przemysław Marszałkowski
80-297 Banino, ul. Głogowa 9

OPINIA GEOTECHNICZNA
do projektu wymiany sieci wodociągowej i hydrantów przeciwpożarowych.

GDAŃSK
ul. Polanki 117
7 Szpital Marynarki Wojennej z Przychodnią SP ZOZ
Działki nr 426/1, 426/5, 426/7, 426/11, 426/13 i 426/14, obręb 0012

Opracował:


mgr Krzysztof Dziamski
nr upr. geol. 071033

Gdańsk, wrzesień/październik 2016 r.

ZAWARTOŚĆ OPRACOWANIA

- | | |
|---------------------------------------|----------------|
| 1. Część opisowa | str. nr 1 - 4 |
| 2. Część graficzna | |
| ▪ mapy dokumentacyjne w skali 1 : 500 | zał. nr 1 - 1` |
| ▪ karty otworów | zał. nr 2 - 8 |
| ▪ tabela parametrów geotechnicznych | zał. nr 9 |
| ▪ objaśnienia | zał. nr 10 |

1. WSTĘP

Niniejsze opracowanie, dotyczy rozpoznania budowy podłoża gruntowego, w celu określenia warunków, do projektu wymiany sieci wodociągowej i hydrantów przeciwpożarowych, na działkach nr 426/1, 426/5, 426/7, 426/11, 426/13 i 426/14 w obrębie 0012, przy ul. Polanki 117 w Gdańsku. [7 Szpital Marynarki Wojennej z Przychodnią SP ZOZ].

Przewidywane ułożenie sieci wodociągu na głębokości ok. 1,70 m p.p.t..

Zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25.04.2012 r. [Dz.U. 2012 poz. 463 z dnia 27.04.2012 r.] w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadawiania obiektów budowlanych, przyjęto dla w/w projektu I kategorię geotechniczną.

2. ZAKRES PRAC

2.1 PRACE GEODEZYJNE

Tyczenie miejsc wykonanych badań przeprowadzono metodą domiarów prostych i prostokątnych, w dowiązaniu do punktów stałych w terenie, w oparciu o mapy sytuacyjno-wysokościowe w skali 1:500 dostarczone przez Zleceniodawcę.

Niwelację techniczną otworów, wykonano w dowiązaniu do reperu rob.: [rzędne punktów badań odczytano z mapy].

2.2 PRACE POŁOWE I KAMERALNE

Prace polowe, wykonano we wrześniu 2016 r., pod dozorem geotechnicznym autora opracowania, w oparciu o zakres prac ustalony ze Zleceniodawcą.

Wykonano 7 otworów \varnothing 70-110, do głębokości 2,00 – 4,40 m p.p.t., łącznie odwiercono 19,90 mb..

Podczas wierceń prowadzono badania makroskopowe dla ustalenia rodzaju i stanu gruntów.

Miejsca otworów badawczych zostały zlikwidowane poprzez zasypanie ich wydobytym urobkiem, z zachowaniem nadległości warstw.

W ramach prac kameralnych wykonano: mapy dokumentacyjne w skali 1:500, karty otworów wiertniczych, tabelę charakterystycznych wartości parametrów geotechnicznych oraz część tekstową z objaśnieniami.

3. BUDOWA GEOLOGICZNA I STOSUNKI WODNE

Pod względem geomorfologicznym dokumentowany obszar, stanowi fragment stożków napływowych podnóża wyniesień morenowych, w mezoregionie Pobrzeża Kaszubskiego[313.51].

Powierzchnia terenu jest zabudowana i nierówna[zmiany antropogeniczne], rzędne wahają się w granicach 36,60 – 53,60 m n.p.m..

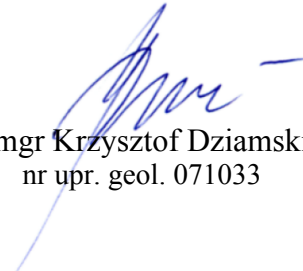
Budowa geologiczna omawianego terenu w zakresie prostych warunków gruntowych.

Od powierzchni zalegają nasypy niekontrolowane – piaski próchniczne/piaski średnie/piaski zaglinione/gruz ceglany/kamienie, do zmiennej głębokości 0,40 – 2,0 m p.p.t., w spągu nasypów do głębokości badań, zalegają wodnolodowcowe utwory piaszczyste/ piaszczysto-żwirowe i żwirowe.

Wody gruntowej, do głębokości badań tj. do 2,00 - 4,40 m p.p.t., nie stwierdzono.

4. WNIOSKI I ZALECENIA

- 4.1 W badanym podłożu, poniżej nasypów niekontrolowanych, występują **grunty nośne**.
Nasypy niekontrolowane, należy przyjąć jako słabonośne.
Wody gruntowej, do głębokości badań[tj. do 2,00 - 4,40 m p.p.t.], nie stwierdzono.
- 4.2 Projektowanie posadowień bezpośrednich i związane z tym obliczenia statyczne, należy wykonać według normy PN-EN 1997-1:2008
- 4.3 W przypadku zalegania, w poziomie ułożenia wodociągu, nasypów niekontrolowanych, zaleca się ich wymianę na piaszczysty nasyp budowlany, o wskaźniku zagęszczenia $I_s \geq 0,95$.
Głębokość wymiany, określić należy, uwzględniając wartość naprężeń całkowitych.
- 4.4 Prace ziemne zaleca się wykonać zgodnie z wymogami normy PN-B-06050:1999 „Geotechnika. Roboty ziemne. Wymagania ogólne”.
- 4.5 Zaleca się weryfikację i odbiór geotechniczny nasypu budowlanego.
- 4.6 Głębokość przemarzania wg normy PN-B-03020:1981 wynosi $h_z = 1,0$ m p.p.t..



mgr Krzysztof Dziamski
nr upr. geol. 071033