

Załącznik 3 - ZESTAWIENIE ZBIORCZE PARAMETRÓW FIZYCZNO-MECHANICZNYCH MODELU GEOLOGICZNEGO (GIR)

Obiekt: Budowa odcinka drogi gminnej, ul. Łąbędzia, m. Żąbki, gm. Żąbki, pow. wołomiński, województwo mazowieckie

Objaśnienia geologiczne					Nr warstwy geotechnicznej	Obserwacje geologiczne i parametry pomierzone w terenie					Wartości wyprowadzone parametrów geotechnicznych										
											Stan gruntu I_b / I_L [-]	Parametr wyznaczony bezpośrednio metodą polową sodowania FVT	Parametr wyznaczony na podstawie analizy sitowej	Parametry wytrzymałościowe wg dr. inż. M. Hawrysa (na podst. Z. Wilun, PN-B-03020:1981, PN-EN 1997-2: 2007; zał. G).		Parametry geotechniczne wg PN-B-03020:1981					★Współczynnik filtracji k [m/s]
Profil stratygraficzno-litologiczno-genetyczny	Opis litologiczno-genetyczny		Symbole genezy gruntu wg PN-EN ISO 14688-2:2006/ Ap2:2012	Symbol gruntu wg PN-86/B-02480	Symbol gruntu wg PN-EN ISO 14688-1	N_{10} [-]	M_{max} [Nm]	M_{min} [Nm]	Maksymalna wytrzymałość na ścinanie (w warunkach bez drenażu w przypadku gr. spoistych) $c_{fv} / \tau_{tu} \max$ [kPa]	$U (C_u) C_c$ [-]				Efektywny kąt tarcia wewnętrz-trznego $\Phi^{(n)}$ [°]	Spójność efektywna $c^{(n)}$ [kPa]	Symbol geologicznej konsolidacji gruntu	*Ciężar objętościowy $\rho^{(n)}$ [kN/m3]	Edometryczny moduł ściśliwości pierwotnej $M_o^{(n)}$ [MPa]	Kąt tarcia wewnętrzznego $\Phi_u^{(n)}$ [°]	Spójność $c_u^{(n)}$ [kPa]	
CZWARTORZĘD	HOLOCEN	Q_h	nasypy, gleba	grunty antropogeniczne	Mg	I	nN	Mg													-
		Q_n	namuły	grunty organiczne	O	II	T	O		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	10^{-8} - 10^{-6}
	PLEISTOCEN	$f_p Q_{p4}^2$	piaski	osady akumulacji rzecznej	R _T	III	Ps, Ps(+H)	MSa, oMSa		-	-	0,45 ⁺	-	-	35	-	-	17,0	74	32	-

Objaśnienia

★ Wartości stopnia zagęszczenia $I_D^{(DPL)}$ ustalono wg. wzoru PN-EN 1997-2: 2007; zał. G na podstawie wartości N_{10} z sondy DPL, przy założeniu współczynnika jednorodności uziarnienia $C_u < 3$. Wartości ID są niższe w stosunku do wartości oblicznych wg. normy PN-B-04452:2002
Wartości normowe (n) parametrów wg PN-81/B-03020 - skorygowane na podst. zał. nr 2, tablice Z2-1, Z2-3, Z2-4~ wartości oszacowane metodą pośrednią B (korelacyjną).
* - dot. ciężaru objętościowego gruntów mało wilgotnych (nie podawano wartości dla gruntów nawodnionych) Ciężar gruntu pod wodą należy zmniejszyć o wartość wyporu wody. G.2 Efektywny kąt tarcia wewnętrzznego $\Phi'(n)$ [°] gruntów gruboziarnistych (niespoistych) zależnie od stopnia zagęszczenia ID i współczynnik a jednorodności CU
*) Maksymalna wytrzymałość na ścinanie bez drenażu $\tau_{fu} \max$ bezpośrednio pomierzona w terenie in situ – wg PN-B-04452:2002 na podst. sondy SLVT (zał. 1, 2, zał. 5.1-5.2) - bez uwzględnienia współczynnika korekcyjnego μ . Wartość wyprowadzona powinna być co najmniej dwukrotnie obniżona. W praktyce inżynierskiej badanie to jest traktowane jako metoda referencyjna w ustaleniu korelacji parametrów wytrzymałościowych podłoża budowlanego. Należy mieć na uwadze, że wartości τ_{fu} wyznaczone tą metodą mogą być wyższe w stosunku do wartości obliczeniowych rekomendowanych oraz ustalone przez inne metody polowe i laboratoryjne. W ramach ostrożnego szacowania parametrów, należy traktować poglądowo podaną w niniejszej dokumentacji zmienność tego parametru.
★ - współczynnik filtracji przyjęto wg Macioszczyk, 2012 - za Pazdro Z., Kozerski B. - 1990 r.