

LEGENDA DO METRYK I PRZEKROJÓW

OBJAŚNIENIA GEOLOGICZNE					WŁASNOŚCI FIZYCZNO-MECHANICZNE wg PN-81/B-03020 oraz PN-83/B-02482														
					wartość średnia $x^{(n)}$														
					współczynnik materiałowy (wartość średnia/odchylenie standardowe) γ_m														
Profil stratygraficzno - litologiczny		Opis litologiczno - genetyczno - stratygraficzny		Nr warstwy geologiczno - inżynierskiej	Symbol gruntu wg PN-86/B-02480 <div><input type="checkbox"/> Autoprzeliczenie</div>	Symbol geologicznej konsolidacji gruntu	Stan gruntu		Ciężar objętościowy (Ciężar objętościowy z uwzględnieniem wyporu wody)	Spójność	Kąt tarcia wewnętrznego	Edometryczny moduł ściśliwości		Wartości jednostkowego granicznego oporu gruntu		Wytrzymałość na ścinanie bez odpiływu	Straty masy przy prażeniu		
							stopień zagęszczenia	stopień plastyczności				pierwotnej	wtórnej	pod podstawą pała	wzdłuż poboczniczy pała				
							I_D	I_L	γ_n kN/m ³	c_u kPa	Φ_u °	M_o kPa	M kPa	q kPa	t kPa	$\tau_v (s_u)$ kPa	I _z %		
Czwartorzęd Q	Holocen	Q_h	Utwory współczesne	nasypy	I	N (Pd,Pg,Gp,GbH,T,gc,Ż)		Grunty o bardzo zmiennym składzie zbudowane zarówno z utworów spoistych, niespoistych jak i organicznych wątpliwe do wykorzystania jako podłoże budowlane bez zastosowania ulepszeń lub środków wzmacniających.											
		Q_h	Utwory organiczne	gleba	IIa	GbH (Pd,Pg,Gp,Nmp,Nmg,T)		Grunty nie przewidziane do wykorzystania jako podłoże budowlane											
		Q_h		namuły	IIb	Nmp													
					IIc	Nmg													
		Q_h		torfy	IIId	T domieszki +Nmg													
		Q_h			IIe	Gy,Krj przewarstwienia //Nmg													
	Plejstocen	Q_h	Utwory jeziorne	piaski i żwiry	III	P π przewarstwienia //G π		0,69 1±0,10	19,5 (9,9) 1±0,10	31,5 1±0,10	86 200 1±0,12	107 700 1±0,12	2 203 1±0,10	47 1±0,10					
					IVa	Pd domieszki +P π,Pr,Pg,GbH przewarstwienia //Ps,Pg,Nmg,Gy		0,57 1±0,12	19,1 (9,7) 1±0,10	30,9 1±0,10	70 300 1±0,12	87 800 1±0,12	2 387 1±0,12	52 1±0,12					
					IVb	Pd domieszki +Ps przewarstwienia //P π,Ps		0,73 1±0,10	19,6 (10,0) 1±0,10	31,7 1±0,10	92 100 1±0,12	115 100 1±0,12	2 991 1±0,10	68 1±0,10					
					Va	Ps przewarstwienia //Pd,T domieszki +T		0,33 1±0,25	19,3 (9,7) 1±0,10	31,9 1±0,10	71 200 1±0,15	79 100 1±0,15	2 016 1±0,25	43 1±0,25					
					Vb	Ps domieszki +KO,GbH przewarstwienia //Pr		0,60 1±0,21	20,2 (10,4) 1±0,10	33,7 1±0,10	112 600 1±0,22	125 100 1±0,22	3 287 1±0,21	67 1±0,21					
					Vc	Ps domieszki +Pd,Ż przewarstwienia //Pr		0,71 1±0,10	20,4 (10,6) 1±0,10	34,4 1±0,10	133 800 1±0,11	148 600 1±0,11	3 908 1±0,10	82 1±0,10					
					VIa	Ż		0,66 1±0,10	20,7 (11,1) 1±0,10	39,6 1±0,10	188 600 1±0,10	188 600 1±0,10	5 110 1±0,10	110 1±0,10					
					VIb	Ż		0,71 1±0,10	20,8 (11,2) 1±0,10	40,0 1±0,10	199 600 1±0,10	199 600 1±0,10	5 476 1±0,10	117 1±0,10					
		Q^{2Pm}_{p4}	Utwory lodowcowe	gliny	VIIa	Pg, Gp domieszki +GbH przewarstwienia //Pd,Ps		0,37 1±0,17	21,0 (11,2) 1±0,10	25,0 1±0,10	15,1 1±0,10	24 800 1±0,15	33 000 1±0,15	993 1±0,17	29 1±0,17				
					VIIb	Pg, Gp domieszki +Ż,KO,GbH przewarstwienia //Pd,Pog		0,16 1±0,25	21,7 (12,0) 1±0,10	33,0 1±0,10	19,0 1±0,10	42 700 1±0,10	56 900 1±0,10	1 573 1±0,25	48 1±0,25				
Uwagi:		1. W obliczeniach statycznych, należy uwzględnić wpływ wyporu wody na ciężar objętościowy tych gruntów. Orientacyjne obliczenia tego wpływu można przeprowadzić z zależności: $\gamma'=(1-n)(\gamma_s-\gamma_w)$, $n=1-\gamma/[\gamma_s(1+w_n)]$, gdzie $\gamma_s=26,5\text{ kN/m}^3$; $\gamma_w=10,0\text{ kN/m}^3$; γ , w_n . Dla gruntów znajdujących się pod ciśnieniem hydrostatycznym należy również uwzględnić wpływ ciśnienia sphywowego na wartość ciężaru objętościowego występujących gruntów. Obliczenia te można przeprowadzić z zależności: $\gamma''=\gamma'\pm ps$; $ps=\Delta h/l$ gdzie Δh – różnica pomiędzy nawierconym a ustabilizowanym poziomem wody podziemnej, l – długość drogi przepływu wody. 2. Wartości parametrów geotechnicznych określono metodą A, B oraz C według normy [4]. 3. Podane wartości jednostkowego granicznego oporu gruntu pod podstawą pała q dotyczą głębokości krytycznej i większej. Podane wartości jednostkowego granicznego oporu gruntu wzdłuż poboczniczy pała t dotyczą głębokości 5 m i większej. Ostateczne wartości oporów q i t, należy przyjąć zgodnie z zasadami wyznaczania nośności pałi, przedstawionymi w normie [5]. 4. Przy wykorzystywaniu podanych parametrów należy uwzględnić ograniczenia wynikające z normy PN-B/81-03020 oraz innych norm przedmiotowych, powołujących się na tę normę.											Opracowała:						
mgr inż. Anna Kozłowska uprawnienia geologiczne VII-1801																			