QUESTÃO 01 – A figura abaixo ilustra um perfil geotécnico onde foi instalada uma estaca prémoldada de concreto de seção circular, diâmetro de 18 cm e 12,0 m de comprimento. Com base nesses dados, pedem-se:

- a) Uma faixa de valores para a capacidade estrutural da estaca solicitada por esforço axial de compressão;
- b) Utilizando os métodos semiempíricos de Aoki-Velloso e Décourt-Quaresma, estime a capacidade de carga geotécnica (P_{adm}) da estaca nessas condições.

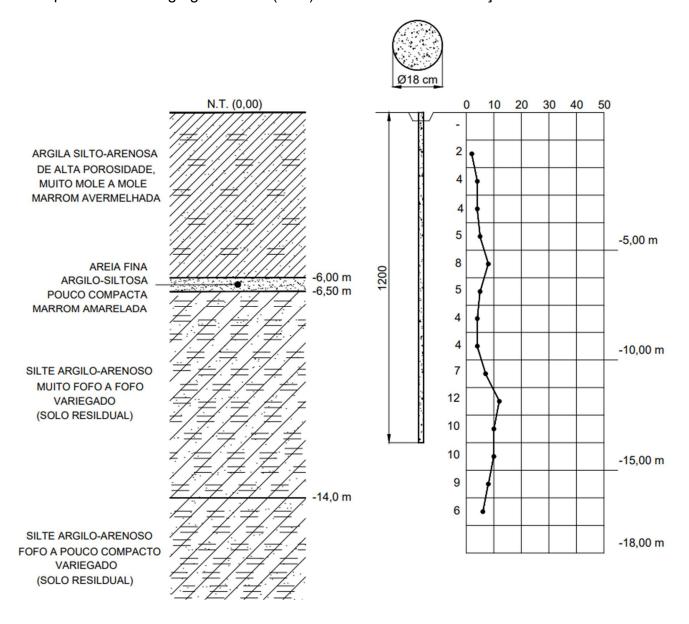


Figura 1 – Dados adicionais para a Questão 01

(Adaptado de Albuquerque, P. J. R. et al. Comportamento a compressão de estacas escavadas, hélice contínua e hélice tipo ômega. Campinas: UNICAMP, 2001)

QUESTÃO 02. A figura 2 apresenta uma prova de carga estática realizada na estaca da Questão 01. Com base nessa figura, que valor poderia ser estimado para a resistência (R_u) e que valor poderia ser considerado para P_{adm}? É possível inferir se a ruptura do sistema estaca-solo ocorreu por esgotamento da capacidade estrutural?

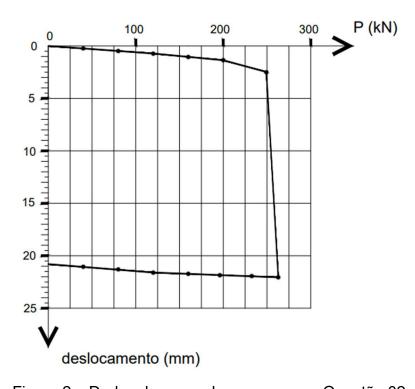


Figura 2 – Dados de prova de carga para a Questão 02 (Adaptado de Albuquerque, P. J. R. et al. Comportamento a compressão de estacas escavadas, hélice contínua e hélice tipo ômega. Campinas: UNICAMP, 2001)

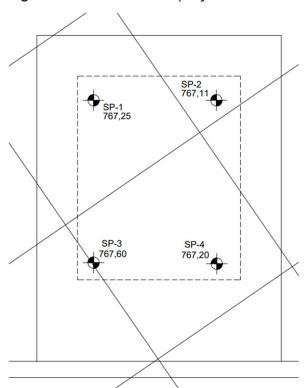
QUESTÃO 03 – A norma de fundações define estaca do tipo hélice contínua monitorada como sendo

"...uma estaca de concreto moldada in loco, executada mediante a introdução no terreno, por rotação, de um trado helicoidal contínuo de diâmetro constante. A injeção de concreto é feita pela haste central do trado simultaneamente à sua retirada. A armadura é sempre colocada após a concretagem da estaca." (NBR 6122:2019 – Anexo N).

A norma define também estaca do tipo raiz como

"...uma estaca moldada in loco, em que a perfuração é revestida integralmente, em solo, por meio de segmentos de tubos metálicos (revestimento) de 1,0 m a 1,5 m, que vão sendo rosqueados à medida que a perfuração é executada. O revestimento é recuperado. A estaca raiz é armada em todo o seu comprimento e a perfuração é preenchida por uma argamassa de cimento e areia." (NBR 6122:2019 – Anexo K).

Avalie a viabilidade de usar um desses dois tipos de estacas para a fundação de um edifício no terreno descrito abaixo, considerando carga de 1200 kN (compressão). Apresente dimensionamento estrutural e geotécnico da estaca (seção transversal e comprimento).

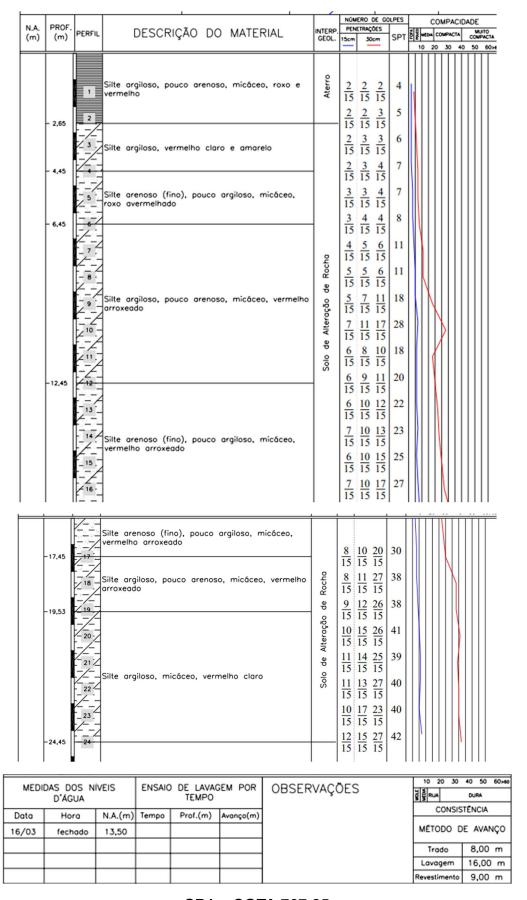


"O solo no terreno onde será construído o prédio é constituído inicialmente por uma camada de silte argiloso, mole, vermelho arroxeado micáceo, variando lateralmente para silte arenoso, fofo, vermelho arroxeado micáceo (Aterro) com espessura variável entre 0,57 e 3,65m.

Seguida por uma argila siltosa, mole a média, vermelha amarelada (Solo Residual) com espessura variável entre 0,69 e 1,85m. Passando para um silte argiloso, médio, vermelho amarelado/ vermelho arroxeado com espessura variável entre 1,95 e 6,88m. Terminando com um silte argilo-arenoso, rijo a duro, vermelho micáceo. Estas camadas são resultantes da alteração de rochas da unidade geológica denominada Embasamento Cristalino de idade Pré-Cambriana, denominado no relatório de sondagem como Solo de Alteração de Rocha.

Este tipo de solo é muito heterogêneo e anisotrópico. Se compararmos os furos SP-01 (profundidade final 24,45m) e SP-3 (profundidade final 21,45) com os furos SP-02 (profundidade final 16,45m), SP-04 (profundidade final 14,45m), e considerando que todos os furos estão praticamente na mesma cota, vemos várias diferenças tanto na profundidade quanto na compacidade. Podendo ainda ter a ocorrência de blocos de rocha (matacões).

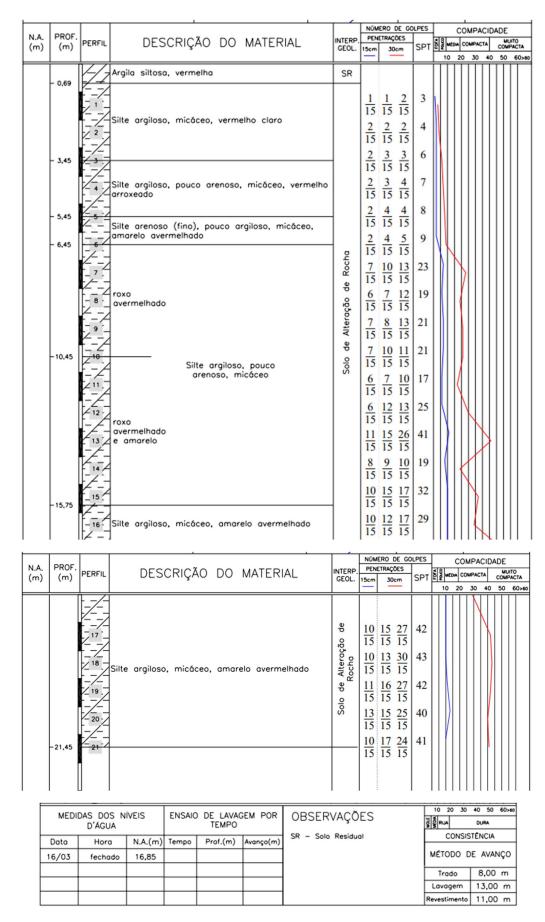
O registro do nível d'água não foi determinado pela sondagem devido ao fechamento dos furos."



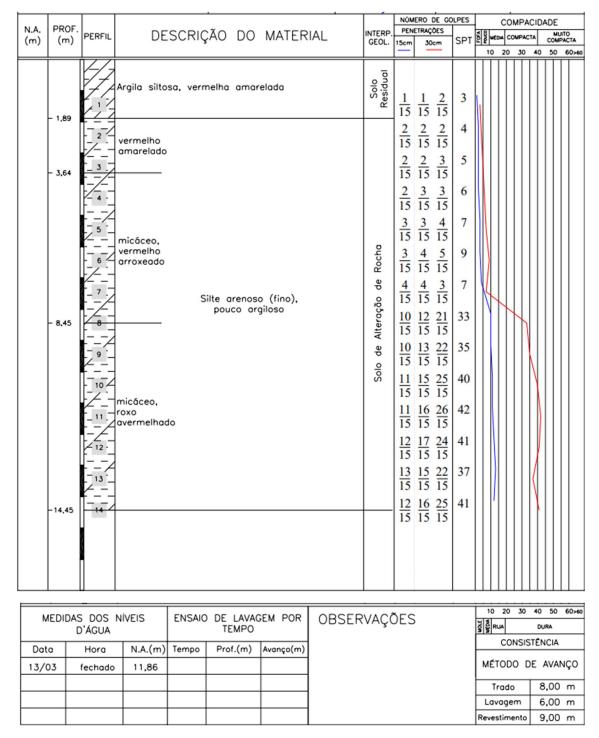
SP1 - COTA 767,25

	2005	PERFIL								OLPES	COMPACIDADE						
	ROF.		DESCRIÇÃO DO MATERIAL				INTERP.	$\overline{}$	PENETRAÇÕES		E E VEDA COMPAC						
	(,			,				OEOL.	15cm	30cm	311	_	10 2		_		
	0,73		Argila silto	sa, am	arela avern	nelhada						Π	П	П	П	\prod	\prod
			Silte arend roxo averr			argiloso, m	icáceo,	Aterro	$\frac{1}{15}$	$\begin{array}{ccc} \frac{1}{15} & \frac{2}{15} \\ \frac{2}{15} & \frac{2}{15} \\ \frac{2}{15} & \frac{2}{15} \end{array}$	4						
- 3	3,65		Argila silto amarelada	sa, pou	co arenos	o, vermelho	í	Solo Residual	2 15	$\frac{3}{15} \frac{3}{15}$	6						
- 1	5,50	Z-5 €								$\frac{2}{15} \frac{3}{15}$							
		64	p/micáceo vermelho	٥,					$\frac{3}{15}$	$\frac{3}{15} \frac{4}{15}$	7						
- ;	7,45						$\frac{3}{15}$	$\frac{4}{15} \frac{3}{15}$	7								
	ľ	Z ₈ :	micáceo,			$\frac{7}{15}$	$\frac{13}{15}$ $\frac{14}{15}$	27			\setminus						
		/-	roxo claro			Alteração de Rocha	$\frac{8}{15}$										
-1	0.45	10.2		9	Silte arenos									$\ $			
					rgiloso		$\frac{10}{15}$		1	37			\setminus				
	ľ	- <u>/</u> /12·						ಕಿ		15 15 15 25 15 15	40				١		
		/ -13	micáceo, roxo	4.			8	Solo		16 26 15 15						$\ $	
		 	avermelha	g0						15 15 16 30 15 15						$\ $	
		Z							15 15 15	15 15 17 27 15 15	44						
		-15./ -/-									44						
-1	6,45	- 16 -							15	$\frac{16}{15} \frac{28}{15}$						1	
MEDIDAS DOS NÍVEIS ENSAIO DE LAVAGEM POR TEMPO				GEM POR	OBSERVAÇÕES				10 20 30 40 50 6				60				
Data	Data Hora N.A.(m) Tempo		Prof.(m)	Avanço(m)	vanço(m)					<u> </u>	С	ONS	STÉ	NCIA			
13/03	f	echado	14,72									М	ÉTO	DO	DE	AVA	NÇ
	+		+			-						Ļ	Trac		-	0,0	
	+		_			-						ᆣ	avaç	em	-	6,00	, m

SP2 - COTA 767,11

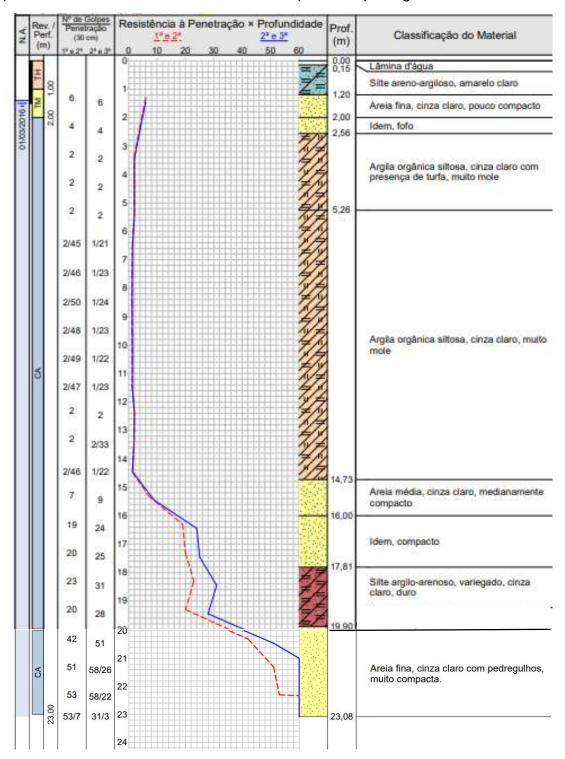


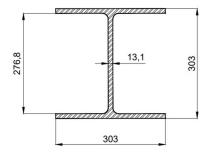
SP3 - COTA 767,60



SP4 - COTA 767,20

QUESTÃO 05. Estimar a resistência última e a carga admissível de uma estaca HP 310x93 com ponta na camada de areia fina muito compacta do perfil geotécnico abaixo.





Perfil HP 310x93 (v. propriedades na tabela abaixo cf. MANUAL ESTACAS METÁLICAS GERDAU – 2ed.,2018)

CARGA ADMISSÍVEL ESTRUTURAL *Carga admissível estrutural de acordo com a NBR 8800:2008. A carga admissível a ser adotada para a estaca deverá atender também à carga admissível geotécnica, obtida após a análise dos parâmetros geotécnicos onde a estaca será cravada.											
BITOLA	Massa			Espessura					Área Bruta	Perímetro	
DESIGNAÇÃO	Linear	d	b _f	t _w	t _f	h	ď	R	As	Ü	
mm x kg/m	kg/m	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	cm ²	cm	
HP 310 x 93,0	93,0	303	308	13,1	13,1	277	245	16,0	119,2	178	

		1,0 mm de desc. no perímetro	Retângulo Envolvente							
Eixo	X-X	Eixo	Y-Y	Área Reduzida	Área Plena					
I _x W _x		l _y	W _y	A's	A					
cm ⁴ cm ³ cm ⁴ cm ³ cm ² cm ²										
19682	1299	6387	415	101,3	933					

de a	beltez Lo acordo co R 8800:2	om a	ADMI: ESTRU	ARGA SSÍVEL JTURAL . f _y)/1,65	
Mesa b _t /2.t _t λf	Alma d'/t _w λω	Coef. Red. Q ≤1,00	f _y (Mpa) 345 kN	f _y (tf/cm²) 3,5 tf	BITOLA DESIGNAÇÃO mm x kgf/m
11,76	18,69	1,000	2118	216	HP 310 x 93,0