UNIVERSIDADE FEDERAL DO RIO GRANDE DO SUL ESCOLA DE ENGENHARIA DEPARTAMENTO DE ENGENHARIA CIVIL CURSO DE GRADUAÇÃO EM ENGENHARIA CIVIL

ISADORA SAMPAIO NEUMANN

# CORRELAÇÃO ENTRE ESFORÇO DE INSTALAÇÃO E CAPACIDADE DE CARGA DE ESTACAS TIPO HÉLICE CONTÍNUA: ESTUDO DE CASO

PORTO ALEGRE 2024

### ISADORA SAMPAIO NEUMANN

# CORRELAÇÃO ENTRE ESFORÇO DE INSTALAÇÃO E CAPACIDADE DE CARGA DE ESTACAS TIPO HÉLICE CONTÍNUA: ESTUDO DE CASO

Trabalho de Conclusão de Curso apresentado à Comissão de Graduação em Engenharia Civil da Universidade Federal do Rio Grande do Sul, como requisito parcial para a obtenção do título de Bacharel em Engenharia Civil.

Orientador(es): Cesar Alberto Ruver, Dr.

Porto Alegre 2024

©2024 UNIVERSIDADE FEDERAL DO RIO GRANDE DO SUL Av. Paulo Gama, 110 Porto Alegre – RS CEP: 90046-900

Este exemplar é de propriedade da Universidade Federal do Rio Grande do Sul, que poderá incluí-lo em base de dados, armazenar em computador, microfilmar ou adotar qualquer forma de arquivamento.

É permitida a menção, reprodução parcial ou integral e a transmissão entre bibliotecas deste trabalho, sem modificação de seu texto, em qualquer meio que esteja ou venha a ser fixado, para pesquisa acadêmica, comentários e citações, desde que sem finalidade comercial e que seja feita a referência bibliográfica completa.

Os conceitos expressos neste trabalho são de responsabilidade do(s) autor(es) e do(s) orientador(es).

Neumann, Isadora Sampaio.

CORRELAÇÃO ENTRE ESFORÇO DE INSTALAÇÃO E CAPACIDADE DE CARGA DE ESTACAS TIPO HÉLICE CONTÍNUA: ESTUDO DE CASO / Isadora Sampaio Neumann. – Porto Alegre, 2024. 48 f.

Orientador(es): Cesar Alberto Ruver.

Trabalho de Conclusão de Curso (graduação) – Universidade Federal do Rio Grande do Sul, Engenharia Civil, 2024.

1. Esforço de Instalação. Estaca Hélice Contínua. Fundação Profunda. Capacidade de Carga. i. Ruver, Cesar Alberto (orient.) ii. Título

### ISADORA SAMPAIO NEUMANN

# CORRELAÇÃO ENTRE ESFORÇO DE INSTALAÇÃO E CAPACIDADE DE CARGA DE ESTACAS TIPO HÉLICE CONTÍNUA: ESTUDO DE CASO

Trabalho de Conclusão de Curso apresentado à Comissão de Graduação em Engenharia Civil da Universidade Federal do Rio Grande do Sul, como requisito parcial para a obtenção do título de Bacharel em Engenharia Civil. Orientador(es): Cesar Alberto Ruver.

Aprovado em Porto Alegre, 23 de agosto de 2024, pela seguinte banca examinadora:

Prof. Cesar Alberto Ruver (UFRGS) - **Orientador** Dr. pela Universidade Federal do Rio Grande do Sul

Eng. Civil Fernando Pinheiro Weber (Vibra Energia) Engenheiro Civil pela Universidade Federal de Rio Grande

> Prof<sup>a</sup>. Way Ying Yuk Gehling (UFRGS) Dr<sup>a</sup>. pela Universitat Politècnica de Catalunya

Ms. Maiki Mafessoli (UFRGS) Ms. pela Universidade Federal do Rio Grande do Sul

Porto Alegre 2024

# AGRADECIMENTOS

Em primeiro lugar, agradeço aos meus pais, Isabel e Júlio. Obrigada por sempre incentivarem os meus estudos e apoiarem as minhas escolhas. Obrigada por todo amor, carinho, paciência, suporte, entre tantas outras coisas que fizeram com que eu chegasse até aqui. Amo vocês.

Agradeço ao meu namorado, Edwin, por estar sempre ao meu lado. Obrigada pelas palavras de incentivo nos dias mais difíceis e por acreditar na minha capacidade, muito mais do que eu mesma. Obrigada também por todos os momentos juntos que trouxeram mais leveza e alegria para essa etapa. Te amo.

Agradeço aos meus amigos, familiares e colegas de graduação que estiveram comigo durante essa trajetória.

Agradeço aos meus chefes e colegas da Azambuja Engenharia pelos ensinamentos, oportunidades e companhia diária nesse último ano de graduação.

Agradeço ao meu orientador, Cesar Alberto Ruver, pelo tempo disponibilizado para me orientar neste trabalho e por todo o conhecimento transmitido.

"Você nunca sabe que resultados virão da sua ação. Mas se você não fizer nada, não existirão resultados." (Mahatma Gandhi)

## RESUMO

As estacas hélice contínua são executadas através da introdução de um trado helicoidal no solo, por rotação. Então, essa perfuração é preenchida com concreto e as armaduras são colocadas. No Brasil, seu dimensionamento depende de previsões baseadas no ensaio SPT, e a definição da profundidade das estacas é realizada pelo projetista, por vezes sendo determinada até o impenetrável, por não haver outro critério de paralisação. Os dados coletados durante a execução das estacas podem ser utilizados na avaliação da sua resistência geotécnica, ou seja, as informações registradas durante o processo de perfuração fornecem subsídios importantes para analisar quão bem as estacas estão atendendo aos requisitos de projeto e como estão interagindo com as características do solo em que estão sendo instaladas. Assim, pode-se fazer uso desses dados para se obter um critério de paralisação na execução de estacas tipo hélice contínua. Neste trabalho, será utilizado o método do Esforço de Instalação (EI), originalmente proposto para estacas do tipo Ômega. São analisados dados de velocidade de penetração e pressão do fluido do motor, registrados durante a perfuração de estacas do tipo hélice contínua, que posteriormente foram submetidas à ensaios de carregamento dinâmico. Organizou-se um banco de dados, em planilha eletrônica, contendo as estacas submetidas aos ensaios de carregamento dinâmico e suas respectivas informações e, dessa maneira, utilizaram-se as fórmulas do índice de velocidade de penetração (PRI) e do índice de torque (TI) para o cálculo do esforço de instalação (EI). Este trabalho demonstrou que o esforço de instalação (IE) pode ser utilizado como um parâmetro de controle na execução de estacas hélice contínua, visto que se observou uma boa correlação com a capacidade de carga.

**Palavras-chave**: Esforço de Instalação. Estaca Hélice Contínua. Fundação Profunda. Capacidade de Carga.

# ABSTRACT

Continuous flight auger piles are constructed by introducing a helical auger into the soil through rotation. The borehole is then filled with concrete, and the reinforcement is placed. In Brazil, their design relies on predictions based on the SPT test, and the depth of the piles is defined by the engineer, often determined until refusal, as there may be no other criterion for stopping. The data collected during the execution of the piles can be used to assess their geotechnical resistance. In other words, the information recorded during the drilling process provides important insights to analyze how well the piles meet the design requirements and how they interact with the soil characteristics where they are being installed. Therefore, this data can be used to establish a stopping criterion in the execution of continuous flight auger piles. In this work, the Installation Effort (IE) method, originally proposed for Omega piles, will be used. Data on penetration rate and motor fluid pressure, recorded during the drilling of continuous flight auger piles that were later subjected to dynamic load tests, are analyzed. A database was organized in a spreadsheet, containing the piles subjected to dynamic load tests and their respective information. This way, the formulas for the Penetration Rate Index (PRI) and Torque Index (TI) were used to calculate the Installation Effort (IE). This study demonstrated that the Installation Effort (IE) can be used as a control parameter in the execution of continuous flight auger piles, as a good correlation with load capacity was observed.

**Keywords**: Installation Effort. Continuous Flight Augering. Deep Foundation. Load Capacity.

# LISTA DE ILUSTRAÇÕES

Figura 2.1 – S	equência executiva de uma estaca hélice contínua	14
Figura 2.2–R	elatório de execução da estaca	15
Figura 2.3–Se	equência executiva de uma estaca Ômega	16
Figura 2.4 – E	squema de um ensaio de carregamento dinâmico	18
Figura 3.1 – Pe	erfil típico do SPT do local	19
Figura 3.2–Pl	lanilha de dados da estaca E01	21
Figura 3.3–G	aráficos gerados para a estaca E01	22
Figura 3.4–C	apacidade de carga em função do esforço de instalação	25
Figura 3.5–R	esistência do fuste em função do esforço de instalação	25
Figura 3.6–C	apacidade de carga em função do esforço de instalação para as	
es	stacas de diâmetro de 40 cm	26
Figura 3.7–R	esistência do fuste em função do esforço de instalação para as	
es	stacas de diâmetro de 40 cm	26
Figura 3.8–C	apacidade de carga em função do esforço de instalação para as	
es	stacas de diâmetro de 50 cm	27
Figura 3.9–R	esistência do fuste em função do esforço de instalação para as	
es	stacas de diâmetro de 50 cm	27

# LISTA DE TABELAS

Tabela 3.1 – Dados das estacas analisadas	23
Tabela 3.2 – Correlação e R <sup>2</sup> para a capacidade de carga ou resistência do fuste,	
em função do esforço de instalação, separados por diâmetro das	
estacas	28
Tabela 3.3-Pressão máxima atingida para cada estaca, média e desvio padrão	28

# LISTA DE ABREVIATURAS E SIGLAS

- ABNT Associação Brasileira de Normas Técnicas
- cum IE Esforço de Instalação Acumulado
- IE Esforço de Instalação
- NBR Norma Brasileira
- PDA Ensaio de Carregamento Dinâmico
- PRI Índice de Velocidade de Penetração
- SPT Standard Penetration Test
- TI Índice de Torque

# SUMÁRIO

1	INTRODUÇÃO	2
1.1	CONSIDEBAÇÕES INICIAIS	2
12	OBJETIVOS 1	2
191		2
100		2
1.2.2		ວ ວ
1.4	APRESENTAÇÃO DO TRABALHO 1	3
2	FUNDAMENTAÇÃO TEÓRICA 1	4
2.1	ESTACAS HÉLICE CONTÍNUA	4
2.2	ESFORÇO DE INSTALAÇÃO	6
2.3	ENSAIO DE CARREGAMENTO DINÂMICO	7
3	PESQUISA E RESULTADOS 1	9
4	CONCLUSÃO	9
4.1	CONSIDERAÇÕES FINAIS	9
4.2	SUGESTÕES PARA TRABALHOS FUTUROS	9
	REFERÊNCIAS	1
	ANEXO A – MONITORAMENTO DAS ESTACAS	2

# 1 INTRODUÇÃO

### 1.1 CONSIDERAÇÕES INICIAIS

As estacas hélice contínua começaram a ser utilizadas nos Estados Unidos na década de 1950, se difundindo pela Europa na década de 1970 e chegando ao Japão na década de 1980. Foram executadas pela primeira vez no Brasil em 1987, com equipamentos adaptados e sem monitoração (HACHICH *et al.*, 2019).

São executadas através da introdução de um trado helicoidal no solo, por rotação. Então, essa perfuração é preenchida com concreto conforme a haste vai sendo retirada e, imediatamente após a concretagem, as armaduras são colocadas.

Por possuir diversas vantagens, como elevada produtividade, facilidade de execução e baixo nível de vibrações, a utilização de estacas tipo hélice contínua como fundação profunda é amplamente aceita e utilizada (VELLOSO; LOPES, 2010). No Brasil, seu dimensionamento depende de previsões baseadas no ensaio SPT, e a definição da profundidade das estacas é realizada pelo projetista, por vezes sendo determinada até o impenetrável, por não haver outro critério de paralisação.

Segundo a NBR 6122 (ABNT, 2022), na etapa de concretagem das estacas, o monitoramento eletrônico do equipamento deve registrar pelo menos a velocidade de subida do trado, a pressão de injeção do concreto e o volume bombeado. Estes dados podem ser utilizados na avaliação da resistência geotécnica das estacas, ou seja, as informações registradas durante o processo de perfuração fornecem subsídios importantes para analisar quão bem as estacas estão atendendo aos requisitos de projeto e como estão interagindo com as características do solo em que estão sendo instaladas.

Assim, pode-se fazer uso desses dados para se obter um critério de paralisação na execução de estacas tipo hélice contínua. Neste trabalho, será utilizado o método do Esforço de Instalação (EI), inicialmente proposto por NeSmith (2003, 2006 e 2008) para estacas de deslocamento (Ômega) mas que, em função de sua similaridade executiva, pode ser aplicado para estacas hélice contínua.

### 1.2 OBJETIVOS

### 1.2.1 Objetivo geral

O trabalho busca determinar um critério de parada na execução de estacas tipo hélice contínua, através da adoção de parâmetros determinados por meio da avaliação

da existência de uma correlação entre o esforço de instalação e a capacidade de carga dessas estacas. Dessa forma, o trabalho também busca encontrar uma previsão da capacidade de carga de estacas tipo hélice contínua.

### 1.2.2 Objetivos específicos

- Organizar um banco de dados das estacas analisadas;
- Calcular o esforço de instalação para cada uma das estacas, a partir do método proposto por NeSmith (2003, 2006 e 2008);
- Obter uma correlação linear entre o esforço de instalação e a capacidade de carga;

### 1.3 METODOLOGIA E DELIMITAÇÕES

Para o desenvolvimento do trabalho, são analisados dados de velocidade de penetração e pressão do fluido do motor, registrados durante a perfuração de 34 estacas do tipo hélice contínua, que posteriormente foram submetidas à ensaios de carregamento dinâmico. Foi utilizado o *software* WebPlotDigitizer para a obtenção de dados brutos dos gráficos visuais dos parâmetros anteriormente citados. Então, esses dados são analisados em planilhas eletrônicas, onde são aplicadas equações do método do esforço de instalação (IE) e os respectivos gráficos são obtidos. Assim, busca-se obter uma correlação linear entre o esforço de instalação (IE), calculado através de fórmulas dependentes dos dados de velocidade de penetração e pressão do fluido, e a capacidade de carga destas estacas, obtidas através dos ensaios de carregamento dinâmico. Dessa maneira, pode-se determinar um critério de paralisação de perfuração para estacas tipo hélice contínua. Neste trabalho, a adoção do método do esforço de instalação para as estacas tipo hélice contínua é considerada válida, em função de sua similaridade executiva com as estacas Ômega.

### 1.4 APRESENTAÇÃO DO TRABALHO

Este trabalho é organizado em quatro capítulos. O primeiro capítulo se propõe a apresentar o tema, seus objetivos, metologia utilizada e delimitações.

O segundo capítulo trata da revisão bibliográfica, apresentando conceitos e fundamentações teóricas importantes para a compreensão deste trabalho.

O desenvolvimento do trabalho, as etapas realizadas e os dados obtidos, são apresentados no terceiro capítulo.

Por último, o quarto capítulo aborda as conclusões sobre o tema.

# 2 FUNDAMENTAÇÃO TEÓRICA

### 2.1 ESTACAS HÉLICE CONTÍNUA

A NBR 6122 (ABNT, 2022) define a estaca hélice contínua monitorada como sendo uma estaca de concreto moldada *in loco*, executada mediante a introdução, por rotação, de um trado helicoidal contínuo de diâmetro constante no terreno e injeção de concreto pela haste central do trado, simultaneamente à sua retirada, com a inserção da armadura após a concretagem e limpeza das impurezas do topo da estaca. Observa-se essa sequência executiva na Figura 2.1.

A perfuração desse tipo de estaca acontece sem a retirada da hélice do terreno, para impedir o alívio significativo das tensões do solo. Isso permite sua execução tanto em solos coesivos quanto arenosos, com ou sem a presença do lençol freático (HACHICH *et al.*, 2019). Porém, não pode ser executada em solos com a presença de matacões e rochas, visto que a perfuratriz não tem a capacidade de penetrá-los.

É um tipo de fundação profunda, ou seja, é capaz de transmitir a carga ao terreno tanto pela base (resistência da ponta), quanto pela superfície lateral (resistência do fuste). As estacas diferenciam-se dos tubulões por não possuirem trabalho manual em profundidade em nenhuma fase de sua execução.



Figura 2.1 - Sequência executiva de uma estaca hélice contínua

Fonte: Velloso e Lopes (2010)

No dimensionamento das estacas hélice contínua, deve-se ter cuidado na consideração da contribuição da resistência de ponta. De acordo com a NBR 6122 (ABNT, 2022), caso sejam cumpridos os procedimentos executivos mínimos, de forma a obter o contato efetivo entre a ponta da estaca e o solo competente ou rocha, a resistência da ponta terá como limite superior o valor da resistência de atrito lateral. Por outro lado, caso o contato efetivo entre o concreto e o solo firme ou rocha não possa ser assegurado pelo executor, deve-se revisar o projeto considerando a resistência nula na ponta.

Durante a execução das estacas hélice contínua, um computador conectado a sensores na perfuratriz monitora e registra eletronicamente diversos dados do processo, que posteriormente são compilados em um relatório, como mostra a Figura 2.2. Na parte superior, normalmente são observadas informações como: comprimento da estaca, volume de concreto, sobreconsumo de concreto e inclinação da estaca. Além disso, são gerados gráficos de velocidade de penetração e extração do trado, velocidade de rotação, torque (medido à partir da pressão do fluido do motor, ou seja, pressão hidráulica) e pressão de bombeamento do concreto, ao longo de todo o comprimento da estaca.





Para assegurar a resistência geotécnica prevista em projeto, deve-se garantir que a estaca atinja a profundidade especificada e que se utilize um equipamento com

Fonte: Autor

características adequadas, de forma que seja minimizado o desconfinamento do solo durante a perfuração. A conferência do diâmetro e da verticalidade da estaca também são etapas importantes.

### 2.2 ESFORÇO DE INSTALAÇÃO

O princípio do esforço de instalação (IE), método utilizado para a análise de estacas Ômega e que fornece um parâmetro que pode ser correlacionado com a resistência do solo, foi proposto por NeSmith (2003, 2006 e 2008).

As estacas Ômega promovem o deslocamento lateral do solo durante a penetração, compactando-o sem trazer o material à superfície, conforme ilustrado na Figura 2.3. Em contrapartida, as estacas hélice contínua removem o solo e o transportam para a superfície, substituindo-o por concreto. Ambos os tipos de estacas são instaladas utilizando equipamentos que medem o torque, a velocidade de penetração da haste, entre outros. Este fato indica que o método baseado no esforço de instalação (IE) pode ser utilizado em estacas do tipo hélice contínua, premissa que foi adotada neste trabalho.





Fonte: Velloso e Lopes (2010)

O esforço de instalação (IE) é calculado através de três fórmulas. A primeira calcula o índice de velocidade de penetração (PRI), que é igual ao inverso da raiz

quadrada da velocidade de penetração (Vp) normalizada por uma velocidade-base ( $Vp_{base}$ ), definida como 10 m/h, conforme a Equação 2.1.

$$PRI = \frac{1}{\sqrt{\frac{Vp}{Vp_{base}}}}$$
(2.1)

A segunda fórmula, equivalente à Equação 2.2, calcula o índice de torque (TI), e utiliza o valor da pressão do fluido hidráulico da perfuratriz ( $P_{fh}$ ), normalizado por um valor básico ( $P_{Base}$ ) igual a 100 bar.

$$TI = 2,78 \cdot (\frac{P_{fh}}{P_{base}})^{1,36}$$
(2.2)

Por último, a terceira fórmula calcula o esforço de instalação (IE) pelo produto dos dois índices anteriores, segundo a Equação 2.3. Uma análise dimensional das equações acima mostra que PRI, TI e IE são grandezas adimensionais.

$$EI = PRI \cdot TI \tag{2.3}$$

### 2.3 ENSAIO DE CARREGAMENTO DINÂMICO

O ensaio de carregamento dinâmico de um elemento de fundação busca obter principalmente uma avaliação da sua capacidade de carga, através da aplicação de impactos que provocam deslocamentos e mobilizam as resistências do elemento (HACHICH *et al.*, 2019).

A NBR 13208 (ABNT, 2007) estabelece o método de ensaio para carregamento dinâmico em elementos de fundações profundas. Aplicável a estacas verticais ou inclinadas, independentemente do método de execução ou instalação no terreno, o ensaio visa avaliar as cargas mobilizadas na interface solo-estaca, a eficiência do sistema de impacto, as tensões de compressão e tração ao longo da estaca, a integridade estrutural e as características dinâmicas do sistema solo-estaca.



Figura 2.4 - Esquema de um ensaio de carregamento dinâmico

Fonte: Hachich et al. (2019)

O ensaio baseia-se na aplicação de uma carga dinâmica e centrada, que pode ser constante ou crescente, através de um golpe de martelo, para induzir uma onda de tensão que percorre a estaca. Os equipamentos comumente utilizados no ensaio estão esquematizados na Figura 2.4. Durante o impacto, os sinais gerados pelos sensores são registrados e armazenados para análise posterior. Múltiplos golpes são aplicados para assegurar a precisão dos resultados.

Os dados obtidos durante o ensaio são analisados utilizando dois métodos distintos, mas que se baseiam no mesmo conceito: a teoria de propagação unidimensional da onda.

No momento do ensaio, os dados são processados por meio do método simplificado, do tipo CASE, que considera a estaca como uma barra e leva em conta a resistência atuando simultaneamente ao longo de toda a estaca. Já na análise numérica rigorosa, do tipo CAPWAP, a estaca é discretizada em elementos de massas e molas e o processamento é feito através dos dados de força e aceleração. Os dados obtidos pelo método CASE devem ser confirmados por meio de análise do tipo CAPWAP ou por prova de carga estática.

Neste trabalho, são apresentados os dados de resistência da ponta e do fuste de cada estaca, assim como o comprimento obtido nos ensaios dinâmicos realizados.

### **3 PESQUISA E RESULTADOS**

O presente trabalho se propõe a analisar dados de 34 estacas executadas para um empreendimento em Belém, PA. Dentre elas, 21 foram executadas com um diâmetro de 50 cm, e 13 com um diâmetro de 40 cm. Todas foram executas até, aproximadamente, a profundidade de 9 m.

No local, foram executadas sondagens de simples reconhecimento (SPT) até o impenetrável, que variou entre 8,45 m e 9,45 m. Percebe-se três camadas distintas no subsolo: a primeira sendo composta de silte arenoso ou argiloso, seguida por uma alternância entre solo argiloso ou arenoso, e por fim uma camada de areia. O nível d'água variou entre 4,5 m e 6,0 m. Pode-se observar uma das sondagens realizadas na Figura 3.1.



Figura 3.1 - Perfil típico do SPT do local

Em relação ao índice de resistência a penetração do SPT, é possível perceber que o número de golpes aumenta linearmente com a profundidade em todas as camadas, sendo que a superior possui valores bastante baixos e na última eles aumentam significamente.

Organizou-se um banco de dados, em planilha eletrônica, contendo as estacas submetidas aos ensaios de carregamento dinâmico e suas respectivas informações, como: número, diâmetro, resistência de fuste, resistência de ponta, resistência total, comprimento registrado pela perfuratriz e comprimento obtido no ensaio de carregamento dinâmico (PDA). Conforme a Tabela 3.1, observa-se que o comprimento das estacas pelo PDA foi maior do que o comprimento da perfuratriz, assim, utilizou-se o menor dentre eles para o cálculo do esforço de instalação.

Além disso, possuindo o controle de execução das estacas, os gráficos de pressão do fluido do motor e velocidade de penetração foram manipulados no *software* WebPlotDigitizer para a obtenção das coordenadas de cada ponto destes gráficos. Em planilhas eletrônicas, esses dados foram analisados e interpolados.

Dessa maneira, utilizaram-se as fórmulas do índice de velocidade de penetração (PRI) e do índice de torque (TI), conforme as Equações 2.1 e 2.2, para o cálculo do esforço de instalação (EI), conforme Equação 2.3.

Originalmente, NeSmith propõe que, para o cálculo do esforço de instalação acumulado (cum IE), os dados sejam coletados a cada um segundo, ponderados de acordo com o comprimento de avanço do trado, para que não se subestime a contribuição de camadas de solo soltas e moles e nem se superestime a contribuição de camadas de uras. Ou seja, o esforço de instalação acumulado (cum IE) é a integral do gráfico do IE x profundidade. Neste trabalho, pela impossibilidade de adoção do método acima, já que não se possui acesso aos dados planilhados, somente aos gráficos, considerou-se a profundidade dos pontos aumentando a cada 10 cm.

Nas Figuras 3.2 e 3.3, pode-se visualizar a planilha de dados e os gráficos gerados a partir do monitoramento da estaca E01, por exemplo. O mesmo foi feito para todas as estacas analisadas neste trabalho.

Pres	ssão tinal)	Pre	ssão volado)		ті	Veloc	idade	Veloc	idade olado)	P	RI	)	IE	cur	n IE
X	Y	X	Y	x	Y	X	Y	X	Y	x	Y	x	Y	x	Y
0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000
2,602	0,571	0,456	0,100	0,002	0,100	179,365	0,134	134,225	0,100	0,863	0,100	0,002	0,100	0,000	0,100
49,431	0,799	0,912	0,200	0,005	0,200	200,000	0,200	199,862	0,200	0,707	0,200	0,003	0,200	0,000	0,200
57,236	1,005	1,367	0,300	0,008	0,300	200,000	0,601	200,000	0,300	0,707	0,300	0,006	0,300	0,001	0,300
65.041	1,275	2.279	0,400	0.012	0.500	161,905	0.824	200,000	0,400	0,707	0,400	0.011	0,400	0.002	0,400
65.041	1.872	8,596	0,600	0.099	0,600	160.317	0.913	200,000	0.600	0.707	0,600	0.070	0.600	0.010	0,600
78,049	2,192	29,107	0,700	0,519	0,700	174,603	1,002	171,873	0,700	0,763	0,700	0,396	0,700	0,050	0,700
78,049	2,374	49,466	0,800	1,067	0,800	125,397	1,314	159,619	0,800	0,792	0,800	0,845	0,800	0,134	0,800
88,455	2,671	53,264	0,900	1,180	0,900	171,429	1,537	160,552	0,900	0,789	0,900	0,932	0,900	0,227	0,900
91,05/	2,831	57,062	1,000	1,296	1,000	169,841	1,626	1/4,246	1,000	0,758	1,000	0,982	1,000	0,325	1,000
119.675	3,288	53.524	1,100	1,188	1,100	133,333	1.871	143.392	1,200	0,735	1,100	0,992	1,100	0.523	1,100
106,667	3,653	52,712	1,300	1,164	1,300	190,476	2,116	127,611	1,300	0,885	1,300	1,030	1,300	0,626	1,300
109,268	4,018	55,877	1,400	1,260	1,400	160,317	2,272	143,165	1,400	0,836	1,400	1,053	1,400	0,732	1,400
98,862	4,132	59,042	1,500	1,358	1,500	185,714	2,405	163,833	1,500	0,781	1,500	1,061	1,500	0,838	1,500
78,049	4,269	62,208	1,600	1,458	1,600	196,825	2,584	170,302	1,600	0,766	1,600	1,117	1,600	0,950	1,600
67 642	4,566	65,041	1,700	1,549	1,700	119.048	3,007	134,645	1,700	0,804	1,700	1,245	1,700	1,074	1,700
75,447	5,114	66,174	1,900	1,586	1,900	117,460	3,318	140,139	1,900	0,845	1,900	1,339	1,900	1,342	1,900
98,862	5,342	70,244	2,000	1,720	2,000	128,571	3,474	163,463	2,000	0,782	2,000	1,345	2,000	1,476	2,000
98,862	5,479	74,314	2,100	1,857	2,100	122,222	3,563	186,788	2,100	0,732	2,100	1,358	2,100	1,612	2,100
122,276	6,027	78,049	2,200	1,985	2,200	161,905	3,719	174,190	2,200	0,758	2,200	1,504	2,200	1,762	2,200
91,05/	6,393	78,049	2,300	1,985	2,300	133,333	3,898	165,693	2,300	0,777	2,300	1,542	2,300	1,91/	2,300
101,403	6.963	82.452	2,400	2,010	2,400	41.270	4.276	191.617	2.500	0.722	2,400	1.545	2,400	2,000	2,400
85,854	7,123	85,958	2,600	2,263	2,600	42,857	4,343	196,949	2,600	0,713	2,600	1,612	2,600	2,381	2,600
85,854	7,260	88,924	2,700	2,370	2,700	84,127	4,566	197,699	2,700	0,711	2,700	1,685	2,700	2,549	2,700
101,463	7,580	90,551	2,800	2,429	2,800	92,063	4,744	198,449	2,800	0,710	2,800	1,724	2,800	2,722	2,800
98,862	7,717	98,914	2,900	2,739	2,900	134,921	4,900	199,200	2,900	0,709	2,900	1,941	2,900	2,916	2,900
109.260	8.037	117,536	3,000	3,463	3,100	177,778	5, 256	151,544	3,000	0,707	3,000	2,247	3,000	3,140	3,000
98,862	8,311	118,676	3,200	3,509	3,200	163,492	5,367	118,667	3,200	0,918	3,200	3,221	3,200	3,744	3,200
124,878	8,584	119,236	3,300	3,531	3,300	180,952	5,479	117,649	3,300	0,922	3,300	3,256	3,300	4,069	3,300
137,886	8,904	115,675	3,400	3,389	3,400	187,302	5,590	123,270	3,400	0,901	3,400	3,052	3,400	4,375	3,400
		108 553	3,500	3,248	3,500	193,051	5,724	120,740	3,500	0,866	3,500	2,005	3,500	4,003	3,500
		107,002	3,700	3.048	3,700	126,984	6,036	156,973	3,700	0,798	3,700	2,433	3,700	5.177	3,700
		107,714	3,800	3,076	3,800	95,238	6,169	148,976	3,800	0,819	3,800	2,520	3,800	5,429	3,800
		108,426	3,900	3,103	3,900	120,635	6,258	133,333	3,900	0,866	3,900	2,688	3,900	5,698	3,900
		109,138	4,000	3,131	4,000	130,159	6,347	122,812	4,000	0,902	4,000	2,825	4,000	5,981	4,000
		88.594	4,100	2,049	4,100	120,904	6,748	93,200	4,100	1,035	4,100	2,950	4,100	6,270	4,100
		78,585	4,300	2,003	4,300	188,889	6,837	41,836	4,300	1,546	4,300	3,097	4,300	6,881	4,300
		80,338	4,400	2,064	4,400	171,429	6,904	53,422	4,400	1,368	4,400	2,824	4,400	7,163	4,400
		82,091	4,500	2,126	4,500	165,079	6,993	71,952	4,500	1,179	4,500	2,506	4,500	7,414	4,500
		81,602	4,600	2,108	4,600	92,063	7 238	85,655	4,600	1,080	4,600	2,2/8	4,600	7,641	4,600
		71,835	4,800	1,773	4,800	128,571	7,327	107,492	4,800	0,965	4,800	1,710	4,800	8,017	4,800
		68,126	4,900	1,649	4,900	131,746	7,461	134,958	4,900	0,861	4,900	1,420	4,900	8,159	4,900
		71,545	5,000	1,763	5,000	152,381	7,550	151,804	5,000	0,812	5,000	1,431	5,000	8,302	5,000
		74,963	5,100	1,8/9	5,100	98,413	7,706	168,649	5,100	0,770	5,100	1,447	5,100	8,446	5,100
		94,507	5,200	2.574	5,300	41.270	8,040	172,149	5,300	0,762	5,200	1,962	5,200	8,808	5,200
		98,862	5,400	2,737	5,400	33,333	8,151	168,590	5,400	0,770	5,400	2,108	5,400	9,019	5,400
		99,740	5,500	2,770	5,500	38,095	8,263	182,159	5,500	0,741	5,500	2,052	5,500	9,224	5,500
		104,013	5,600	2,933	5,600	53,968	8,352	187,767	5,600	0,730	5,600	2,140	5,600	9,438	5,600
		112,559	5,700	3,090	5,700	31,746	0,441 8,797	192,519	5,700	0,721	5,700	2,233	5,700	9,001	5,700
		116,833	5,900	3,435	5,900	36,508	8,909	147,195	5,900	0,824	5,900	2,831	5,900	10,192	5,900
		121,106	6,000	3,607	6,000			130,159	6,000	0,877	6,000	3,162	6,000	10,509	6,000
		116,072	6,100	3,405	6,100			111,693	6,100	0,946	6,100	3,222	6,100	10,831	6,100
		98 970	6 300	3,068	6 300			104,000	6 300	0,981	6 300	3,009	6 300	11,132	6 300
		91.265	6,400	2,455	6,400			128,286	6,400	0.883	6,400	2.168	6,400	11.593	6,400
		94,114	6,500	2,560	6,500			139,586	6,500	0,846	6,500	2,167	6,500	11,810	6,500
		96,963	6,600	2,666	6,600			159,440	6,600	0,792	6,600	2,111	6,600	12,021	6,600
		99,811	6,700	2,773	6,700			179,294	6,700	0,747	6,700	2,071	6,700	12,228	6,700
		101,463	6,900	2,835	6,900			172 534	6,900	0,728	6,900	2,063	6,600 6,900	12,435	6,900
		97,895	7,000	2,701	7,000			162,341	7,000	0,785	7,000	2,120	7,000	12,862	7,000
		88,128	7,100	2,341	7,100			121,361	7,100	0,908	7,100	2,125	7,100	13,075	7,100
		85,854	7,200	2,259	7,200			96,127	7,200	1,020	7,200	2,304	7,200	13,305	7,200
		87,794	7,300	2,329	7,300			120,274	7,300	0,912	7,300	2,124	7,300	13,518	7,300
		97,561	7,500	2,688	7,500			140.774	7,500	0,843	7,500	2,266	7,500	13,964	7,500
		101,082	7,600	2,821	7,600			135,111	7,600	0,860	7,600	2,427	7,600	14,207	7,600
		99,183	7,700	2,749	7,700			100,494	7,700	0,998	7,700	2,742	7,700	14,481	7,700
		96,968	7,800	2,666	7,800			88,365	7,800	1,064	7,800	2,836	7,800	14,764	7,800
		100,625	8,000	3,046	7,900			51,066	8,000	1,151	8,000	4,263	7,900	15,08/	8,000
		106,857	8,100	3,042	8,100			37,000	8,100	1,644	8,100	5,002	8,100	16,014	8,100
		103,059	8,200	2,896	8,200			35,410	8,200	1,681	8,200	4,867	8,200	16,500	8,200
		99,261	8,300	2,752	8,300			44,722	8,300	1,495	8,300	4,115	8,300	16,912	8,300
		107,360	8,400	3,062	8,400			57,397	8,400	1,320	8,400	4,042	8,400	17,316	8,400
		125,510	8,600	3,787	8,600			47,567	8,600	1,450	8,600	5,490	8,600	18,326	8,600
		129,580	8,700	3,955	8,700			39,550	8,700	1,590	8,700	6,288	8,700	18,955	8,700
		133,649	8,800	4,124	8,800			31,860	8,800	1,772	8,800	7,307	8,800	19,685	8,800
		137,719	8,900	4,296	8,900			36,137	8,900	1,664	8,900	7,147	8,900	20,400	8,900

Figura 3.2 – Planilha de dados da estaca E01

Fonte: Autor



Figura 3.3 – Gráficos gerados para a estaca E01

O resumo de todas as informações pode ser observado na Tabela 3.1.

	Diâmetro	Resistência	Resistência	Resistência	IE	Comprimento	Comprimento
Estaca	(cm)	da Ponta (kN)	do Fuste (kN)	Total (kN)	Acumulado	perfuratriz (m)	PDA (m)
E01	40	446,60	840,70	1287,30	20,40	9,00	9,50
E02	50	862,30	1151,60	2013,90	9,68	9,00	9,68
E03	50	758,90	783,70	1542,60	16,96	9,00	9,35
E04	40	543,70	229,90	773,60	24,77	9,00	9,90
E05	40	465,90	608,60	1074,50	21,93	9,00	9,50
E06	40	830,30	524,70	1355,00	28,65	9,00	9,65
E07	40	691,30	428,90	1120,20	28,60	9,00	9,50
E08	40	256,30	728,60	984,90	24,17	9,00	9,90
E09	50	304,40	641,90	946,30	31,56	9,00	9,75
E10	50	370,20	550,40	920,60	31,39	9,00	9,75
E11	50	515,10	697,30	1212,40	35,59	9,00	9,75
E12	50	613,10	606,20	1219,30	25,74	9,00	9,75
E13	50	251,30	1407,90	1659,20	26,67	9,00	9,75
E14	50	1176,60	654,10	1830,70	31,88	9,00	9,35
E15	50	375,40	583,50	958,90	12,14	9,00	9,35
E16	50	630,50	784,10	1414,60	27,05	9,00	9,35
E17	50	943,90	562,70	1506,60	27,28	9,00	9,35
E18	50	1403,20	715,30	2118,50	30,70	9,00	9,50
E19	40	373,70	459,00	832,70	18,74	9,00	9,28
E20	40	237,20	366,70	603,90	22,58	9,00	9,40
E21	40	278,70	406,10	684,80	16,06	9,00	9,90
E22	40	611,70	315,30	927,00	18,17	9,00	9,30
E23	40	99,70	538,40	638,10	14,90	9,00	9,60
E24	40	941,30	230,30	1171,60	16,27	9,00	9,40
E25	40	755,80	290,10	1045,90	15,25	9,00	9,90
E26	50	549,00	333,00	882,00	23,14	9,00	9,75
E27	50	526,70	189,00	715,70	19,07	9,00	9,75
E28	50	615,30	296,70	912,00	25,09	9,00	9,75
E29	50	721,30	358,70	1080,00	25,19	9,00	9,75
E30	50	352,70	747,20	1099,90	19,31	9,00	9,75
E31	50	298,00	397,20	695,20	23,38	9,00	9,45
E32	50	728,10	407,60	1135,70	25,23	9,00	9,45
E33	50	277,40	323,30	600,70	22,57	9,00	9,45
E34	50	225,60	370,40	596,00	21,40	9,00	9,45

Tabela 3.1 – Dados das estacas analisadas

Fonte: Autor

Buscando encontrar uma correlação linear, com coordenadas iniciais na origem, entre o esforço de instalação acumulado (cum IE) e a capacidade de carga das estacas, em quilonewtons, os dados foram separados e analisados de seis maneiras:

- Capacidade de carga em função do esforço de instalação;
- Resistência do fuste em função do esforço de instalação;

- Capacidade de carga das estacas com diâmetro de 40 cm em função do esforço de instalação;
- Resistência do fuste das estacas com diâmetro de 40 cm em função do esforço de instalação;
- Capacidade de carga das estacas com diâmetro de 50 cm em função do esforço de instalação;
- Resistência do fuste das estacas com diâmetro de 50 cm em função do esforço de instalação.

A capacidade de carga total das estacas e a resistência do fuste foram analisadas separadamente tendo em vista que a resistência de ponta é pequena em estacas hélice contínua e deve ser considerada com cautela, de acordo com Velloso e Lopes (2010), e pelo fato de que o contato efetivo entre a ponta e o solo não pode ser assegurado, conforme a NBR 6122 (ABNT, 2022). Ainda, as estacas foram separadas por diâmetro pois é uma característica que influencia em sua capacidade de carga.

Assim, encontram-se equações na forma:  $y = C \cdot x$ , onde x é o esforço de instalação, y é a capacidade de carga e C é uma constante. É importante destacar que os valores calculados para o esforço de instalação (IE) e o esforço de instalação acumulado (cum IE) são adimensionais. Portanto, esses valores não possuem unidades de medida ao longo deste trabalho.

Na Figura 3.4, observa-se a correlação encontrada para a capacidade de carga em função do esforço de instalação para todas as estacas analisadas no trabalho. Encontra-se uma equação igual a  $y = 45,869 \cdot x$ , onde o R<sup>2</sup> é igual a 0,865.



Figura 3.4 - Capacidade de carga em função do esforço de instalação



Na Figura 3.5, observa-se a correlação encontrada para a resistência do fuste em função do esforço de instalação para todas as estacas analisadas no trabalho. Encontra-se uma equação igual a  $y = 22,418 \cdot x$ , onde o R<sup>2</sup> é igual a 0,7805.



Figura 3.5 - Resistência do fuste em função do esforço de instalação



em função do esforço de instalação para as estacas com 40 cm de diâmetro. Encontrase uma equação igual a  $y = 44,944 \cdot x$ , onde o R<sup>2</sup> é igual a 0,9364.



Figura 3.6 – Capacidade de carga em função do esforço de instalação para as estacas de diâmetro de 40 cm



Na Figura 3.7, observa-se a correlação encontrada para a resistência do fuste em função do esforço de instalação para as estacas com 40 cm de diâmetro. Encontrase uma equação igual a  $y = 21, 421 \cdot x$ , onde o R<sup>2</sup> é igual a 0,8579.

Figura 3.7 – Resistência do fuste em função do esforço de instalação para as estacas de diâmetro de 40 cm



Fonte: Autor

Na Figura 3.8, observa-se a correlação encontrada para a capacidade de carga em função do esforço de instalação para as estacas com 50 cm de diâmetro. Encontrase uma equação igual a  $y = 46,281 \cdot x$ , onde o R<sup>2</sup> é igual a 0,8384.







Na Figura 3.9, observa-se a correlação encontrada para a resistência do fuste em função do esforço de instalação para as estacas com 50 cm de diâmetro. Encontrase uma equação igual a  $y = 22,862 \cdot x$ , onde o R<sup>2</sup> é igual a 0,7548.

Figura 3.9 – Resistência do fuste em função do esforço de instalação para as estacas de diâmetro de 50 cm



Fonte: Autor

Na Tabela 3.2, apresentada abaixo, observam-se as correlações entre as resistências e o esforço de instalação para cada caso analisado.

Tabela 3.2 – Correlação e R<sup>2</sup> para a capacidade de carga ou resistência do fuste, em função do esforço de instalação, separados por diâmetro das estacas

	Todas	Estacas	Estacas
	estacas	Ф=40cm	<b>Ф=50</b> ст
Capacidade	y=45,869x	y=44,944x	y=46,281x
de carga	R <sup>2</sup> =0,865	R <sup>2</sup> =0,936	R <sup>2</sup> =0,838
Resistência	y=22,418x	y=21,421x	y=22,862x
do fuste	R <sup>2</sup> =0,781	R <sup>2</sup> =0,858	R <sup>2</sup> =0,755

Fonte: A	utor
----------	------

Outro dado analisado neste trabalho foi o torque máximo que a perfuratriz atingiu na execução de cada estaca. No relatório de monitoramento, é fornecido o gráfico da pressão hidráulica do fluido do motor da máquina, em unidade de pressão (bar), necessário para gerar o torque, e é a fabricante que fornece a correlação entre estes valores. No entanto, é comum referir-se diretamente ao valor do torque ao invés da pressão. Observa-se que não houve muita variação entre os torques - ou pressões - atingidos para cada diâmetro de estaca, com um desvio padrão igual a 5,66 bar. Este fato sugere que a perfuratriz já possa ter atingido seu limite e não consiga prover torques maiores para executar corretamente as estacas com diâmetro de 50 cm.

Fataaa	Diâmetro Pressão		Fataaa	Diâmetro	Pressão
Estaca	(cm)	máxima (bar)	Estaca	(cm)	máxima (bar)
E01	40	137,89	E18	50	137,14
E02	50	126,42	E19	40	119,37
E03	50	135,29	E20	40	122,88
E04	40	137,14	E21	40	121,55
E05	40	134,60	E22	40	137,85
E06	40	137,14	E23	40	133,95
E07	40	133,54	E24	40	133,54
E08	40	136,06	E25	40	125,00
E09	50	131,35	E26	50	133,54
E10	50	132,41	E27	50	125,65
E11	50	130,47	E28	50	138,10
E12	50	128,50	E29	50	138,58
E13	50	132,50	E30	50	125,98
E14	50	129,82	E31	50	133,54
E15	50	125,98	E32	50	138,91
E16	50	137,85	E33	50	141,40
E17	50	135,66	E34	50	140,84
Desvio padrão =		5,66	M	édia =	132,66

Tabela 3.3 – Pressão máxima atingida para cada estaca, média e desvio padrão

Fonte: Autor

# 4 CONCLUSÃO

### 4.1 CONSIDERAÇÕES FINAIS

Este trabalho demonstrou que o esforço de instalação (IE) pode ser utilizado como um parâmetro de controle na execução de estacas hélice contínua, visto que observou-se uma boa correlação com a capacidade de carga. Originalmente proposto por NeSmith (2003, 2006 e 2008) para estacas Ômega, o método também se mostrou aplicável para as estacas do tipo hélice contínua.

O critério de paralisação utilizado para a execução das estacas do projeto possivelmente foi alcançar o impenetrável, quando o equipamento não conseguiu mais avançar por causa da grande resistência do solo, chegando aos 9 m de profundidade. Um critério que poderia ser empregue seria utilizar as correlações encontradas neste trabalho, ou seja, parar a perfuração quando o esforço de instalação acumulado atingir tal valor que corresponda à capacidade de carga necessitada para a estaca em execução.

A melhor correlação encontrada foi para a capacidade de carga em função do esforço de instalação para as estacas com diâmetro de 40 cm. Isso demonstra que, de fato, a resistência da ponta está contribuindo para a resistência total das estacas em questão. Assim, é possível dizer que não houveram problemas de execução que fizessem com que a ponta destas estacas fossem perdidas.

As estacas com diâmetro de 50 cm não apresentaram resultados muito satisfatórios, provavelmente devido a problemas de execução. Pode-se observar que durante a execução das estacas de 40 cm a perfuratriz já atinge seu torque máximo, ou seja, chega no limite da sua capacidade, não conseguindo executar apropriadamente as estacas com um diâmetro maior. Tal fato explica as resistências encontradas nos ensaios de carregamento dinâmico, com grande variabilidade e valores proporcionais aos encontrados para as estacas de menor diâmetro.

### 4.2 SUGESTÕES PARA TRABALHOS FUTUROS

- Realizar o cálculo do esforço de instalação durante a execução das estacas, pela própria perfuratriz, promovendo dados mais precisos;
- Avaliar a correlação entre esforço de instalação e capacidade de carga para estacas de diferentes diâmetros;

- Avaliar a correlação entre esforço de instalação e capacidade de carga para estacas de mesmo diâmetro e diferentes comprimentos;
- Avaliar a correlação entre esforço de instalação e capacidade de carga em outros tipos de solos;

# REFERÊNCIAS

ASSOCIAÇÃO BRASILEIRA DE NORMAS TÉCNICAS. *ABNT NBR 13208*: Estacas - ensaio de carregamento dinâmico. Rio de Janeiro, 2007. 12 p.

ASSOCIAÇÃO BRASILEIRA DE NORMAS TÉCNICAS. *ABNT NBR 6122*: Projeto e execução de fundações. Rio de Janeiro, 2022. 108 p.

HACHICH, W.; *et al.* . *Fundações: teoria e prática*. 3ª Edição. São Paulo: Oficina de Textos, 2019.

NESMITH, W. M. Installation effort as an indicator of displacement screw pile capacity. *4th International Geotechnical Seminar on Deep Foundations on Bored and Augered Piles*, 2003.

NESMITH, W. M. Application of data acquired during drilled displacement pile installation. *Geotechnical Engineering in the Information Age, ASCE*, 2006.

NESMITH, W. M. Installation effort: Current calculation methods and uses in design and construction in the u.s. *5th International Geotechnical Seminar on Deep Foundations on Bored and Augered Piles*, 2008.

VELLOSO, D. de A.; LOPES, F. de R. *Fundações: critérios de projeto, investigação do subsolo, fundações superficiais, fundações profundas.* São Paulo: Oficina de Textos, 2010.

# ANEXO A - MONITORAMENTO DAS ESTACAS

Gráficos	da Estaca		
	Serviço executado por:		
	Cliente:		
	Estaca: T37-E16	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,20
	Data: 10/06/22	Diâmetro (m): 0,400	Vol. Conc. (m3): 1,421
	Início Perfuração: 11/12/21 12:05	Fim Estaca: 11/12/21 12:36	Superconsumo: 22,91 %
	Inic Concretagem: 11/12/21 12:12	Contrato:	Inclinação X;Y:2,4 º



Gráficos	da Estaca		
	Serviço executado por:		
	Cliente:		
	Estaca: T37-E17	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,36
	Data: 10/06/22	Diâmetro (m): 0,500	Vol. Conc. (m3): 2,1352
	Início Perfuração: 07/12/21 13:24	Fim Estaca: 07/12/21 13:39	Superconsumo: 16,18 %
	Inic Concretagem: 07/12/21 13:30	Contrato:	Inclinação X;Y:2,1 º



Gráficos	da Estaca		
	Serviço executado por:		
	Cliente:		
	Estaca: T37-E19	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,12
	Data: 10/06/22	Diâmetro (m): 0,500	Vol. Conc. (m3): 2,233
	Início Perfuração: 07/12/21 11:22	Fim Estaca: 07/12/21 11:39	Superconsumo: 24,70 %
	Inic Concretagem: 07/12/21 11:33	Contrato:	Inclinação X;Y: 0, .3 º



Serviço executado por:		
Cliente:		
Estaca: T39-E01	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,20
Data: 04/03/22	Diâmetro (m): 0,400	Vol. Conc. (m3): 1,334
Início Perfuração: 09/02/22 14:03	Fim Estaca: 09/02/22 14:17	Superconsumo: 15,39 %
Inic Concretagem: 09/02/22 14:12	Contrato:	Inclinação X;Y: .2, 0 º



Gráficos	da Estaca		
	Serviço executado por:		
	Cliente:		
	Estaca: T39-E13	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,20
	Data: 04/03/22	Diâmetro (m): 0,400	Vol. Conc. (m3): 1,363
	Início Perfuração: 10/02/22 11:48	Fim Estaca: 10/02/22 11:59	Superconsumo: 17,90 %
	Inic Concretagem: 10/02/22 11:54	Contrato:	Inclinação X;Y: 0,2 º



Serviço executado por:				
Cliente:				
Estaca: T39-E1	4 Obra:	Compr. Estaca(m)	9,20	
Data: 04/03/2	2 Diâmetro (m): 0	0,400 Vol. Conc. (m3):	1,363	
Início Perfuração: 10/02/2	2 12:04 Fim Estaca: 1	0/02/22 12:16 Superconsumo:	17,90 %	
Inic Concretagem: 10/02/2	2 12:12 Contrato:	Inclinação X;Y:	0,2 °	



Gráficos	da Estaca		
	Serviço executado por:		
	Cliente:		
	Estaca: T39-E18	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,20
	Data: 04/03/22	Diâmetro (m): 0,400	Vol. Conc. (m3): 1,334
	Início Perfuração: 10/02/22 15:12	Fim Estaca: 10/02/22 15:27	Superconsumo: 15,39 %
	Inic Concretagem: 10/02/22 15:21	Contrato:	Inclinação X;Y: .1,1 º



7	Serviço executado por:	Serviço executado por:				
	Cliente:					
	Estaca: T	39-E22	Obra:		Compr. Estaca(m):	9,12
	Data: 04	4/03/22	Diâmetro (m): (	0,400	Vol. Conc. (m3):	1,363
	Início Perfuração: 14	4/02/22 09:08	Fim Estaca:	14/02/22 09:20	Superconsumo:	18,93 %
	Inic Concretagem: 14	4/02/22 09:14	Contrato:		Inclinação X;Y:	0, .1 º



Serviço executado po	or:			
Cliente:				
Estaca:	T39-E37	Obra:	Compr. Estaca(m):	9,12
Data:	25/01/22	Diâmetro (m): 0,500	Vol. Conc. (m3):	2
Início Perfuração:	: 14/01/22 11:46	Fim Estaca: 14/01/2	2 12:16 Superconsumo:	11,73 %
Inic Concretagem	: 14/01/22 12:10	Contrato:	Inclinação X;Y:	0,2 º



Serviço executado por:				
Cliente:				
Estaca: T39-E40	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,12		
Data: 25/01/22	Diâmetro (m): 0,500	Vol. Conc. (m3): 1,995		
Início Perfuração: 13/01/22 09:36	Fim Estaca: 13/01/22 09:59	Superconsumo: 11,41 %		
Inic Concretagem: 13/01/22 09:52	Contrato:	Inclinação X;Y: 0, 0 º		



1	Serviço executado por:		
	Cliente:		
	Estaca: T39-E64	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,12
	Data: 25/01/22	Diâmetro (m): 0,500	Vol. Conc. (m3): 2
	Início Perfuração: 19/01/22 14:33	Fim Estaca: 19/01/22 15:01	Superconsumo: 11,73 %
	Inic Concretagem: 19/01/22 14:55	Contrato:	Inclinação X;Y: .1, .1 º



Serviço executado por:					
Cliente:					
Estaca: T39-E72	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,12			
Data: 25/01/22	Diâmetro (m): 0,500	Vol. Conc. (m3): 1,981			
Início Perfuração: 11/01/22 11:34	Fim Estaca: 11/01/22 11:51	Superconsumo: 10,63 %			
Inic Concretagem: 11/01/22 11:45	Contrato:	Inclinação X;Y: 0, 0 º			



	Serviço executado por	r:				
	Cliente:					
	Estaca:	T39-E78	Obra:		Compr. Estaca(m):	9,12
	Data:	25/01/22	Diâmetro (m):	0,500	Vol. Conc. (m3):	1,9154
	Início Perfuração:	14/01/22 15:08	Fim Estaca:	14/01/22 15:27	Superconsumo:	6,96 %
	Inic Concretagem:	14/01/22 15:21	Contrato:		Inclinação X;Y:	0, 0 º



Serviço executado por:	Serviço executado por:					
Cliente:						
Estaca: T39-E112	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,20				
Data: 25/01/22	Diâmetro (m): 0,500	Vol. Conc. (m3): 2				
Início Perfuração: 24/01/22 13:55	Fim Estaca: 24/01/22 14:19	Superconsumo: 10,50 %				
Inic Concretagem: 24/01/22 14:12	Contrato:	Inclinação X;Y: 0,1 º				



Gráficos da Estaca						
	Serviço executado po	r:				
	Cliente:					
	Estaca:	T39-E113	Obra:		Compr. Estaca(m):	9,20
	Data:	25/01/22	Diâmetro (m):	0,500	Vol. Conc. (m3):	2,041
	Início Perfuração:	24/01/22 15:05	Fim Estaca:	24/01/22 15:15	Superconsumo:	12,99 %
	Inic Concretagem:	24/01/22 15:10	Contrato:		Inclinação X;Y:	0, .2 º



erviço executado por:					
Cliente:					
Estaca: T39-E114	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,20			
Data: 25/01/22	Diâmetro (m): 0,500	Vol. Conc. (m3): 2,041			
Início Perfuração: 24/01/22 10:13	Fim Estaca: 24/01/22 10:28	Superconsumo: 12,99 %			
Inic Concretagem: 24/01/22 10:23	Contrato:	Inclinação X;Y: 0,1 º			



Gráficos da Estaca				
	Serviço executado por:			
	Cliente:			
	Estaca: T39-E115	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,12	
	Data: 25/01/22	Diâmetro (m): 0,500	Vol. Conc. (m3): 2,1352	
	Início Perfuração: 24/01/22 09:48	Fim Estaca: 24/01/22 10:03	Superconsumo: 19,24 %	
	Inic Concretagem: 24/01/22 09:58	Contrato:	Inclinação X;Y: .1, 0 º	



Serviço executado por:		
Cliente:		
Estaca: T39-E116	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,20
Data: 25/01/22	Diâmetro (m): 0,500	Vol. Conc. (m3): 2
Início Perfuração: 12/01/22 15:33	Fim Estaca: 12/01/22 16:14	Superconsumo: 10,50 %
Inic Concretagem: 12/01/22 15:48	Contrato:	Inclinação X;Y:1,2 º



Serviço executado por:	:			
Cliente:				
Estaca: 1	T40-E-01	Obra:	Compr. Estaca(m):	9,20
Data: 1	10/06/22 Diâm	tetro (m): 0,400	Vol. Conc. (m3):	1,4175
Início Perfuração: 2	29/11/21 11:09 Fim	) Estaca: 29/11/21 11:24	Superconsumo:	22,61 %
Inic Concretagem: 2	29/11/21 11:17 C	Contrato:	Inclinação X;Y:	.4,1 º



Serviço executado por:		
Cliente:		
Estaca: T40-E-16	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,12
Data: 10/06/22	Diâmetro (m): 0,400	Vol. Conc. (m3): 0,945
Início Perfuração: 29/11/21 11:40	Fim Estaca: 29/11/21 12:02	Superconsumo: -17,54 %
Inic Concretagem: 29/11/21 11:58	Contrato:	Inclinação X;Y: 0,2 º



Gráficos	da Estaca		
	Serviço executado por:		
	Cliente:		
	Estaca: T42-E01	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,20
	Data: 25/01/22	Diâmetro (m): 0,400	Vol. Conc. (m3): 1,415
	Início Perfuração: 06/01/22 09:50	Fim Estaca: 06/01/22 10:02	Superconsumo: 22,39 %
	Inic Concretagem: 06/01/22 09:56	Contrato:	Inclinação X;Y: 0,0º



Serviço executado por:		
Cliente:		
Estaca: T42-E13	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,12
Data: 25/01/22	Diâmetro (m): 0,400	Vol. Conc. (m3): 1,3584
Início Perfuração: 06/01/22 15:44	Fim Estaca: 06/01/22 16:32	Superconsumo: 18,53 %
 Inic Concretagem: 06/01/22 16:26	Contrato:	Inclinação X;Y: .5, 0 º



Serviço executado por:		
Cliente:		
Estaca: T42-E14	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,20
Data: 25/01/22	Diâmetro (m): 0,400	Vol. Conc. (m3): 1,415
Início Perfuração: 06/01/22 15:19	Fim Estaca: 06/01/22 15:35	Superconsumo: 22,39 %
Inic Concretagem: 06/01/22 15:25	Contrato:	Inclinação X;Y: .3,1 º



Serviço executado por:		
Cliente:		
Estaca: T42-E17	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,20
Data: 25/01/22	Diâmetro (m): 0,400	Vol. Conc. (m3): 1,3018
Início Perfuração: 06/01/22 14:15	Fim Estaca: 06/01/22 14:28	Superconsumo: 12,60 %
Inic Concretagem: 06/01/22 14:22	Contrato:	Inclinação X;Y: 0, 0 º



Serviço executado por:		
Cliente:		
Estaca: T42-E22	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,12
Data: 25/01/22	Diâmetro (m): 0,400	Vol. Conc. (m3): 1,3018
Início Perfuração: 06/01/22 12:04	Fim Estaca: 06/01/22 12:13	Superconsumo: 13,59 %
Inic Concretagem: 06/01/22 12:08	Contrato:	Inclinação X;Y: 1.2,-1.5 º



Serviço executado por:		
Cliente:		
Estaca: T42-E37	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,12
Data: 25/01/22	Diâmetro (m): 0,500	Vol. Conc. (m3): 2,142
Início Perfuração: 03/01/22 10:17	Fim Estaca: 03/01/22 10:33	Superconsumo: 19,62 %
Inic Concretagem: 03/01/22 10:23	Contrato:	Inclinação X;Y:1, 0 º



Gráficos da Estaca				
	Serviço executado por:			
	Cliente:			
	Estaca: T42-E40	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,04	
	Data: 30/12/21	Diâmetro (m): 0,500	Vol. Conc. (m3): 2,6555	
	Início Perfuração: 28/12/21 13:30	Fim Estaca: 28/12/21 13:45	Superconsumo: 49,61 %	
	Inic Concretagem: 28/12/21 13:37	Contrato:	Inclinação X;Y: 0,1 º	



Gráficos da Estaca

Serviço executado por:		
Cliente:		
Estaca: T42-E64	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,20
Data: 25/01/22	Diâmetro (m): 0,500	Vol. Conc. (m3): 2,1735
Início Perfuração: 03/01/22 15:54	Fim Estaca: 03/01/22 16:06	Superconsumo: 20,32 %
Inic Concretagem: 03/01/22 16:00	Contrato:	Inclinação X;Y: 0, 0 º



Gráficos da Estaca				
	Serviço executado por:			
	Cliente:			
	Estaca: T42-E72	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,20	
	Data: 30/12/21	Diâmetro (m): 0,500	Vol. Conc. (m3): 1,9782	
	Início Perfuração: 23/12/21 16:50	Fim Estaca: 23/12/21 17:04	Superconsumo: 9,51 %	
	Inic Concretagem: 23/12/21 16:56	Contrato:	Inclinação X;Y: 0,2 º	



Serviço executado por:			
Cliente:			
Estaca: T42-E78	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,12	
Data: 30/12/21	Diâmetro (m): 0,500	Vol. Conc. (m3): 2,3165	
Início Perfuração: 29/12/21 10:56	Fim Estaca: 29/12/21 11:08	Superconsumo: 29,36 %	
Inic Concretagem: 29/12/21 11:05	Contrato:	Inclinação X;Y:2,2 º	



Gráficos da Estaca							
		Serviço executado por:					
		Cliente:					
		Estaca: T42	-E112	Obra:		Compr. Estaca(m):	9,12
		Data: 25/0	1/22	Diâmetro (m):	0,500	Vol. Conc. (m3):	2,1
		Início Perfuração: 30/1	2/21 14:14	Fim Estaca:	30/12/21 14:28	Superconsumo:	17,32 %
		Inic Concretagem: 30/1	2/21 14:19	Contrato:		Inclinação X;Y:	4,4 º





Serviço executado por:		
Cliente:		
Estaca: T42-E113	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,12
Data: 25/01/22	Diâmetro (m): 0,500	Vol. Conc. (m3): 2,1105
Início Perfuração: 30/12/21 12:49	Fim Estaca: 30/12/21 13:00	Superconsumo: 17,86 %
Inic Concretagem: 30/12/21 12:54	Contrato:	Inclinação X;Y: .1, .3 º



Gráficos da Estaca				
	Serviço executado por:			
	Cliente:			
	Estaca: T42-E114	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,12	
	Data: 25/01/22	Diâmetro (m): 0,500	Vol. Conc. (m3): 2,2	
	Início Perfuração: 30/12/21 12:30	Fim Estaca: 30/12/21 12:41	Superconsumo: 22,90 %	
	Inic Concretagem: 30/12/21 12:36	Contrato:	Inclinação X;Y:3, 0 º	



Serviço executado por:			
Cliente:			
Estaca: T42-E115	Obra:	Compr. Estaca(m): 9,20	
Data: 25/01/22	Diâmetro (m): 0,500	Vol. Conc. (m3): 2,205	
Início Perfuração: 30/12/21 12:12	Fim Estaca: 30/12/21 12:23	Superconsumo: 22,06 %	
Inic Concretagem: 30/12/21 12:17	Contrato:	Inclinação X;Y:1, 0 º	

