



UNIVERSIDADE FEDERAL DA BAHIA
SUPERINTENDÊNCIA DE MEIO AMBIENTE E INFRAESTRUTURA – SUMAI
COORDENAÇÃO DE PLANEJAMENTO, PROJETOS E OBRAS – CPPO

MEMORIAL DESCRITIVO DO PROJETO DE FUNDAÇÕES

PROJETO CIENAM - MÓDULO 3

ESPECIALIDADE FUNDAÇÕES

0	SILVIO	AGOSTO/16	EMIÇÃO INICIAL
Rev.	Por	Data	Descrição



UNIVERSIDADE FEDERAL DA BAHIA
SUPERINTENDÊNCIA DE MEIO AMBIENTE E INFRAESTRUTURA – SUMAI
COORDENAÇÃO DE PLANEJAMENTO, PROJETOS E OBRAS – CPPO

SUMÁRIO

1	INTRODUÇÃO	3
2	ELEMENTOS FORNECIDOS.	3
3	CARACTERÍSTICAS DA ESTRUTURA E SUBSOLO.....	3
4	OPÇÕES DE SOLUÇÃO DAS FUNDAÇÕES	3
5	CONSIDERAÇÕES FINAIS.	3
6	EQUIPE DE ELABORAÇÃO DE PROJETO / ORÇAMENTOS	4



UNIVERSIDADE FEDERAL DA BAHIA
SUPERINTENDÊNCIA DE MEIO AMBIENTE E INFRAESTRUTURA – SUMAI
COORDENAÇÃO DE PLANEJAMENTO, PROJETOS E OBRAS – CPPO

1 INTRODUÇÃO

O presente Memorial tem por objetivo descrever as soluções adotadas na elaboração do **Projeto do Módulo 3 - CIENAM - Universidade Federal da Bahia**, situado no Campus Federação / Ondina, na cidade de Salvador–BA.

O presente documento abrange as atividades de **Fundação**.

2 ELEMENTOS FORNECIDOS.

Planta de locação e cargas JCA
Sondagens Geotécnica da TOPSOND REL 026/15.

3 CARACTERÍSTICAS DA ESTRUTURA E SUBSOLO.

A estrutura em análise é formada por 18 apoios com cargas normais variando 52,0tf (P1) a 437,0tf (P14) , com vão livre máximo de 7,50m.

O perfil geológico mostrado nas campanhas de sondagem em número de 3 furos de sondagens realizados uma camada de Silte argiloso mole a médio até a profundidade média de 10,85 m onde se atinge ao impenetrável à percussão.

O nível de água se encontra a profundidade média 3,10m.

4 OPÇÕES DE SOLUÇÃO DAS FUNDAÇÕES .

Baseado na campanha de sondagem realizada , nas características da estrutura e construções vizinhas sugerimos as seguintes opções de fundação:

FUNDAÇÕES PROFUNDAS : As Sondagens realizadas o perfil geológico mostra que o impetrável à percussão se encontra a uma profundidade média de 10,80m com solo de pouca capacidade de resistência ao atrito lateral o que nos leva a adotar estacas metálicas onde se pode atingir a capacidade de carga pela ponta da mesma .

A carga na ponta estaca será determinada pelo menor dos valores:

Resistência estrutural da estaca $F_y \times A_s/2 = 2,5 \times 86/2 = 106,0 \text{ tf}$

Resistência geotécnica (Ponta da estaca) $0,85 \times \text{Tensão na rocha} \times A_s = 0,85 \times 1000 \times 86 = 73,10 \text{ tf}$

Valor adotado 70,00 tf .

5 CONSIDERAÇÕES FINAIS.

Deve ser realizado prova de carga dinâmica em número de três para a confirmação da eficiência da cravação .



UNIVERSIDADE FEDERAL DA BAHIA
SUPERINTENDÊNCIA DE MEIO AMBIENTE E INFRAESTRUTURA – SUMAI
COORDENAÇÃO DE PLANEJAMENTO, PROJETOS E OBRAS – CPPO

6 EQUIPE DE ELABORAÇÃO DE PROJETO / ORÇAMENTOS

Coordenação de Planejamento, Projetos e Obras / SUMAI

- Arq. Márcia Elizabeth Pinheiro (CAU A21359-4) – Coordenadora de Planejamento, Projetos e Obras
- Arq. Rosana De Leo (CAU A18234-6) – Chefe do Núcleo de Planejamento e Projetos
- Arq. Clara Soledade (CAU A85603-7) – Responsável Técnica do Anteprojeto de Arquitetura

Elaboração do Projeto de Fundações

- Eng. José Carlos da Rocha (RNP 050093923-3) — Coordenador de Contrato
- Eng. Alexandre Medeiros Assis Pereira (RNP 050066749-7) — Responsável Técnico do Projeto Executivo de Fundação
- Eng. Silvio Freitas (CREA 58411-BA)