01 DETALHAMENTO DOS PILARES 2 de 2
ESCALA: SE

RELAÇÃO DO AÇO

P25-L4	P25-L3	P25-L2
P25-L1	P26-L4	P26-L3
P26-L2	P26-L1	P27-L4
P27-L3	P27-L2	P27-L1
P28-L4	P28-L3	P28-L2
P28-L1	P29-L4	P29-L3
P29-L2	P29-L1	

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	90	78	7020
	2	5.0	158	99	15642
CA50	3	10.0	8	84	672
	4	12.5	28	60	1680
	5	12.5	24	130	3120
	6	12.5	32	222	7104
	7	12.5	32	155	4960
	8	12.5	4	83	332

RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10% (kg)
CA50	10.0	6.7	4.6
	12.5	172	182.2
CA60	5.0	226.6	38.4

PESO TOTAL (kg)	
CA50	186.8
CA60	38.4

Volume de concreto (C-30) = 1.74 m³
Área de forma = 22.22 m²

RELAÇÃO DO AÇO

P20-L5	P20-L4	P20-L3
P20-L2	P20-L1	P21-L5
P21-L4	P21-L3	P21-L2
P21-L1	P22-L5	P22-L4
P22-L3	P22-L2	P22-L1
P23-L5	P23-L4	P23-L3
P23-L2	P23-L1	P24-L5
P24-L4	P24-L3	P24-L2
P24-L1		

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	237	99	23463
	2	5.0	82	78	6396
CA50	3	12.5	20	195	3900
	4	12.5	20	106	2120
	5	12.5	20	130	2600
	6	12.5	20	222	4440
	7	12.5	20	155	3100

RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10% (kg)
CA50	12.5	161.6	171.2
CA60	5.0	298.6	50.6

PESO TOTAL (kg)	
CA50	171.2
CA60	50.6

Volume de concreto (C-30) = 2.64 m³
Área de forma = 35.16 m²

NOTAS DE PROJETO

- Classe do concreto: C30
- Atentar para os cobrimentos;
- Resistência à compressão característica do concreto (fck): 30 MPa
- Módulo de elasticidade: 31000 MPa
- Relação a/c ≤ 0,60
- Slump: 100 +/- 20
- Cobrimento das armaduras - Fundações = 45 mm
- Cobrimento das armaduras Pilares e Vigas = 40 mm
- O cimento a empregar será o Portland comum tipo CP II-F-32, devendo satisfazer às prescrições da ABNT NBR 11578:1991.
- A retirada das escoras deverá seguir os prazos mínimos apresentados a seguir:
  - 50 % das escoras - 07 dias
  - 25 % das escoras - 14 dias
  - 25% restantes - 28 dias
- Deverá ser utilizado aço CA - 60 para bitolas de 5 mm.
- Deverá ser utilizado aço CA - 50 para demais bitolas.
- É permitido o uso de espaçadores de concreto ou argamassa, desde que apresentem relação água e cimento menor ou igual a 0,60.
- O Diâmetro do pino de dobramento não deverá ser inferior a 3 vezes o diâmetro nominal da barra.
- Na retirada da forma e escoramento devem ser obedecidas:
- Faces laterais - 03 dias
- Faces inferiores - 21 dias e faces inferiores, deixando-se pontaletes - 14 dias
- O Nv. 0,00 m na estrutura é igual a 0,00 m do nível da arquitetura no térreo.

NOTA:

ASSINATURA: RESPONSÁVEL LEGAL

ASSINATURAS: PROJETO - RESPONSÁVEL TÉCNICO

JOSE CARLOS DA ROCHA:05655897504
DADOS: CN=BR, O=ICP-Brasil, OU=Secretaria da Receita Federal do Brasil - RFB, OU=RFB e-CPF A1, OU=(EM BRANCO), OU=AC SOLUTI MULTIPLA, OU=(EM BRANCO), OU=JOSE CARLOS DA ROCHA:05655897504
DNI: 05655897504 DATA: 2025.04.14 09:07:00 -03'00'

REVISÃO
REV.1_00
REV.1_01
REV.1_02
REV.1_03
REV.1_04
REV.1_05
REV.1_06 - ABR/2025 - EMISSÃO INICIAL

ASSINATURA: APROVAÇÃO

SESAB - SECRETARIA DA SAÚDE DO ESTADO DA BAHIA
DERF - COORDENAÇÃO EXECUTIVA DE INFRAESTRUTURA DA REDE FÍSICA DA SESAB
CAS - COORDENAÇÃO DE ARQUITETURA EM SAÚDE

GOVERNO DO ESTADO BAHIA SECRETARIA DA SAÚDE

EAS: UBSI - UNIDADE BÁSICA DE SAÚDE INDÍGENA

PROJETO:
CONSTRUÇÃO DA UBS INDÍGENA TIPO I

ENDEREÇO:

ETAPA PROJETO:
PROJETO EXECUTIVO DE ESTRUTURA

RESPONSÁVEL TÉCNICO: JOSÉ CARLOS DA ROCHA | CREA Nº: 0 088-D / BA

PLANTA:
DET. ARM. PILARES 2 de 2

ESCALA: SE

DATA: ABR/2025

FOLHA:
09/15