



CONSÓRCIO SAÚDE

CONCREMAT | MEP

MEMORIAL DE CÁLCULO DE QUANTITATIVO

PROJETO EXECUTIVO DE
FUNDAÇÃO

UNIDADE BÁSICA DE SAÚDE
(UBSI1)
TIPO 01

ABRIL/2026
VERSÃO R00

ASSUNTO:	MEMORIAL DE QUANTITATIVOS – PROJETO EXECUTIVO – ESTRUTURA	
OBRA:	UNIDADE BÁSICA DE SAÚDE INDÍGENA (UBSI) - TIPO 01	
LOCAL:	ALDEIA BUGIGÃO, PORTO SEGURO/BA	
CONTRATANTE:	SECRETARIA DE SAÚDE DO ESTADO DA BAHIA - SESAB	CNPJ: 13.937.131/0001-41
CONTRATADA:	CONSÓRCIO SAÚDE CONCREMAT-MEP	CNPJ: 60.255.454/0001-35

	CONTRATANTE SECRETARIA DA SAÚDE DO ESTADO DA BAHIA (SESAB) CNPJ: 13.937.131/0001-41	
	AUTOR DO MEMORIAL MURILO MATOS CONCEIÇÃO ENG. CIVIL – CREA/BA Nº 3000089290	
	ESCALA: INDICADA	DATA: ABRIL/2026
	TEXTO: CONSÓRCIO SAÚDE CONCREMAT-MEP	

INDÍCE

1. INTRODUÇÃO.....	4
2. DOCUMENTOS DE REFERÊNCIA	4
2.1. NORMAS DE REFERÊNCIA	4
3. EXIGENCIAS DE DURABILIDADE.....	4
3.1. CONCRETO ARMADO.....	4
3.2. ARMADURA PASSIVA.....	5
4. COMBINAÇÕES DE AÇÕES.....	6
5. RESULTADOS DAS SAPATAS DO EDIFÍCIO PRINCIPAL:.....	10
6. RESULTADOS DOS PILARES DO EDIFÍCIO PRINCIPAL:.....	14
7. RESULTADOS DAS SAPATAS DA EDÍCULA:.....	16
8. RESULTADOS DOS PILARES DA EDÍCULA:.....	19
9. RESULTADOS DAS SAPATAS DA CASA DE BOMBAS DO RESERVATÓRIO:	20
10. RESULTADOS DOS PILARES DA CASA DE BOMBAS DO RESERVATÓRIO:	21

1. INTRODUÇÃO

Este documento tem como objetivo estabelecer parâmetros, especificações e critérios a serem considerados na concepção do projeto da estrutura como parte integrante de um projeto executivo para construção da UNIDADE BÁSICA DE SAÚDE INDÍGENA (UBSI) - TIPO 01, na Aldeia Bugigão no município de Porto Seguro/BA.

A concepção do projeto estrutural contempla as características e objetivos de uso fornecidos nos documentos de referências informados dos tópicos subsequentes. Quaisquer alterações nas premissas adotadas podem impactar na concepção estrutural e deverão ser devidamente verificadas.

O presente Memorial Descritivo se refere ao Projeto Executivo Estrutural e compreende informações técnicas relativas ao projeto executivo de FUNDAÇÃO do prédio.

2. DOCUMENTOS DE REFERÊNCIA

2.1. NORMAS DE REFERÊNCIA

ABNT NBR 6118:2023	Projeto de Estruturas de Concreto - Procedimento
ABNT NBR 6120:2019	Cargas para cálculo de estruturas de edificações
ABNT NBR 6122:2022	Projeto e Execução de Fundações
ABNT NBR 6123:2023	Forças Devidas ao Vento em Edificações
ABNT NBR 8681:2003	Ações e Segurança nas Estruturas – Procedimento
ABNT NBR 12655:2022	Controle de cimento Portland
ABNT NBR 5674:2024	Manutenção de edificação – procedimentos
ABNT NBR 14931:2023	Execução de estruturas de concreto armado, protendido e com fibras
ABNT NBR 15575:2024	Edificações habitacionais — Desempenho

3. EXIGENCIAS DE DURABILIDADE

3.1. CONCRETO ARMADO

Na tabela abaixo, seguem propriedades e características do concreto adotado para elementos em geral do projeto.

Tabela 1 – Concreto Adotado na fundação

Propriedade	Valor Adotado
Resistência Característica do concreto (f_{ck})	35 MPa
Módulo de deformação tangente inicial mínimo (E_{ci})	33 GPa
Módulo de deformação secante (E_{cs})	29 GPa
Fator água-cimento máximo (a/c)	0,6
Diâmetro máximo agregado graúdo	19 mm

Para a produção do concreto foi considerada a utilização de agregado graúdo de origem granítica (granito), em especial na avaliação do módulo de elasticidade. Caso sejam utilizados outros tipos de agregados graúdos, o valor do módulo de elasticidade deverá ser ajustado.

3.2. ARMADURA PASSIVA

A ABNT NBR 6118 (2023) define como armadura passiva aquela que não é utilizada para produzir forças de protensão. Nos projetos de estruturas de concreto armado, deve ser utilizado aço classificado pela ABNT NBR 7480, com diâmetros e seções transversais nominais pré-estabelecidos e valor característico de resistência ao escoamento nas categorias CA-50 ($f_{yk}=500$ Mpa) e CA-60 ($f_{yk} = 600$ Mpa).

4. COMBINAÇÕES DE AÇÕES

Para as distintas situações de projeto, as combinações de ações serão definidas. Para o ELU será utilizado a combinação última normal. Para o ELS serão utilizadas as combinações quase permanente, combinação frequente e combinação rara.

Combinação última normal

$$F_d = \sum_{i=1}^m \gamma_{gi} \cdot F_{Gi,k} + \gamma_q \left[F_{Q1,k} \sum_{j=2}^n \psi_{0j} \cdot F_{Qj,k} \right]$$

Combinação Quase Permanente De Serviço

Nas combinações quase permanentes de serviço, todas as ações variáveis são consideradas com seus valores quase permanentes $\psi_2 F_{Qk}$

$$F_d = \sum_{i=1}^m F_{Gi,k} + \sum_{j=1}^n \psi_{2j} \cdot F_{Qj,k}$$

Combinação Frequente De Serviço

Nas combinações frequentes de serviço, a ação variável principal F_{Q1} é tomada com seu valor frequente $\psi_1 F_{Q1,k}$ e todas as demais ações variáveis são tomadas com seus valores quase-permanentes $\psi_2 F_{Qk}$

$$F_d = \sum_{i=1}^m F_{Gi,k} + \psi_1 \cdot F_{Q1,k} + \sum_{j=2}^n \psi_{2j} \cdot F_{Qj,k}$$

Combinação Rara De Serviço

Nas combinações raras de serviço, a ação variável principal F_{Q1} é tomada com seu valor característico $F_{Q1,k}$ e todas as demais ações são tomadas com seus valores frequentes $\psi_1 F_{Qk}$:

$$F_d = \sum_{i=1}^m F_{Gi,k} + F_{Q1,k} + \sum_{j=2}^n \psi_{1j} \cdot F_{Qj,k}$$

- Onde:

F_{Gk}	Valor característico das ações permanentes
F_{Q1k}	Valor característico da ação variável, considerada como principal
F_{Qjk}	Valor característico das ações variáveis
γ_g	Coefficiente parcial de segurança das ações permanentes
γ_q	Coefficiente parcial de segurança das ações variáveis
ψ_0	Fator de combinação
ψ_1	Fator de redução frequente
ψ_2	Fator de redução quase permanente

As ações devem ser ponderadas pelo coeficiente Y_f , calculado conforme $Y_f = Y_{f1} \cdot Y_{f2} \cdot Y_{f3}$.

Onde, Y_{f1} considera a variabilidade das ações, Y_{f2} considera simultaneidade das ações e Y_{f3} considera possíveis erros da avaliação das ações, seja por problemas construtivos, seja por deficiência do método de cálculo empregado

A seguir são apresentados os coeficientes de ponderação das ações (Y_{f1} , Y_{f3}) para combinação normal do ELU.

Tabela 1: Coeficientes de ponderação das ações para cargas permanentes (Y_g)

Ação	Exemplo	Desfavorável	Favorável
Peso próprio de estruturas de aço e de equipamentos	PP estrutura metálica	1,25	1,00
Peso próprio de estruturas pré-moldadas, de madeira e de elementos construtivos industrializados	PP concreto pré-moldado PP madeira	1,30	1,00
Peso próprio de estruturas moldadas in loco e empuxos permanentes	PP concreto moldado in loco Empuxo de solo	1,40	1,00
Peso próprio de elementos construtivos em geral	Telha Instalações Fotovoltaica	1,40	1,00
Outras	-	1,40	1,00

Tabela 2: Coeficientes de ponderação das ações para cargas variáveis (γ_q)

Ação	Exemplo	Desfavorável	Favorável
Vento	Vento	1,40	0,00
Ações truncadas	Reservatório de água Boiler	1,20	0,00
Demais ações variáveis	Sobrecargas em geral	1,50	0,00
Efeito de temperatura	Devido variação térmica da atmosfera	1,20	0,00

Em geral para o ELS, $\gamma_f = 1,00$.

Os fatores de combinação e de redução ψ para ações variáveis que representam o coeficiente γ_{f2} é apresentado na tabela a seguir

Tabela 3: Valores dos fatores de combinação e de redução das ações variáveis

Ação	ψ_0	ψ_1	ψ_2	
Ações variáveis causadas pelo uso e ocupação	Locais em que não há predominância de pesos de equipamentos, nem de elevadas concentrações de pessoas	0,5	0,4	0,3
	Locais em que há predominância de pesos de equipamentos ou de elevadas concentrações de pessoas	0,7	0,6	0,4
	Biblioteca, arquivos, oficinas e garagens	0,8	0,7	0,6
Vento	Pressão dinâmica do vento nas estruturas em geral	0,6	0,3	0,0
Temperatura	Variações uniformes de temperatura em relação à média anual local	0,6	0,5	0,3
Cargas móveis e seus efeitos dinâmicos	Passarelas de pedestres	0,6	0,4	0,3
	Vigas de rolamento de pontes rolantes	1,0	0,8	0,5
	Pilares e outros elementos que suportam vigas de pontes rolantes	0,7	0,6	0,4

Em atendimento ao disposto no item 13.3 da ABNT NBR 6118:2014 (revisão 2023), procedeu-se à verificação do Estado Limite de Serviço (ELS) para todos os elementos estruturais da edificação, com análise específica dos deslocamentos verticais (flechas) em comparação com os respectivos limites normativos de serviço.

As verificações foram realizadas considerando as combinações quase permanentes de ações, incluindo os efeitos de fluência e a consideração do estágio II de fissuração do concreto armado, conforme preconizado pela norma. Os deslocamentos obtidos foram comparados com os limites aplicáveis, tais como $L/250$ para flecha total e $L/500$ para situações envolvendo

elementos sensíveis, como alvenarias e revestimentos, conforme critérios normativos pertinentes.

Após a análise global e individualizada dos elementos estruturais, conclui-se que todos atendem integralmente aos limites de deslocamentos estabelecidos pela ABNT NBR 6118, não sendo identificada nenhuma situação de não conformidade quanto às flechas de serviço.

Dessa forma, atesto, sob responsabilidade técnica, que foram devidamente realizadas as verificações do Estado Limite de Serviço (ELS) de deslocamentos limites em todos os elementos estruturais, estando a estrutura dimensionada com rigidez adequada para garantir funcionalidade, desempenho e integridade dos elementos estruturais e vedação, em plena conformidade com as exigências normativas vigentes.

5. RESULTADOS DAS SAPATAS DO EDIFÍCIO PRINCIPAL:

Esforços e pressões

Nome	MB MH (kN.m)	FB FH (kN)	Carga Carga total (kN)	Pressão Sig1 (kgf/cm²)	Pressão Sig2 (kgf/cm²)	Pressão Sig3 (kgf/cm²)	Pressão Sig4 (kgf/cm²)
SA1	0.89 2.41	1.12 3.86	16.13 27.43	-0.02 (lim = 1.40)	0.35 (lim = 1.40)	0.91 (lim = 1.40)	0.53 (lim = 1.40)
SA2	1.08 2.62	1.36 4.09	16.33 27.62	0.55 (lim = 1.40)	0.97 (lim = 1.40)	0.33 (lim = 1.40)	-0.08 (lim = 1.40)
SA3	5.08 9.20	8.39 12.80	119.38 162.31	1.31 (lim = 1.40)	1.12 (lim = 1.40)	0.61 (lim = 1.40)	0.80 (lim = 1.40)
SA4	1.92 10.92	1.67 16.90	192.22 250.36	1.27 (lim = 1.40)	1.34 (lim = 1.40)	0.95 (lim = 1.40)	0.88 (lim = 1.40)
SA9	6.44 7.70	12.09 10.96	128.59 171.91	1.07 (lim = 1.40)	1.38 (lim = 1.40)	0.96 (lim = 1.40)	0.65 (lim = 1.40)
SA10	4.01 9.47	5.14 11.23	184.97 239.21	1.00 (lim = 1.40)	0.89 (lim = 1.40)	1.26 (lim = 1.40)	1.37 (lim = 1.40)
SA11	3.00 12.26	2.02 15.15	300.00 380.88	1.33 (lim = 1.40)	1.40 (lim = 1.40)	1.12 (lim = 1.40)	1.06 (lim = 1.40)
SA12	2.96 8.07	3.50 11.28	262.15 333.36	1.34 (lim = 1.40)	1.28 (lim = 1.40)	1.06 (lim = 1.40)	1.13 (lim = 1.40)
SA13	5.75 9.69	9.24 15.87	316.88 402.51	1.37 (lim = 1.40)	1.28 (lim = 1.40)	1.08 (lim = 1.40)	1.17 (lim = 1.40)
SA14	9.21 6.02	17.72 6.77	238.09 304.97	0.97 (lim = 1.40)	1.20 (lim = 1.40)	1.38 (lim = 1.40)	1.15 (lim = 1.40)
SA15	4.33 7.67	7.58 7.73	83.35 116.93	0.69 (lim = 1.40)	0.47 (lim = 1.40)	1.07 (lim = 1.40)	1.30 (lim = 1.40)
SA16	1.38 7.57	1.12 5.64	137.64 180.56	0.82 (lim = 1.40)	0.90 (lim = 1.40)	1.31 (lim = 1.40)	1.24 (lim = 1.40)
SA17	2.23 10.39	3.05 12.06	160.98 211.44	0.88 (lim = 1.40)	0.81 (lim = 1.40)	1.26 (lim = 1.40)	1.33 (lim = 1.40)
SA18	1.96 13.06	2.56 17.34	174.58 228.82	0.79 (lim = 1.40)	0.86 (lim = 1.40)	1.37 (lim = 1.40)	1.30 (lim = 1.40)
SA19	3.85 7.10	6.37 8.79	98.79 135.51	1.30 (lim = 1.40)	1.07 (lim = 1.40)	0.58 (lim = 1.40)	0.81 (lim = 1.40)
SA20	0.76 4.21	0.56 4.03	22.06 35.35	0.06 (lim = 1.40)	0.00 (lim = 1.40)	1.20 (lim = 1.40)	1.26 (lim = 1.40)
SA21	1.35 2.91	1.67 1.04	12.71 26.00	0.03 (lim = 1.40)	0.06 (lim = 1.40)	0.89 (lim = 1.40)	0.86 (lim = 1.40)
SA22	0.78 5.57	0.54 5.70	22.65 40.21	-0.01 (lim = 1.40)	0.03 (lim = 1.40)	1.12 (lim = 1.40)	1.08 (lim = 1.40)
SA5-A6	50.72 7.24	5.94 2.78	164.98 252.20	1.16 (lim = 1.40)	0.29 (lim = 1.40)	0.48 (lim = 1.40)	1.36 (lim = 1.40)
SA7-A8	58.22 6.69	1.76 1.68	201.08 315.97	0.42 (lim = 1.40)	1.27 (lim = 1.40)	1.39 (lim = 1.40)	0.54 (lim = 1.40)

Estabilidade

Nome	Tombamento B	Tombamento H	Deslizamento	Arrancamento
------	--------------	--------------	--------------	--------------

	Mrd Msd (kN.m)	Mrd / Msd	Mrd Msd (kN.m)	Mrd / Msd	Frd Fsd (kN)	Frd / Fsd	Nt (kN)	Ns (kN)
SA1	5.97 0.85	7.05 (lim = 1.50)	9.11 2.41	3.78 (lim = 1.50)	7.28 3.40	2.14 lim = (1.50)		
SA2	6.00 0.97	6.22 (lim = 1.50)	9.17 2.62	3.50 (lim = 1.50)	7.32 3.69	1.98 lim = (1.50)		
SA3	102.80 5.08	20.24 (lim = 1.50)	105.50 9.20	11.47 (lim = 1.50)	56.37 14.45	3.90 lim = (1.50)		
SA4	187.77 1.92	97.69 (lim = 1.50)	187.26 10.92	17.14 (lim = 1.50)	91.37 16.92	5.40 lim = (1.50)		
SA9	109.56 6.44	17.00 (lim = 1.50)	111.74 7.70	14.51 (lim = 1.50)	60.30 15.61	3.86 lim = (1.50)		
SA10	172.50 4.01	43.03 (lim = 1.50)	171.94 9.47	18.15 (lim = 1.50)	86.79 12.03	7.21 lim = (1.50)		
SA11	333.27 3.00	111.09 (lim = 1.50)	328.47 12.26	26.80 (lim = 1.50)	137.37 15.16	9.06 lim = (1.50)		
SA12	267.56 2.96	90.46 (lim = 1.50)	270.18 8.07	33.49 (lim = 1.50)	119.85 11.51	10.41 lim = (1.50)		
SA13	353.94 5.75	61.54 (lim = 1.50)	356.43 9.69	36.78 (lim = 1.50)	144.93 17.73	8.17 lim = (1.50)		
SA14	241.50 9.21	26.21 (lim = 1.50)	240.74 6.02	40.00 (lim = 1.50)	107.32 17.82	6.02 lim = (1.50)		
SA15	66.16 4.33	15.28 (lim = 1.50)	67.24 7.67	8.77 (lim = 1.50)	42.79 10.21	4.19 lim = (1.50)		
SA16	117.37 1.38	85.27 (lim = 1.50)	117.37 7.57	15.50 (lim = 1.50)	66.08 5.66	11.67 lim = (1.50)		
SA17	144.01 2.23	64.72 (lim = 1.50)	146.48 10.39	14.10 (lim = 1.50)	76.58 12.16	6.30 lim = (1.50)		
SA18	161.89 1.96	82.78 (lim = 1.50)	164.42 13.06	12.59 (lim = 1.50)	82.99 17.44	4.76 lim = (1.50)		
SA19	79.35 3.85	20.58 (lim = 1.50)	81.31 7.10	11.44 (lim = 1.50)	47.10 10.43	4.52 lim = (1.50)		
SA20	12.81 0.76	16.75 (lim = 1.50)	13.26 4.21	3.15 (lim = 1.50)	12.94 4.06	3.19 lim = (1.50)		
SA21	9.59 1.35	7.12 (lim = 1.50)	9.68 2.91	3.32 (lim = 1.50)	9.36 1.68	5.58 lim = (1.50)		
SA22	16.63 0.78	21.37 (lim = 1.50)	17.09 5.57	3.07 (lim = 1.50)	14.72 5.71	2.58 lim = (1.50)		
SA5-A6	260.15 50.54	5.15 (lim = 1.50)	181.71 7.24	25.09 (lim = 1.50)	90.67 6.04	15.00 lim = (1.50)		
SA7-A8	345.71 57.94	5.97 (lim = 1.50)	243.37 6.69	36.38 (lim = 1.50)	113.51 1.95	58.19 lim = (1.50)		

Verificação de tensão em área reduzida

Nome	Interface pilar-fundação		
	Força solicitante (kN)	Força resistente (kN)	Condição
SA1	22.59	2250.00	OK
SA2	22.86	2250.00	OK

SA3	167.14	2250.00	OK
SA4	269.10	2250.00	OK
SA9	180.02	2250.00	OK
SA10	258.96	2250.00	OK
SA11	420.00	2250.00	OK
SA12	367.01	2250.00	OK
SA13	443.63	2250.00	OK
SA14	333.33	2250.00	OK
SA15	116.69	7425.00	OK
SA16	192.70	2250.00	OK
SA17	225.37	2250.00	OK
SA18	244.41	2250.00	OK
SA19	138.31	7425.00	OK
SA20	30.89	4392.65	OK
SA21	17.79	4392.65	OK
SA22	31.71	4978.33	OK
SA5-A6	198.25	7425.00	OK
SA7-A8	248.71	7425.00	OK

Dimensionamento

Nome	Armaduras inferiores		Armaduras superiores	
	Dir. B	Dir. H	Dir. B	Dir. H
	Md (kN.m/m) As (cm²/m)	Md (kN.m/m) As (cm²/m)	Md (kN.m/m) A's (cm²/m)	Md (kN.m/m) A's (cm²/m)
SA1	35.77	35.77	0.00	0.00
	5.76	5.76	0.00	0.00
SA2	35.77	35.77	0.00	0.00
	5.76	5.76	0.00	0.00
SA3	38.41	38.41	0.00	0.00
	5.15	5.15	0.00	0.00
SA4	48.33	48.33	0.00	0.00
	5.56	5.56	0.00	0.00
SA9	49.17	49.17	0.00	0.00
	5.65	5.65	0.00	0.00
SA10	48.52	48.52	0.00	0.00
	5.58	5.58	0.00	0.00
SA11	72.28	72.28	0.00	0.00
	6.46	6.46	0.00	0.00
SA12	59.60	59.60	0.00	0.00
	6.00	6.00	0.00	0.00
SA13	72.03	72.03	0.00	0.00
	6.44	6.44	0.00	0.00
SA14	59.82	59.82	0.00	0.00
	6.02	6.02	0.00	0.00
SA15	35.77	35.77	0.00	0.00
	5.76	5.76	0.00	0.00
SA16	38.41	38.41	0.00	0.00
	5.15	5.15	0.00	0.00
SA17	48.72	48.72	0.00	0.00
	5.60	5.60	0.00	0.00

SA18	48.52 5.58	48.52 5.58	0.00 0.00	0.00 0.00
SA19	35.77 5.76	35.77 5.76	0.00 0.00	0.00 0.00
SA20	35.77 5.76	35.77 5.76	0.00 0.00	0.00 0.00
SA21	35.77 5.76	35.77 5.76	0.00 0.00	0.00 0.00
SA22	35.77 5.76	35.77 5.76	0.00 0.00	0.00 0.00
SA5-A6	194.74 12.06	194.74 12.06	0.00 10.50	0.00 10.50
SA7-A8	223.55 12.85	223.55 12.85	0.00 11.25	0.00 11.25

Nome	Dimensões		Armaduras inferiores		Armaduras superiores	
	B (cm) H (cm)	H0 (cm) H1 (cm)	Dir. B	Dir. H	Dir. B	Dir. H
SA1	60.00 75.00	30.00 30.00	8 ø 8.0 c/9 (4.02 cm²)	6 ø 8.0 c/9 (3.02 cm²)		
SA2	60.00 75.00	30.00 30.00	8 ø 8.0 c/9 (4.02 cm²)	6 ø 8.0 c/9 (3.02 cm²)		
SA3	130.00 130.00	20.00 35.00	12 ø 8.0 c/10 (6.03 cm²)	12 ø 8.0 c/10 (6.03 cm²)		
SA4	150.00 150.00	20.00 40.00	16 ø 8.0 c/9 (8.04 cm²)	16 ø 8.0 c/9 (8.04 cm²)		
SA9	130.00 130.00	20.00 40.00	14 ø 8.0 c/9 (7.04 cm²)	14 ø 8.0 c/9 (7.04 cm²)		
SA10	145.00 145.00	20.00 40.00	15 ø 8.0 c/9 (7.54 cm²)	15 ø 8.0 c/9 (7.54 cm²)		
SA11	175.00 175.00	20.00 50.00	14 ø 10.0 c/12 (11.00 cm²)	14 ø 10.0 c/12 (11.00 cm²)		
SA12	165.00 165.00	20.00 45.00	12 ø 10.0 c/13 (9.42 cm²)	12 ø 10.0 c/13 (9.42 cm²)		
SA13	180.00 180.00	20.00 50.00	15 ø 10.0 c/12 (11.78 cm²)	15 ø 10.0 c/12 (11.78 cm²)		
SA14	160.00 160.00	20.00 45.00	12 ø 10.0 c/13 (9.42 cm²)	12 ø 10.0 c/13 (9.42 cm²)		
SA15	115.00 115.00	30.00 30.00	12 ø 8.0 c/9 (6.03 cm²)	12 ø 8.0 c/9 (6.03 cm²)		
SA16	130.00 130.00	20.00 35.00	12 ø 8.0 c/10 (6.03 cm²)	12 ø 8.0 c/10 (6.03 cm²)		
SA17	140.00 140.00	20.00 40.00	15 ø 8.0 c/9 (7.54 cm²)	15 ø 8.0 c/9 (7.54 cm²)		
SA18	145.00 145.00	20.00 40.00	15 ø 8.0 c/9 (7.54 cm²)	15 ø 8.0 c/9 (7.54 cm²)		
SA19	120.00 120.00	30.00 30.00	13 ø 8.0 c/9 (6.53 cm²)	13 ø 8.0 c/9 (6.53 cm²)		
SA20	75.00 75.00	30.00 30.00	8 ø 8.0 c/9 (4.02 cm²)	8 ø 8.0 c/9 (4.02 cm²)		

SA21	75.00 75.00	30.00 30.00	8 ø 8.0 c/9 (4.02 cm²)	8 ø 8.0 c/9 (4.02 cm²)		
SA22	85.00 85.00	30.00 30.00	9 ø 8.0 c/9 (4.52 cm²)	9 ø 8.0 c/9 (4.52 cm²)		
SA5-A6	210.00 145.00	70.00 70.00	14 ø 12.5 c/10 (17.18 cm²)	20 ø 12.5 c/10 (24.54 cm²)	12 ø 12.5 c/12 (14.73 cm²)	17 ø 12.5 c/12 (20.86 cm²)
SA7-A8	225.00 155.00	75.00 75.00	15 ø 12.5 c/10 (18.41 cm²)	14 ø 16.0 c/16 (28.15 cm²)	14 ø 12.5 c/11 (17.18 cm²)	20 ø 12.5 c/11 (24.54 cm²)

6. RESULTADOS DOS PILARES DO EDIFÍCIO PRINCIPAL:

Dados				Resultados					
Pilar	Seção (cm)	Nível Altura (cm)	le b le h vín c vín c (cm)	Nd máx Nd mín (kN)	MBd topo MBd base (kN.m)	MHd topo MHd base (kN.m)	As b Armaduras As h % armad total	Estribo Topo Base cota	Esb b Esb h
PA1 1:20	15.00 X 25.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	22.59 5.69	1.11 1.25	4.74 3.38	1.57 2 ø 10.0 1.57 2 ø 10.0 0.8 4 ø 10.0	ø 5.0 c/12 ø 5.0 c/12	34.60 20.76
PA2 1:20	15.00 X 25.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	22.86 5.79	1.35 1.52	4.92 3.67	1.57 2 ø 10.0 1.57 2 ø 10.0 0.8 4 ø 10.0	ø 5.0 c/12 ø 5.0 c/12	34.60 20.76
PA3 1:20	30.00 X 30.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	167.14 105.58	11.06 7.11	19.32 12.87	2.36 3 ø 10.0 2.36 3 ø 10.0 0.7 8 ø 10.0	ø 5.0 c/10 ø 5.0 c/10	17.30 17.30
PA4 1:20	30.00 X 30.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	269.10 173.22	1.51 2.02	23.53 15.29	2.36 3 ø 10.0 2.36 3 ø 10.0 0.7 8 ø 10.0	ø 5.0 c/10 ø 5.0 c/10	17.30 17.30
PA5 1:20	30.00 X 30.00	-5.00 150.00	150.00 RR 487.00 RR	198.25 128.22	2.14 3.00	5.80 5.97	2.45 2 ø 12.5 2.45 2 ø 12.5 0.5 4 ø 12.5	ø 5.0 c/15 ø 5.0 c/15	17.30 56.17
PA6 1:20	15.00 X 25.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	35.36 14.80	1.18 1.37	4.67 3.27	1.57 2 ø 10.0 1.57 2 ø 10.0 0.8 4 ø 10.0	ø 5.0 c/12 ø 5.0 c/12	34.60 20.76
PA7 1:20	15.00 X 25.00	-5.00 175.00	175.00 RR 175.00 RR	35.65 14.70	1.01 1.15	4.71 3.40	1.57 2 ø 10.0 1.57 2 ø 10.0 0.8 4 ø 10.0	ø 5.0 c/12 ø 5.0 c/12	40.37 24.22
PA8 1:20	30.00 X 30.00	-5.00 175.00	512.00 RR	248.71 162.46	4.44 4.94	6.42 4.72	2.45 2 ø 12.5 2.45 2 ø 12.5 0.5 4 ø 12.5	ø 5.0 c/15 ø 5.0 c/15	59.05 20.18

			175.00 RR						
PA9 1:20	30.00 X 30.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	180.02 116.72	16.74 9.02	15.71 10.78	2.45 2 ø 12.5 2.45 2 ø 12.5 0.5 4 ø 12.5	ø 5.0 c/10 ø 5.0 c/10	17.30 17.30
PA10 1:20	30.00 X 30.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	258.96 174.76	5.62 5.61	10.40 13.26	2.36 3 ø 10.0 2.36 3 ø 10.0 0.7 8 ø 10.0	ø 5.0 c/12 ø 5.0 c/12	17.30 17.30
PA11 1:20	30.00 X 30.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	420.00 277.57	2.42 2.40	14.80 17.16	2.36 3 ø 10.0 2.36 3 ø 10.0 0.7 8 ø 10.0	ø 5.0 c/12 ø 5.0 c/12	17.30 17.30
PA12 1:20	30.00 X 30.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	367.01 232.87	3.25 4.14	14.54 11.30	2.36 3 ø 10.0 2.36 3 ø 10.0 0.7 8 ø 10.0	ø 5.0 c/12 ø 5.0 c/12	17.30 17.30
PA13 1:20	30.00 X 30.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	443.63 285.86	11.68 8.05	21.41 13.57	2.36 3 ø 10.0 2.36 3 ø 10.0 0.7 8 ø 10.0	ø 5.0 c/10 ø 5.0 c/10	17.30 17.30
PA14 1:20	30.00 X 30.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	333.33 221.98	24.92 12.90	5.86 8.43	2.36 3 ø 10.0 2.36 3 ø 10.0 0.7 8 ø 10.0	ø 5.0 c/10 ø 5.0 c/10	17.30 17.30
PA15 1:20	30.00 X 30.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	116.69 73.60	10.04 6.06	5.56 10.73	2.36 3 ø 10.0 2.36 3 ø 10.0 0.7 8 ø 10.0	ø 5.0 c/10 ø 5.0 c/10	17.30 17.30
PA16 1:20	30.00 X 30.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	192.70 125.92	0.79 1.85	1.32 10.60	2.36 3 ø 10.0 2.36 3 ø 10.0 0.7 8 ø 10.0	ø 5.0 c/12 ø 5.0 c/12	17.30 17.30
PA17 1:20	30.00 X 30.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	225.37 143.22	3.32 3.12	13.14 14.54	3.68 3 ø 12.5 3.68 3 ø 12.5 1.1 8 ø 12.5	ø 5.0 c/15 ø 5.0 c/15	17.30 17.30
PA18 1:20	30.00 X 30.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	244.41 157.52	2.65 2.74	19.87 18.29	3.68 3 ø 12.5 3.68 3 ø 12.5 1.1 8 ø 12.5	ø 5.0 c/10 ø 5.0 c/10	17.30 17.30
PA19 1:20	30.00 X 30.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	138.31 87.06	8.57 5.40	12.09 9.95	2.36 3 ø 10.0 2.36 3 ø 10.0 0.7 8 ø 10.0	ø 5.0 c/10 ø 5.0 c/10	17.30 17.30
PA20 1:20	Circ 0.00 30.00	-5.00 150.00	150.00 RR	30.89 14.41	1.23 1.07	2.59 5.89	4.71 6 ø 10.0 0.7	ø 5.0 c/12	20.00
PA21 1:20	Circ 0.00	-5.00 150.00	388.00 EL	17.79 9.56	1.63 1.89	1.91 4.08	4.71 6 ø 10.0	ø 5.0 c/12	51.73

	30.00						0.7		
PA22 1:20	Circ 0.00 30.00	-5.00 150.00	150.00 RR	31.71 14.78	0.86 1.09	4.19 7.80	4.71 6 ø 10.0 0.7	ø 5.0 c/10	20.00

7. RESULTADOS DAS SAPATAS DA EDÍCULA:

Esforços e pressões

Nome	MB MH (kN.m)	FB FH (kN)	Carga Carga total (kN)	Pressão Sig1 (kgf/cm²)	Pressão Sig2 (kgf/cm²)	Pressão Sig3 (kgf/cm²)	Pressão Sig4 (kgf/cm²)
SB1	0.27 1.07	0.42 1.40	19.81 30.31	0.54 (lim = 1.40)	0.47 (lim = 1.40)	0.91 (lim = 1.40)	0.97 (lim = 1.40)
SB2	0.32 1.03	0.51 1.37	20.22 30.71	0.98 (lim = 1.40)	0.90 (lim = 1.40)	0.48 (lim = 1.40)	0.56 (lim = 1.40)
SB3	0.18 0.87	0.23 0.99	30.66 41.15	0.84 (lim = 1.40)	0.76 (lim = 1.40)	1.12 (lim = 1.40)	1.19 (lim = 1.40)
SB4	0.29 0.86	0.46 1.03	25.69 36.18	1.00 (lim = 1.40)	1.07 (lim = 1.40)	0.72 (lim = 1.40)	0.65 (lim = 1.40)
SB5	0.23 0.78	0.33 0.80	34.80 45.29	0.95 (lim = 1.40)	0.87 (lim = 1.40)	1.19 (lim = 1.40)	1.27 (lim = 1.40)
SB6	0.45 0.77	0.79 0.85	29.35 39.85	1.18 (lim = 1.40)	1.03 (lim = 1.40)	0.71 (lim = 1.40)	0.86 (lim = 1.40)
SB7	0.18 0.73	0.20 0.71	36.62 47.11	0.92 (lim = 1.40)	1.01 (lim = 1.40)	1.31 (lim = 1.40)	1.22 (lim = 1.40)
SB8	0.23 0.70	0.33 0.68	37.04 47.54	1.23 (lim = 1.40)	1.31 (lim = 1.40)	1.03 (lim = 1.40)	0.94 (lim = 1.40)
SB9	0.38 1.01	0.64 1.28	22.51 33.00	0.52 (lim = 1.40)	0.64 (lim = 1.40)	1.05 (lim = 1.40)	0.93 (lim = 1.40)
SB10	0.39 0.98	0.66 1.26	22.39 32.89	0.92 (lim = 1.40)	1.04 (lim = 1.40)	0.64 (lim = 1.40)	0.52 (lim = 1.40)

Estabilidade

Nome	Tombamento B		Tombamento H		Deslizamento		Arrancamento	
	Mrd Msd (kN.m)	Mrd / Msd	Mrd Msd (kN.m)	Mrd / Msd	Frd Fsd (kN)	Frd / Fsd	Nt (kN)	Ns (kN)
SB1	8.86 0.27	32.42 (lim = 1.50)	10.61 1.07	9.95 (lim = 1.50)	11.09 1.43	7.76 lim = (1.50)		
SB2	9.00 0.32	28.32 (lim = 1.50)	10.75 1.03	10.46 (lim = 1.50)	11.24 1.41	7.97 lim = (1.50)		
SB3	11.89 0.18	66.62 (lim = 1.50)	14.37 0.87	16.51 (lim = 1.50)	15.02 0.99	15.23 lim = (1.50)		
SB4	10.59 0.29	36.75 (lim = 1.50)	12.63 0.86	14.70 (lim = 1.50)	13.20 1.07	12.28 lim = (1.50)		

SB5	13.13 0.23	57.46 (lim = 1.50)	15.77 0.78	20.14 (lim = 1.50)	16.49 0.82	20.15 lim = (1.50)		
SB6	11.56 0.45	25.85 (lim = 1.50)	13.87 0.77	17.94 (lim = 1.50)	14.50 1.07	13.55 lim = (1.50)		
SB7	14.13 0.18	77.19 (lim = 1.50)	16.40 0.73	22.47 (lim = 1.50)	17.15 0.71	24.09 lim = (1.50)		
SB8	13.79 0.23	59.46 (lim = 1.50)	16.55 0.70	23.60 (lim = 1.50)	17.30 0.69	24.95 lim = (1.50)		
SB9	9.63 0.38	25.53 (lim = 1.50)	11.55 1.01	11.44 (lim = 1.50)	12.08 1.38	8.77 lim = (1.50)		
SB10	9.59 0.39	24.37 (lim = 1.50)	11.51 0.98	11.74 (lim = 1.50)	12.04 1.36	8.87 lim = (1.50)		

Verificação de tensão em área reduzida

Nome	Interface pilar-fundação		
	Força solicitante (kN)	Força resistente (kN)	Condição
SB1	27.74	2250.00	OK
SB2	28.31	2250.00	OK
SB3	42.92	2250.00	OK
SB4	35.96	2250.00	OK
SB5	48.72	2250.00	OK
SB6	41.09	2250.00	OK
SB7	51.27	2250.00	OK
SB8	51.86	2250.00	OK
SB9	31.51	2250.00	OK
SB10	31.35	2250.00	OK

Dimensionamento

Nome	Armaduras inferiores		Armaduras superiores	
	Dir. B	Dir. H	Dir. B	Dir. H
	Md (kN.m/m) As (cm²/m)	Md (kN.m/m) As (cm²/m)	Md (kN.m/m) A's (cm²/m)	Md (kN.m/m) A's (cm²/m)
SB1	35.77 5.76	35.77 5.76	0.00 0.00	0.00 0.00
SB2	35.77 5.76	35.77 5.76	0.00 0.00	0.00 0.00
SB3	35.77 5.76	35.77 5.76	0.00 0.00	0.00 0.00
SB4	35.77 5.76	35.77 5.76	0.00 0.00	0.00 0.00
SB5	35.77 5.76	35.77 5.76	0.00 0.00	0.00 0.00
SB6	35.77 5.76	35.77 5.76	0.00 0.00	0.00 0.00
SB7	35.77 5.76	35.77 5.76	0.00 0.00	0.00 0.00
SB8	35.77	35.77	0.00	0.00

	5.76	5.76	0.00	0.00
SB9	35.77	35.77	0.00	0.00
	5.76	5.76	0.00	0.00
SB10	35.77	35.77	0.00	0.00
	5.76	5.76	0.00	0.00

RESULTADOS

Nome	Dimensões		Armaduras inferiores		Armaduras superiores	
	B (cm) H (cm)	H0 (cm) H1 (cm)	Dir. B	Dir. H	Dir. B	Dir. H
SB1	60.00	30.00	7 ø 8.0 c/9	6 ø 8.0 c/9		
	70.00	30.00	(3.52 cm ²)	(3.02 cm ²)		
SB2	60.00	30.00	7 ø 8.0 c/9	6 ø 8.0 c/9		
	70.00	30.00	(3.52 cm ²)	(3.02 cm ²)		
SB3	60.00	30.00	7 ø 8.0 c/9	6 ø 8.0 c/9		
	70.00	30.00	(3.52 cm ²)	(3.02 cm ²)		
SB4	60.00	30.00	7 ø 8.0 c/9	6 ø 8.0 c/9		
	70.00	30.00	(3.52 cm ²)	(3.02 cm ²)		
SB5	60.00	30.00	7 ø 8.0 c/9	6 ø 8.0 c/9		
	70.00	30.00	(3.52 cm ²)	(3.02 cm ²)		
SB6	60.00	30.00	7 ø 8.0 c/9	6 ø 8.0 c/9		
	70.00	30.00	(3.52 cm ²)	(3.02 cm ²)		
SB7	60.00	30.00	7 ø 8.0 c/9	6 ø 8.0 c/9		
	70.00	30.00	(3.52 cm ²)	(3.02 cm ²)		
SB8	60.00	30.00	7 ø 8.0 c/9	6 ø 8.0 c/9		
	70.00	30.00	(3.52 cm ²)	(3.02 cm ²)		
SB9	60.00	30.00	7 ø 8.0 c/9	6 ø 8.0 c/9		
	70.00	30.00	(3.52 cm ²)	(3.02 cm ²)		
SB10	60.00	30.00	7 ø 8.0 c/9	6 ø 8.0 c/9		
	70.00	30.00	(3.52 cm ²)	(3.02 cm ²)		

8. RESULTADOS DOS PILARES DA EDÍCULA:

Dados				Resultados					
Pilar	Seção (cm)	Nível Altura (cm)	leb vñc leh vñc (cm)	Nd máx Nd mín (kN)	MBd topo MBd base (kN.m)	MHd topo MHd base (kN.m)	As b Armaduras As h % armad total	Estribo Topo Base cota	Esb b Esb h
PB1 1:20	15.00 X 25.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	27.74 15.73	0.51 0.38	1.46 1.49	1.57 2 ø 10.0 1.57 2 ø 10.0 0.8 4 ø 10.0	ø 5.0 c/12	34.60 20.76
PB2 1:20	15.00 X 25.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	28.31 16.13	0.64 0.44	1.43 1.44	1.57 2 ø 10.0 1.57 2 ø 10.0 0.8 4 ø 10.0	ø 5.0 c/12	34.60 20.76
PB3 1:20	15.00 X 25.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	42.92 26.45	0.24 0.25	0.86 1.22	1.57 2 ø 10.0 1.57 2 ø 10.0 0.8 4 ø 10.0	ø 5.0 c/12	34.60 20.76
PB4 1:20	15.00 X 25.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	35.96 21.40	0.57 0.40	0.97 1.20	1.57 2 ø 10.0 1.57 2 ø 10.0 0.8 4 ø 10.0	ø 5.0 c/12	34.60 20.76
PB5 1:20	15.00 X 25.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	48.72 30.15	0.38 0.32	0.60 1.10	1.57 2 ø 10.0 1.57 2 ø 10.0 0.8 4 ø 10.0	ø 5.0 c/12	34.60 20.76
PB6 1:20	15.00 X 25.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	41.09 24.70	1.03 0.63	0.72 1.08	1.57 2 ø 10.0 1.57 2 ø 10.0 0.8 4 ø 10.0	ø 5.0 c/12	34.60 20.76
PB7 1:20	15.00 X 25.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	51.27 31.86	0.21 0.22	0.48 1.02	1.57 2 ø 10.0 1.57 2 ø 10.0 0.8 4 ø 10.0	ø 5.0 c/12	34.60 20.76
PB8 1:20	15.00 X 25.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	51.86 32.28	0.37 0.32	0.46 0.98	1.57 2 ø 10.0 1.57 2 ø 10.0 0.8 4 ø 10.0	ø 5.0 c/12	34.60 20.76
PB9 1:20	15.00 X 25.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	31.51 18.48	0.83 0.53	1.29 1.41	1.57 2 ø 10.0 1.57 2 ø 10.0 0.8 4 ø 10.0	ø 5.0 c/12	34.60 20.76
PB10 1:20	15.00 X 25.00	-5.00 150.00	150.00 RR 150.00 RR	31.35 18.37	0.83 0.55	1.27 1.37	1.57 2 ø 10.0 1.57 2 ø 10.0 0.8 4 ø 10.0	ø 5.0 c/12	34.60 20.76

9. RESULTADOS DAS SAPATAS DA CASA DE BOMBAS DO RESERVATÓRIO:

Nome	MB MH (kN.m)	FB FH (kN)	Carga Carga total (kN)	Pressão Sig1 (kgf/cm²)	Pressão Sig2 (kgf/cm²)	Pressão Sig3 (kgf/cm²)	Pressão Sig4 (kgf/cm²)
SC1	4.81 5.14	7.70 4.84	136.12 178.29	1.33 (lim = 1.40)	1.15 (lim = 1.40)	0.87 (lim = 1.40)	1.05 (lim = 1.40)
SC2	4.82 5.15	7.70 4.85	137.07 179.24	1.16 (lim = 1.40)	1.34 (lim = 1.40)	1.06 (lim = 1.40)	0.87 (lim = 1.40)
SC3	4.82 5.15	7.70 4.84	137.16 179.33	1.16 (lim = 1.40)	1.34 (lim = 1.40)	1.06 (lim = 1.40)	0.88 (lim = 1.40)
SC4	4.81 5.14	7.70 4.84	135.86 178.03	1.33 (lim = 1.40)	1.15 (lim = 1.40)	0.87 (lim = 1.40)	1.05 (lim = 1.40)

Estabilidade

Nome	Tombamento B		Tombamento H		Deslizamento		Arrancamento	
	Mrd Msd (kN.m)	Mrd / Msd	Mrd Msd (kN.m)	Mrd / Msd	Frd Fsd (kN)	Frd / Fsd	Nt (kN)	Ns (kN)
SC1	101.10 4.81	21.00 (lim = 1.50)	120.35 5.14	23.40 (lim = 1.50)	61.66 7.77	7.93 lim = (1.50)		
SC2	101.67 4.82	21.09 (lim = 1.50)	120.99 5.15	23.48 (lim = 1.50)	62.01 7.78	7.97 lim = (1.50)		
SC3	101.73 4.82	21.10 (lim = 1.50)	121.05 5.15	23.50 (lim = 1.50)	62.05 7.78	7.97 lim = (1.50)		
SC4	100.95 4.81	20.97 (lim = 1.50)	120.17 5.14	23.36 (lim = 1.50)	61.57 7.78	7.92 lim = (1.50)		

Verificação de tensão em área reduzida

Nome	Interface pilar-fundação		
	Força solicitante (kN)	Força resistente (kN)	Condição
SC1	190.57	1125.00	OK
SC2	191.89	1125.00	OK
SC3	192.03	1125.00	OK
SC4	190.20	1125.00	OK

Dimensionamento

Nome	Armaduras inferiores		Armaduras superiores	
	Dir. B	Dir. H	Dir. B	Dir. H
	Md (kN.m/m) As (cm²/m)	Md (kN.m/m) As (cm²/m)	Md (kN.m/m) A's (cm²/m)	Md (kN.m/m) A's (cm²/m)
SC1	48.94 5.63	46.14 5.31	0.00 0.00	0.00 0.00

SC2	48.94	46.14	0.00	0.00
	5.63	5.31	0.00	0.00
SC3	48.94	46.14	0.00	0.00
	5.63	5.31	0.00	0.00
SC4	48.94	46.14	0.00	0.00
	5.63	5.31	0.00	0.00

RESULTADOS

Nome	Dimensões		Armaduras inferiores		Armaduras superiores	
	B (cm) H (cm)	H0 (cm) H1 (cm)	Dir. B	Dir. H	Dir. B	Dir. H
SC1	120.00	20.00	14 ø 8.0 c/9	13 ø 8.0 c/9		
	135.00	40.00	(7.04 cm²)	(6.53 cm²)		
SC2	120.00	20.00	14 ø 8.0 c/9	13 ø 8.0 c/9		
	135.00	40.00	(7.04 cm²)	(6.53 cm²)		
SC3	120.00	20.00	14 ø 8.0 c/9	13 ø 8.0 c/9		
	135.00	40.00	(7.04 cm²)	(6.53 cm²)		
SC4	120.00	20.00	14 ø 8.0 c/9	13 ø 8.0 c/9		
	135.00	40.00	(7.04 cm²)	(6.53 cm²)		

10. RESULTADOS DOS PILARES DA CASA DE BOMBAS DO RESERVATÓRIO:

Dados				Resultados					
Pilar	Seção (cm)	Nível Altura (cm)	le b vinc le h vinc (cm)	Nd máx Nd mín (kN)	MBd topo MBd base (kN.m)	MHd topo MHd base (kN.m)	As b Armaduras As h % armad total	Estribo Topo Base cota	Esb b Esb h
PC1 1:20	15.00 X 30.00	-5.00 150.00	150.00	190.57	9.56	3.06	2.45 2 ø 12.5	ø 5.0 c/15	34.60
			RR	103.26	6.74	7.20	3.68 3 ø 12.5	ø 5.0 c/15	17.30
			RR				1.6 6 ø 12.5	0	
PC2 1:20	15.00 X 30.00	-5.00 150.00	150.00	191.89	9.56	3.06	2.45 2 ø 12.5	ø 5.0 c/15	34.60
			RR	104.23	6.75	7.21	3.68 3 ø 12.5	ø 5.0 c/15	17.30
			RR				1.6 6 ø 12.5	0	
PC3 1:20	15.00 X 30.00	-5.00 150.00	150.00	192.03	9.56	3.05	2.45 2 ø 12.5	ø 5.0 c/15	34.60
			RR	104.33	6.75	7.21	3.68 3 ø 12.5	ø 5.0 c/15	17.30
			RR				1.6 6 ø 12.5	0	
PC4 1:20	15.00 X 30.00	-5.00 150.00	150.00	190.20	9.56	3.06	2.45 2 ø 12.5	ø 5.0 c/15	34.60
			RR	103.00	6.74	7.20	3.68 3 ø 12.5	ø 5.0 c/15	17.30
			RR				1.6 6 ø 12.5	0	