

Armação negativa das lajes (976,50)

Armação positiva das lajes (976,50)

Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
V1	20x50	0	976,50
V2	20x50	0	976,50
V3	20x50	0	976,50
V4	20x50	0	976,50

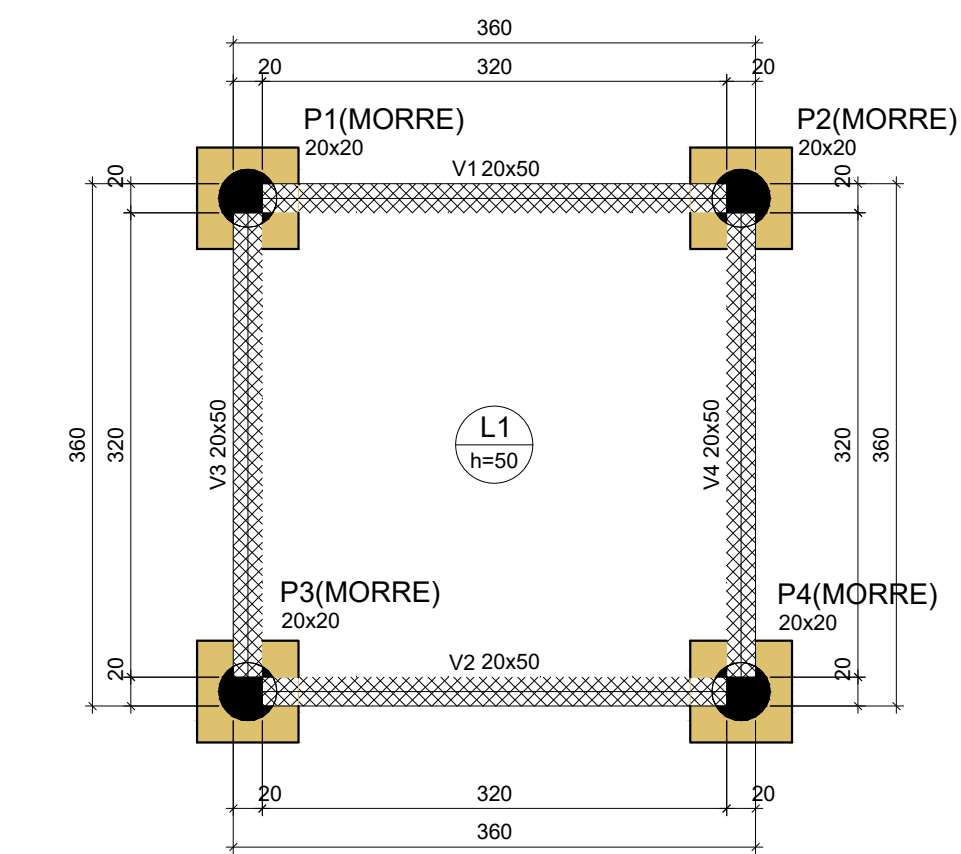
Lajes								
Dados					Sobrecarga (kgf/m²)			
Nome	Tipo	Altura (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)	Peso próprio (kgf/m²)	Adicional (kgf/m²)	Acidental (kgf/m²)	Localizada
L1	Maiça	50	0	976,50	1250	3720,00	150	-

Características dos materiais	
fck (kN/cm²)	Ecs (kN/cm²)
3	2684

Dimensão máxima do agregado = 19 mm

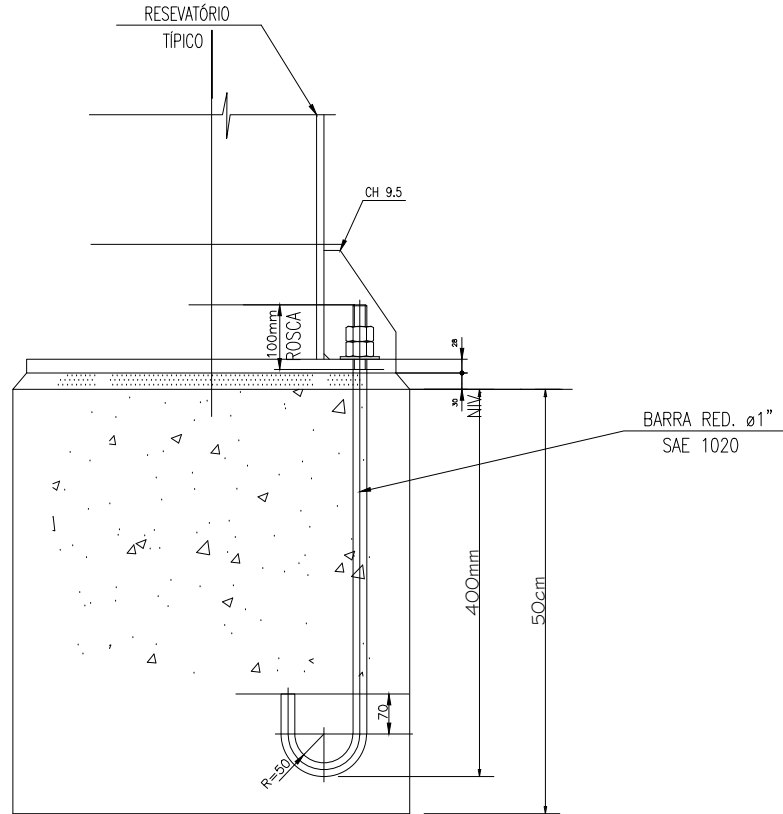
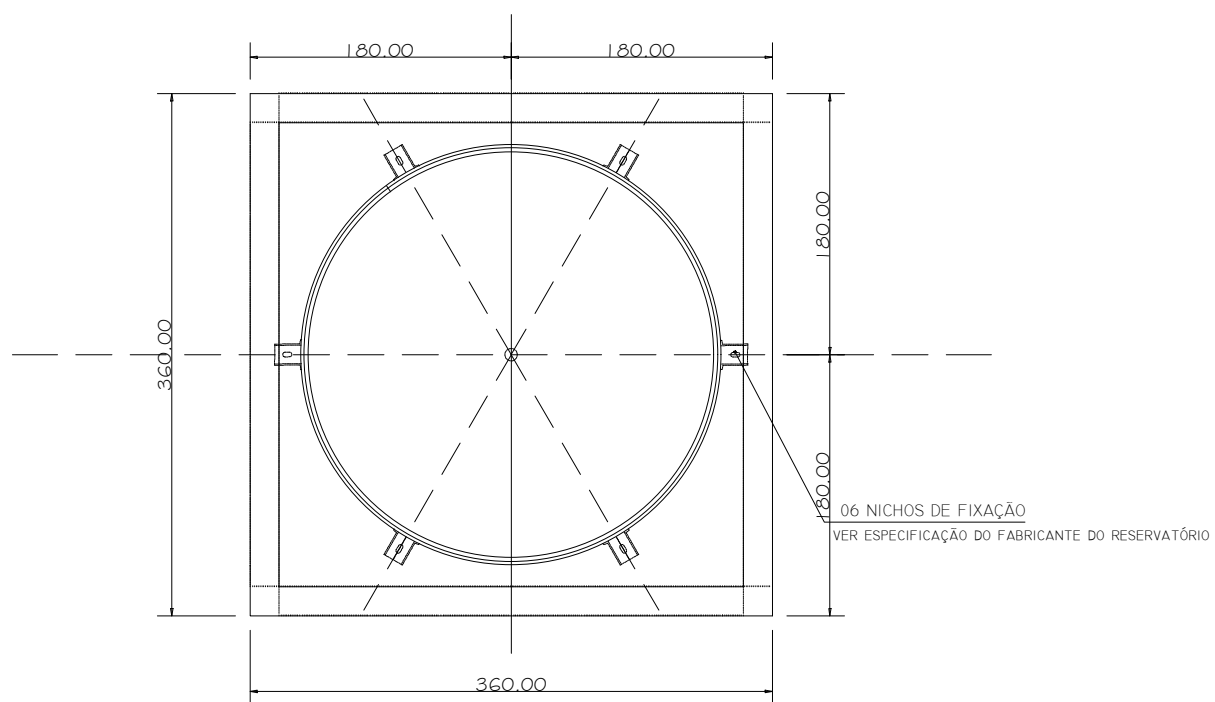
Pilares			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
P1	20x20	0	976,50
P2	20x20	0	976,50
P3	20x20	0	976,50
P4	20x20	0	976,50

Legenda dos pilares		Legenda das vigas e paredes	
■	Pilar que morre	▨	Viga chata ou invertida



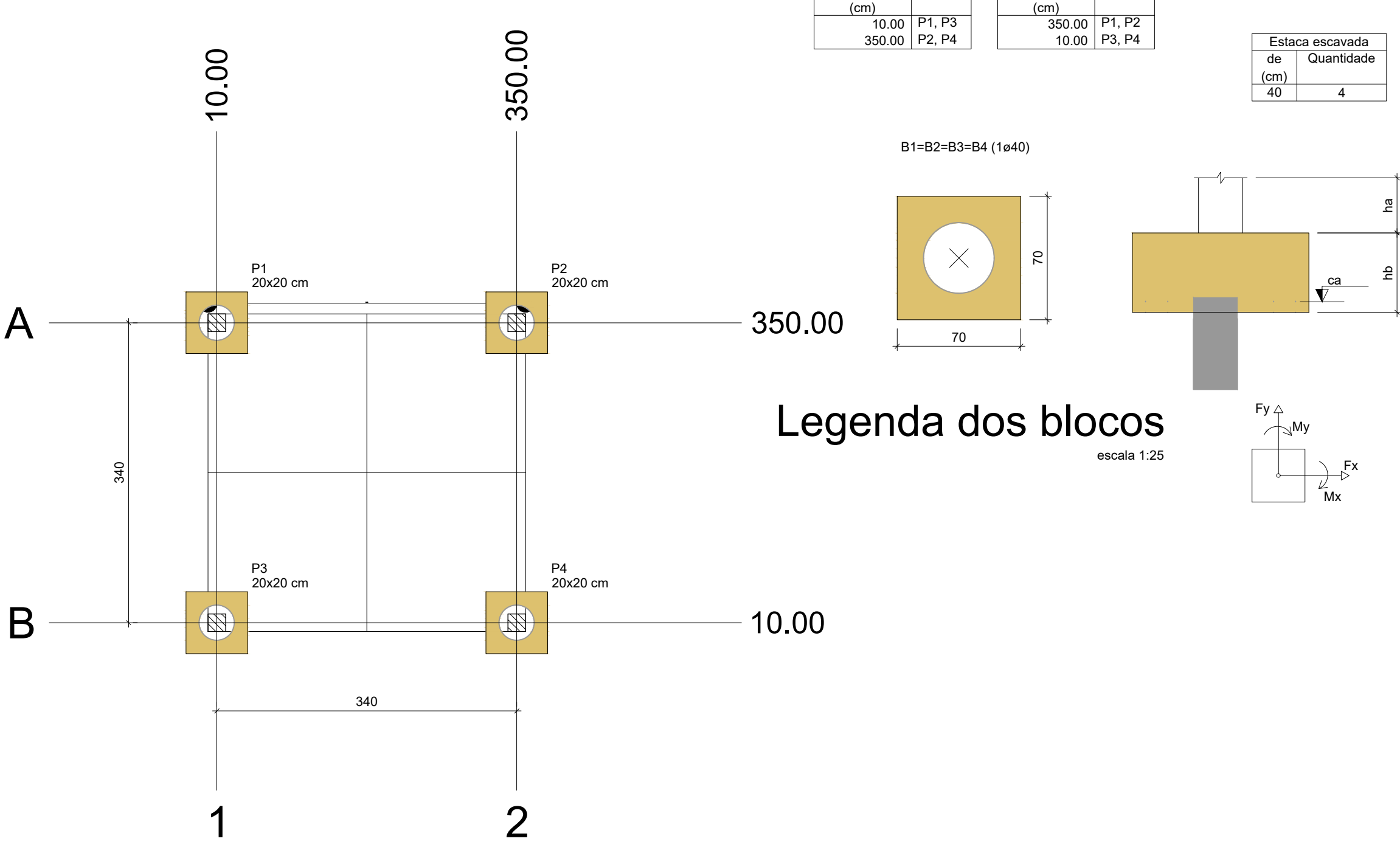
Forma da Fundação (Nível 976,50)

escala 1:50



Pilar														Fundação				Bloco		
Nome	Seção (cm)	X (cm)	Y (cm)	Carga Máx. (tf)	Carga Min. (tf)	Mx Máximo (kgf.m)		My Máximo (kgf.m)		Fx Máximo (tf)		Fy Máximo (tf)		Lado B (cm)	Lado H (cm)	h0 / ha (cm)	h1 / hb (cm)	ne	Estaca	ca (cm)
						Positivo	Negativo	Positivo	Negativo	Positivo	Negativo	Positivo	Negativo							
P1	20x20	10,00	350,00	16,55	16,15	100	0	100	0	0,0	-0,2	0,1	0,0	70	70	40	70	1	40	-95
P2	20x20	350,00	350,00	16,55	16,15	100	0	0	-200	0,1	0,0	0,1	0,0	70	70	40	70	1	40	-95
P3	20x20	10,00	10,00	16,55	16,15	0	-200	100	0	0,0	-0,2	0,0	-0,2	70	70	40	70	1	40	-95
P4	20x20	350,00	10,00	16,55	16,15	0	-200	0	-200	0,1	0,0	0,0	-0,2	70	70	40	70	1	40	-95

Os esforços indicados nesta tabela são os valores máximos obtidos pela envoltória de todas as combinações definidas para as fundações. Para análises complementares, deve-se consultar o relatório de esforços na fundação, que apresenta os valores calculados para cada combinação.



Planta de locação

escala 1:50

NOTA:

1- Deverá ser executado nichos para fixação do reservatório com a instalação de vergalhão em formato "J" com 0,10m x 0,40m x 0,10m de ø 1.0 em cada nicho conforme desenho fornecido pelo fabricante do reservatório. Após fixação do reservatório os nichos deverão ser preenchidos por concreto nas mesmas características do concreto utilizado na base

2- Deverá ser executado 4 estacas escavadas ø 40cm, com trado mecânico conforme projeto estrutural

3- Para determinação da estrutura foi considerado as seguintes cargas: peso próprio da estrutura, peso do reservatório metálico, peso da água e carga de vento (vazio e cheio)

06	21/11/22	REVISÃO CONFORME NOTA TÉCNICA	ATACIZIO
REVISÃO	DATA	DESCRIÇÃO	RESP.
EMPRESA	MARKA ARQUITETURA E ENGENHARIA LTDA RUA PROFESSOR ABEYLARD, 279, SALA 9 CENTRO, SETE LAGOAS/MG apoio@markaprojetos.com.br (31) 3177-4235 www.markaprojetos.com.br	ESPECIALIDADE ESTRUTURAL FASE DO PROJETO EXECUTIVO	
EMPREENHIMENTO - OBRA	ESCOLA MUNICIPAL BELVEDERDE RUA JOSÉ COELHO, RUA CANADÁ E RUA SÉRGIO JACOWLEWSKI B. SIDERÚRGICO - CONSELHEIRO LAFAIETE/MG	RESPONSÁVEL PROJETO JOSE ATACIZIO DA FE ENR.OIVL.CREA/MG.87.669/D COORDENADOR PROJETO KARINE WARDY PROJETISTA JOSE ATACIZIO DA FE	Nº FOLHA INDICADA DATA 21/11/2022 ARQUIVO
ASSUNTO	PROJETO DE ESTRUTURAS DE CONCRETO PROJETO ESTRUTURAL BASE DO RESERVATÓRIO	ESCALA	01