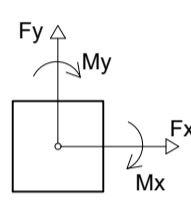
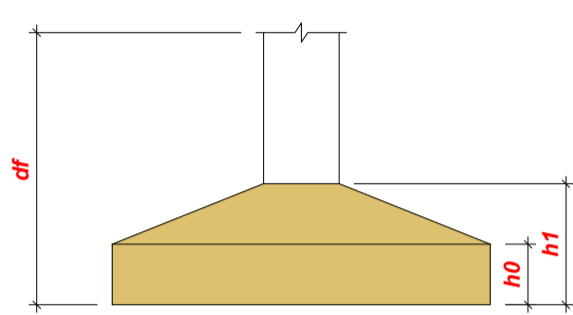


Nome	Seção	X (cm)	Y (cm)	Carga Máx. (kgf)	Carga Min. (kgf)	Pilar				Fundação							
						Mx Máximo (kgf.m)	My Máximo (kgf.m)	Fx Máximo (kgf)	Fy Máximo (kgf)	Nome	h0 / ha (cm)	h1 / hb (cm)	df (cm)				
P1	15x40	40.00	1917.50	8700	5800	100	-200	1400	-1400	500	-500	300	0	S1	20	30	150
P2	15x40	368.50	1917.50	10100	8000	100	-300	1500	-1600	700	-800	100	0	S2	20	30	150
P3	15x40	697.00	1917.50	8800	5800	100	-200	1400	-1500	600	-600	300	0	S3	20	30	150
P4	15x40	27.50	1515.00	12600	9700	600	-800	200	-400	100	-400	400	-400	S4	20	30	150
P5	15x40	368.50	1515.00	16500	11400	1100	-600	300	-400	300	-400	200	-400	S5	20	35	150
P6	15x40	709.50	1515.00	12500	9600	600	-600	300	-300	300	-200	300	-400	S6	20	30	150
P7	15x40	27.50	1125.00	13100	9700	600	-800	300	-300	200	-500	400	-300	S7	20	30	150
P8	16x40	368.50	1117.50	17400	11800	200	-200	1500	-1600	700	-800	200	0	S8	20	40	150
P9	15x40	709.50	1125.00	13300	10000	600	-800	400	-200	400	-300	500	-100	S9	20	30	150
P10	15x40	27.50	650.00	12500	9700	700	-600	300	-200	200	-300	200	-400	S10	20	30	150
P11	16x40	368.50	638.00	15200	10300	300	-100	1100	-1100	500	-300	100	-200	S11	20	35	150
P12	15x40	697.00	638.00	14500	9300	300	0	1100	-1000	500	-700	0	-500	S12	20	35	150
P13	15x40	913.00	638.00	6900	3100	100	-100	1100	-900	600	-400	200	0	S13	25	25	150
P14	15x40	40.00	322.50	13000	9000	200	-100	1100	-1500	400	-1000	200	-100	S14	20	35	150
P15	16x40	368.50	322.50	16100	12300	200	-300	1500	-1400	1100	-700	100	0	S15	20	35	150
P16	15x40	734.00	322.50	12900	9300	100	-200	1200	-1500	700	-600	300	0	S16	20	35	150
P17	15x40	913.00	352.00	7600	6000	200	-100	700	-700	200	-100	200	-300	S17	25	25	150
P18	15x40	40.00	7.50	11900	9500	200	0	700	-1500	0	-1400	0	-300	S18	20	35	150
P19	15x40	734.00	7.50	16000	10900	300	-200	1500	-800	1400	0	100	-400	S19	20	35	150
P20	15x40	911.50	20.00	7900	2700	700	-400	300	-300	300	-100	0	-300	S20	25	25	150

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.



OBSERVAÇÃO

O ENG. RESPONSÁVEL PELA EXECUÇÃO DA OBRA DEVERÁ ANTES DO INÍCIO DA MESMA, VERIFICAR AS CONDIÇÕES DA ESTRUTURA EXISTENTE, UMA VEZ QUE A MESMA PRECISARÁ DE PEQUENOS REFORÇOS.

FICA SOB RESPONSABILIDADE DO CONSTRUTOR A EXECUÇÃO O APOIO DA ESTRUTURA EXISTENTE, DEIXANDO A MESMA RÍGIDA, EVITANDO ASSIM QUAISQUER TOMBAMENTO.

CASO NA EXECUÇÃO OS PILARES SUGERIDOS PARA REFORÇO, CONFLITAM COM OS EXISTENTES, O EXECUTOR DEVERÁ LOCAR EM OUTRA POSIÇÃO, OBEDECENDO AFASTAMENTO.

DEVERÁ O RESPONSÁVEL PELA EXECUÇÃO DAS ESTRUTURAS DE EXISTENTES.

OBSERVAÇÃO

O ENG. RESPONSÁVEL PELA EXECUÇÃO DA FUNDAÇÃO É QUEM DETERMINA A PROFUNDIDADE, DIMENSÕES, E TIPO DAS FUNDAÇÕES EM FUNÇÃO DA CARGA FORNECIDA E CONDIÇÕES TÉCNICAS DO LOCAL (OBTIDAS ATRAVÉS DE ESTUDO GEOTÉCNICO). PORTANTO, A PLANTA DE LOCAÇÃO DOS PILARES / FUNDAÇÕES DAS FUNDAÇÕES, BEM COMO O DETALHAMENTO DAS FUNDAÇÕES, SÃO APENAS UMA REFERÊNCIA INICIAL, QUE FORAM DIMENSIONADAS CONSIDERANDO-SE PRESSÃO ADMISSÍVEL DO SOLO DE $t = 1,5 \text{ kgf/cm}^2$.

FICA SOB RESPONSABILIDADE DO CONSTRUTOR A EXECUÇÃO DA SONDADE DO SOLO (ESTUDO GEOTÉCNICO) PARA OBTENÇÃO DA PRESSÃO ADMISSÍVEL REAL DO SOLO PARA POSTERIOR REDIMENSIONAMENTO DAS FUNDAÇÕES CASO SEJE NECESSÁRIO.

EM CASO DE NECESSIDADE DE EXECUÇÃO DE MURO DE CONTENÇÃO ESTE EXIGE PROJETO ESPECÍFICO E DIFERENCIADO

IMPORTANTE:
TEMPO MÍNIMO DE DESFORMA DAS PEÇAS ESTRUTURAIS

TIPO DE PEÇA ESTRUTURAL	DESFORMA
Fundo de vigas até 3,00m de vão	07 dias
Fundo de vigas de vão entre 3,00m e 6,00m	14 dias
Fundo de vigas de mais de 6,00m de vão	21 dias
Lajes com vãos até 3,00m	07 dias
Lajes com vãos entre 3,00m e 6,00m	14 dias
Lajes com vãos maiores que 6 m	21 dias
Escadas	14 dias
Pilares	03 dias
Formas laterais de vigas	03 dias
Marquises e Sacadas	21 dias

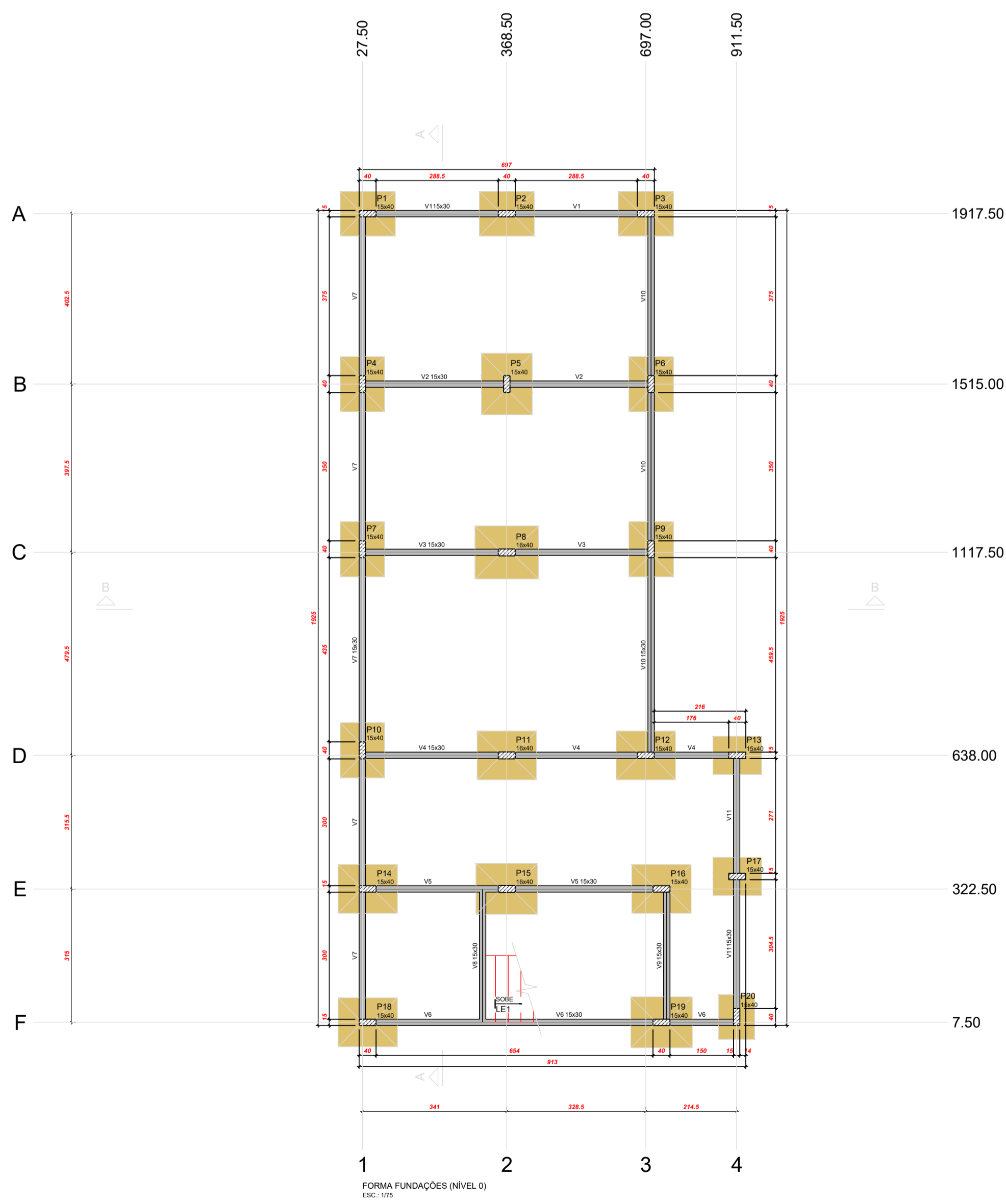
Pilares			Vigas		
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)
P1	15x40	0	V1	15x30	0
P2	15x40	0	V2	15x30	0
P3	15x40	0	V3	15x30	0
P4	15x40	0	V4	15x30	0
P5	15x40	0	V5	15x30	0
P6	15x40	0	V6	15x30	0
P7	15x40	0	V7	15x30	0
P8	15x40	0	V8	15x30	0
P9	15x40	0	V9	15x30	0
P10	15x40	0	V10	15x30	0
P11	15x40	0	V11	15x30	0
P12	15x40	0			
P13	15x40	0			
P14	15x40	0			
P15	15x40	0			
P16	15x40	0			
P17	15x40	0			
P18	15x40	0			
P19	15x40	0			
P20	15x40	0			

Características dos materiais		
Elemento	fck (kgf/cm²)	Ecs (kgf/cm²)
Vigas	300	265364
Pilares	250	241500
Sapatas	250	241500

Dimensão máxima do agregado = 19 mm

Legenda dos pilares: Pilar que passa

Legenda das vigas e paredes: Viga



PROPRIETÁRIO: **PREFEITURA MUNICIPAL DE CABIXI - RO**

OBRA: **REFORMA E AMPLIAÇÃO DA ESCOLA MUNICIPAL CHICO SOLDADO (PROJETO ESTRUTURAL)**

LOCAL DA OBRA: **AVENIDA TAPAJÓS COM RUA PITAGUARAS, n° 4635, CENTRO CABIXI - RO**

CONTEÚDO:
- LOCAÇÃO
- FOIRMA INFRA.
- Detalhes
- AVISOS
- QUADROS

DESENHO: 01-06 PRANCHA Nº: 01-06 DATA DO PROJETO: Março/2021 ESCALA: INDICADA

LOCALIZAÇÃO SEM ESCALA: [Mapa]

IDENTIFICAÇÃO E ASSINATURA DO PREFEITO:
Prefeitura Municipal CNPJ: 22.855.159/0001-20

IDENTIFICAÇÃO E ASSINATURA AUTOR DO PROJETO:
Eduardo Augusto Moreira

IDENTIFICAÇÃO E ASSINATURA RESP. P/ EXECUÇÃO:

QUADRO DE ÁREAS (m²):
Área da Edificação Existente: 2.068,71 m²
Área de Reforma: 181,33 m²
Área Cobertura: 214,37 m²

AROM
Associação Rondoniense de Municípios