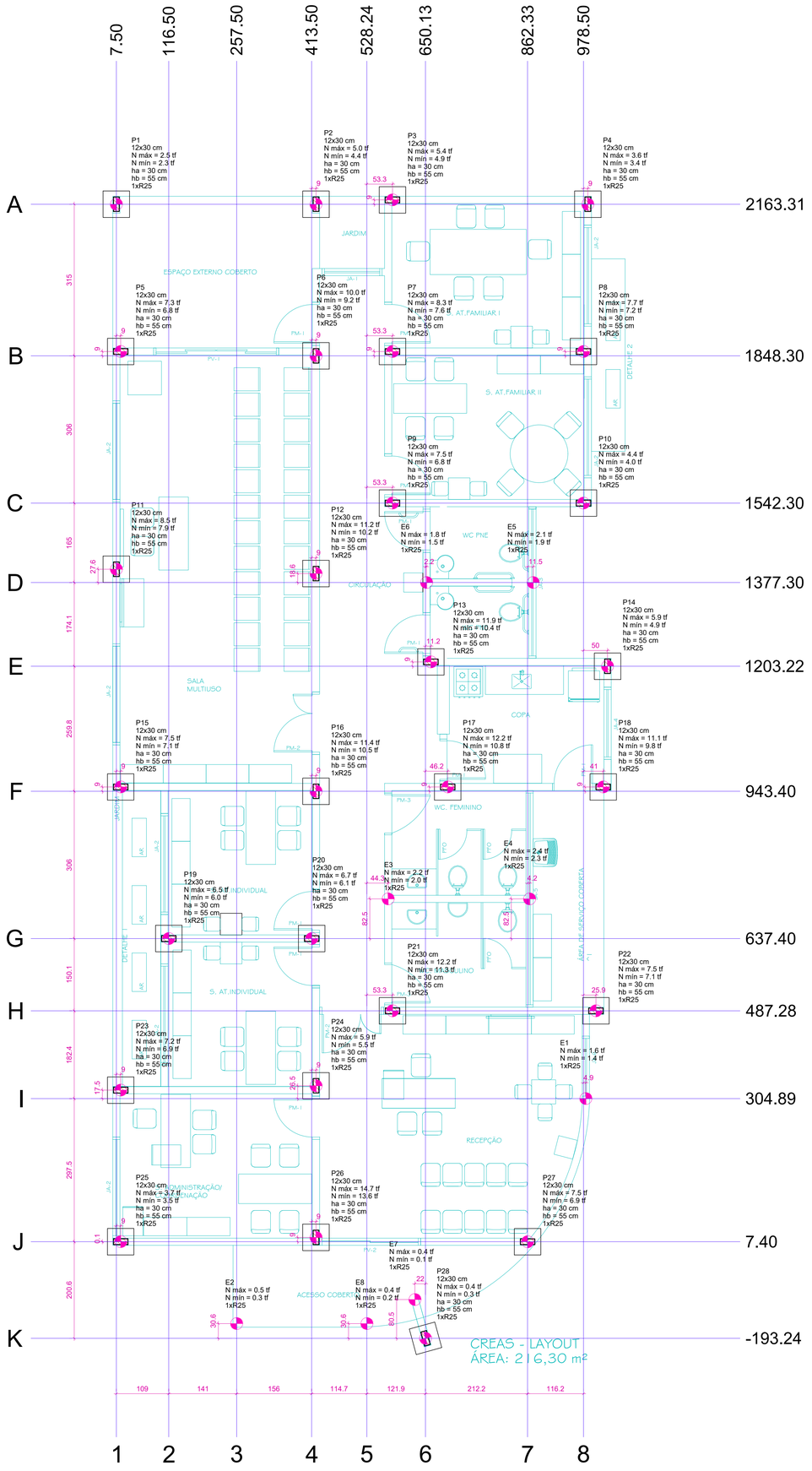


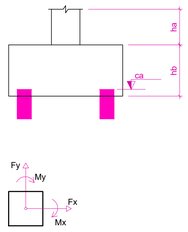
Planta de locação

escala 1:50

Pilar													Fundação				Bloco				
Nome	Seção (cm)	X (cm)	Y (cm)	Carga Máx. (tf)	Carga Mín. (tf)	Mx Máximo (kgf.m) Positivo	Mx Máximo (kgf.m) Negativo	My Máximo (kgf.m) Positivo	My Máximo (kgf.m) Negativo	Fx Máximo (tf) Positivo	Fx Máximo (tf) Negativo	Fy Máximo (tf) Positivo	Fy Máximo (tf) Negativo	Lado B (cm)	Lado H (cm)	h0 / ha (cm)	h1 / hb (cm)	ne	Estaca	ca (cm)	Prof. Est. (m)
E1	-	983.43	304.89	1.6	1.4	100	0	100	0	0.1	0.0	0.2	0.0	-	-	-	-	1	R25	0	6,00
E2	-	257.50	-162.61	0.5	0.3	0	-100	0	0	0.0	-0.2	0.0	0.0	-	-	-	-	1	R25	0	6,00
E3	-	572.50	719.86	2.2	2.0	100	0	0	0	0.0	0.0	0.0	-0.3	-	-	-	-	1	R25	0	6,00
E4	-	866.50	719.86	2.4	2.3	200	0	100	0	0.1	0.0	0.1	0.0	-	-	-	-	1	R25	0	6,00
E5	-	873.87	1377.30	2.1	1.9	100	0	100	0	0.1	0.0	0.2	0.0	-	-	-	-	1	R25	0	6,00
E6	-	652.30	1377.30	1.8	1.5	100	0	0	0	0.0	-0.2	0.1	-0.1	-	-	-	-	1	R25	0	6,00
E7	-	628.09	-112.71	0.4	0.1	0	0	100	0	0.1	0.0	0.1	0.0	-	-	-	-	1	R25	0	6,00
E8	-	528.24	-162.61	0.4	0.2	0	0	100	0	0.1	0.0	0.1	0.0	-	-	-	-	1	R25	0	6,00
P1	12x30	7.50	2163.31	2.5	2.3	500	-200	100	0	0.0	-0.1	0.0	-0.6	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P2	12x30	422.50	2163.31	5.0	4.4	600	-200	200	-200	0.7	-0.1	0.5	0.0	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P3	12x30	581.54	2172.30	5.4	4.9	100	-200	400	-500	0.0	-1.0	0.8	0.0	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P4	12x30	987.54	2163.30	3.6	3.4	600	-500	100	-200	1.1	0.0	0.4	0.0	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P5	12x30	16.50	1857.30	7.3	6.8	100	-100	700	-400	0.0	-1.2	1.1	0.0	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P6	12x30	422.50	1848.30	10.0	9.2	600	-400	200	-200	1.2	0.0	0.3	-0.5	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P7	12x30	581.50	1857.30	8.3	7.6	100	0	700	-400	0.0	-0.8	0.0	-0.5	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P8	12x30	978.50	1857.30	7.7	7.2	100	-100	500	-800	0.9	0.0	0.6	-0.1	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P9	12x30	581.50	1542.30	7.5	6.8	100	0	800	-400	0.0	-1.0	0.0	-0.5	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P10	12x30	978.53	1542.30	4.4	4.0	100	0	500	-700	1.1	0.0	0.0	-0.7	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P11	12x30	7.50	1404.86	8.5	7.9	500	-300	200	-100	0.1	-0.2	0.0	-0.7	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P12	12x30	422.50	1395.85	11.2	10.2	400	-400	200	-100	0.1	-0.2	0.3	-0.2	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P13	12x30	661.30	1212.23	11.9	10.4	0	-100	1100	-300	0.0	-0.3	0.4	0.0	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P14	12x30	1028.53	1203.22	5.9	4.9	400	0	200	0	0.5	-0.2	0.0	-1.1	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P15	12x30	16.50	952.41	7.5	7.1	0	-300	900	-400	0.0	-1.4	1.6	0.0	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P16	12x30	422.50	943.40	11.4	10.5	300	-600	200	-200	1.4	0.0	0.0	-0.5	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P17	12x30	696.30	952.41	12.2	10.8	0	-100	500	-900	0.3	-0.4	0.0	-0.4	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P18	12x30	1019.54	952.40	11.1	9.8	0	0	500	-800	0.6	0.0	1.3	0.0	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P19	12x30	116.50	637.40	6.5	6.0	100	0	700	-700	0.1	-0.7	0.1	0.0	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P20	12x30	413.50	637.40	6.7	6.1	100	-200	600	-600	0.7	0.0	0.3	-0.3	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P21	12x30	581.50	487.29	12.2	11.3	0	-200	0	0	0.0	-0.2	0.2	0.0	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P22	12x30	1004.43	487.28	7.5	7.1	200	0	100	0	0.1	0.0	0.0	-0.4	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P23	12x30	16.50	322.40	7.2	6.9	100	0	800	-400	0.0	-1.4	0.0	-1.5	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P24	12x30	422.50	331.41	5.9	5.5	400	-500	200	-200	1.4	0.0	0.6	0.0	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P25	12x30	16.50	7.50	3.7	3.5	0	-300	900	-500	0.0	-0.4	0.3	0.0	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P26	12x30	422.50	16.37	14.7	13.6	400	-600	200	-100	0.4	-0.5	0.0	-0.3	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P27	12x30	862.33	7.40	7.5	6.9	0	-100	400	-900	0.5	0.0	0.0	-0.2	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00
P28	12x30	650.13	-193.24	0.4	0.3	100	0	100	0	0.2	-0.2	0.1	-0.2	55	55	30	55	1	R25	-70	6,00

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.

Estacas			
Simbologia	Nome	d (cm)	Quantidade
	R25	25.00	36



B1=B2=B3=B4=B5=B6
B7=B8=B9=B10=B11
B12=B13=B14=B15
B16=B17=B18=B19
B20=B21=B22=B23
B24=B25=B26=B27
B28 (1xR25)

Legenda dos blocos

escala 1:25

Tempo de desforma das peças estruturais

TIPO DE PEÇA ESTRUTURAL	DESFORMA
Fundo de vigas de menos de 3 m de vão	7 dias
Fundo de vigas de vão entre 3 m e 6 m	14 dias
Fundo de vigas de mais de 6 m de vão	21 dias
Lajes com vãos menores que 3 m	4 dias
Lajes com vãos entre 3 m e 6 m	7 dias
Lajes com vãos maiores que 6 m	10 dias
Paredes	1 dia
Pilares	1 dia
Formas laterais de vigas	1 dia
Marquises e Sacadas em balanço	21 dias
Escadas	14 dias

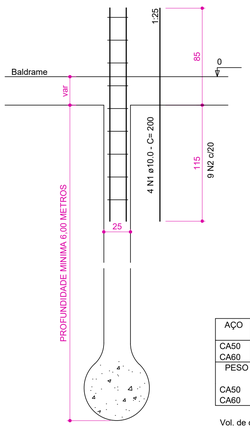
- O DIMENSIONAMENTO E ESPECIFICACOES DAS LAJES PRE-MOLDADAS OU TRELICADAS E DE RESPONSABILIDADE DA EMPRESA FORNECEDORA

QUADRO RESUMO

Escavação Manual de vala baldrame			11 m3
Reaterro Manual			26,48 m3
ESTACAS Ø	Quant. (uni)	Prof. (m)	TOTAL
Ø 25mm	36	6	216 m
Forma bloco			51 m2
Forma Viga Bal.			123 m2
Concreto C-30			22 m3
Bloco/Viga Bald.	Quant. (kg)		
CA-60 5mm	339		
CA-50 8mm	548		
CA-50 10mm	6		
CA-50 6.3mm	1		

ESTACAS TIPO BROCA

C25
PLANTA
ESC 1:25



AÇO	DIAM	C.TOTAL (m)	PESO (kg)
CA50	8.0	288	126,8
CA60	5.0	214	35,3
PESO TOTAL			
CA50	126,8		
CA60	35,3		

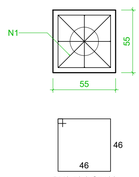
Vol. de concreto total (C-30) = 10,6 m³ (APROXIMADO)

IMPORTANTE

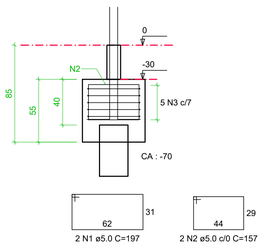
- EM CASO DE ATERRO PROLONGAR AS ARMADURAS DAS ESTACAS ATE ATINGIR 1.50m EM SOLO FIRME;
- EM CASO DE NECESSIDADE DE EXECUÇÃO DE MURO DE CONTENÇÃO ESTE EXIGE PROJETO ESPECIFICO E DIFERENCIADO;
- CURAR O CONCRETO POR NO MINIMO 10 DIAS;
- O DIMENSIONAMENTO E ESPECIFICAÇÕES DAS LAJES PRE-MOLDADAS OU TRELIÇADAS E DE RESPONSABILIDADE DA EMPRESA FORNECEDORA.

B1=B2=B3=B4=B5=B6=B7=B8=B9=B10=B11=B12
=B13=B14=B15=B16=B17=B18=B19=B20=B21
=B22=B23=B24=B25=B26=B27=B28
1xR25

PLANTA
ESC 1:25



CORTE
ESC 1:25



RELAÇÃO DO AÇO

28xB26

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	56	197	11032
	2	5.0	56	157	8792
CA50	3	8.0	140	196	27440

RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO (kg)
CA50	8.0	274.4	119.1
CA60	5.0	198.2	33.6
PESO TOTAL (kg)			
CA50	119.1		
CA60	33.6		

Volume de concreto (C-30) = 5.16 m³
Área de forma = 50.34 m²

Verificar o arranque dos pilares no projeto estrutural

Notas importantes

A) confrontar medidas do projeto estrutural com o projeto arquitetonico
B) executar passagens para tubulacao de agua , esgoto e eletricidade
C) molhar bem as formas ou estrutura antes da concretagem
D) conservar umidas as partes concretadas durante o tempo de cura
E) verificar a limpeza das formas ou partes da estrutura em contato com a concretagem
F) recomenda-se recobrimento de 2,5 cm para atender a NBR-6118
G) peso especifico da alvenaria Pe= 1.3OO Kg/m3.
H) usar apoio tipo caranguejo para manter as armaduras negativas na posição durante a concretagem
I) dobrar as barras conforme a NBR 6118
J) em caso de duvidas consultar o calculista
L) este projeto so terá validade com as assinaturas do proprietário e responsável ténico

PREFEITURA DE MEDIANEIRA

SECRETARIA MUNICIPAL DE PLANEJAMENTO

DEPARTAMENTO DE PLANEJAMENTO URBANO

OBRA:
Centro de Referência Especializado de Assitência Social
CREAS

LOCAL:
RUA MATO GROSSO ESQUINA COM RUA ESPÍRITO SANTO
QUADRA Nº 190, LOTE 01B
QUADRILÁTERO CENTRAL - BAIRRO NAZARÉ - MEDIANEIRA / PR

RESPONSAVEL TÉCNICO:
Cristiane Lucas Tadeo
Engª Civil
CREA RS 100372/D

REPRESENTANTE LEGAL:
Município de Medianeira
CNPJ: 76.206.481/0001-58

APROVAÇÕES PUBLICAS:

CONTEÚDO:
PROJETO ESTRUTURAL
PLANTA DE LOCAÇÃO DA FUNDAÇÃO

ESCALA:	DATA:	ARQUIVO:	PRANCHA:
INDICADA	MARÇO/2019	Seplan _CREAS	02/09