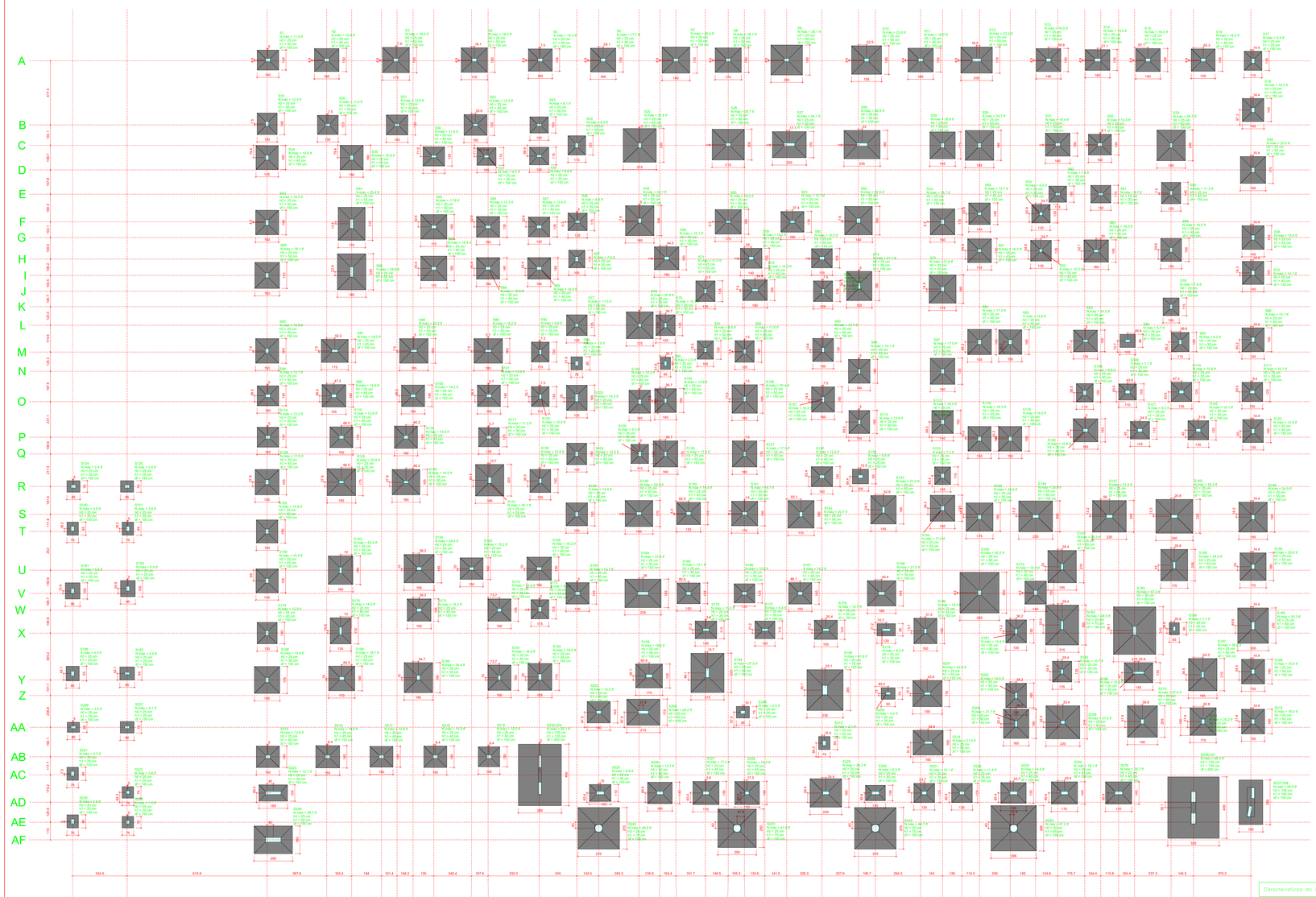
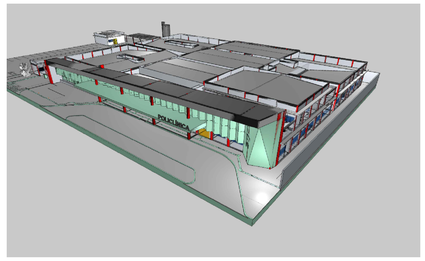
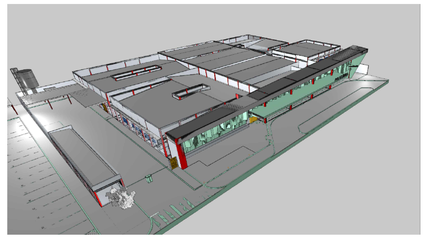
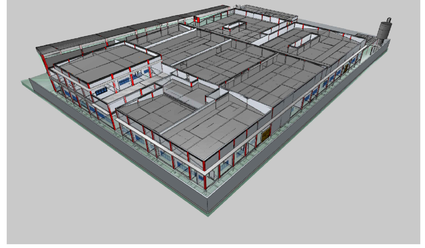


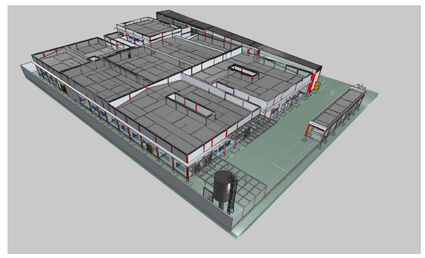
VERIFICAR REFERÊNCIA DE ACORDO COM O PROJETO ARQUITETÔNICO

Planta de locação
escala 1:75









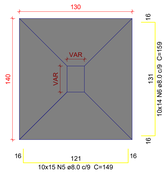
Características do Projeto	LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO
1 – CORRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm	A ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
2 – CORRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm	1 ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
3 – CORRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4,5 cm	
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO.	
5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) , RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.	

NOTAS 1 : DURABILIDADE	NOTAS 2 : NORMAS	NOTAS 3 : GERAIS
1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II	– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado	1 – Dimensões em Centímetros e Níveis em metros
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35,42 GPa	– NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento	2 – Conferir as dimensões dos armadores antes do concretagem.
3 – FATOR A/C < 0,4	– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações	3 – A Responsabilidade pela Fiscalização da obra é do Eng° resp Técnico.
4 – AQI: CA 50A e CA 60B	– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas	4 – Acompanhamos moldagem de corpos de prova para cada concretão betoneira.
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa	– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações	5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 360 kg/m3		6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
		7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

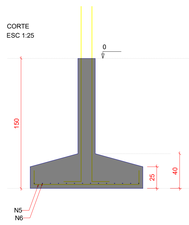
Nome	Tensão	N	Vx	Comprimento	Comprimento	Mx Momento Fletor em X (Topo)	Mx Momento Fletor em X (Base)	My Momento Fletor em Y (Topo)	My Momento Fletor em Y (Base)	Altura	Largura	Área
		tf	tf	cm	cm	tf.m	tf.m	tf.m	tf.m	cm	cm	m²
P1	-0,0	-109,0	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P2	-0,0	-218,1	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P3	-0,0	-327,1	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P4	-0,0	-436,2	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P5	-0,0	-545,2	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P6	-0,0	-654,3	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P7	-0,0	-763,3	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P8	-0,0	-872,4	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P9	-0,0	-981,4	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P10	-0,0	-1090,5	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P11	-0,0	-1199,5	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P12	-0,0	-1308,6	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P13	-0,0	-1417,6	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P14	-0,0	-1526,7	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P15	-0,0	-1635,7	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P16	-0,0	-1744,8	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P17	-0,0	-1853,8	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P18	-0,0	-1962,9	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P19	-0,0	-2071,9	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P20	-0,0	-2181,0	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P21	-0,0	-2290,0	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P22	-0,0	-2399,1	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P23	-0,0	-2508,1	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P24	-0,0	-2617,2	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P25	-0,0	-2726,2	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P26	-0,0	-2835,3	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P27	-0,0	-2944,3	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P28	-0,0	-3053,4	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P29	-0,0	-3162,4	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P30	-0,0	-3271,5	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P31	-0,0	-3380,5	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P32	-0,0	-3489,6	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P33	-0,0	-3598,6	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P34	-0,0	-3707,7	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P35	-0,0	-3816,7	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P36	-0,0	-3925,8	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P37	-0,0	-4034,8	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P38	-0,0	-4143,9	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P39	-0,0	-4252,9	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P40	-0,0	-4362,0	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P41	-0,0	-4471,0	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P42	-0,0	-4580,1	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P43	-0,0	-4689,1	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P44	-0,0	-4798,2	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P45	-0,0	-4907,2	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P46	-0,0	-5016,3	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P47	-0,0	-5125,3	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P48	-0,0	-5234,4	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P49	-0,0	-5343,4	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P50	-0,0	-5452,5	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P51	-0,0	-5561,5	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P52	-0,0	-5670,6	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P53	-0,0	-5779,6	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P54	-0,0	-5888,7	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P55	-0,0	-5997,7	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P56	-0,0	-6106,8	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P57	-0,0	-6215,8	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P58	-0,0	-6324,9	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P59	-0,0	-6433,9	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P60	-0,0	-6543,0	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P61	-0,0	-6652,0	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P62	-0,0	-6761,1	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P63	-0,0	-6870,1	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P64	-0,0	-6979,2	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P65	-0,0	-7088,2	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P66	-0,0	-7197,3	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P67	-0,0	-7306,3	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P68	-0,0	-7415,4	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P69	-0,0	-7524,4	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P70	-0,0	-7633,5	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P71	-0,0	-7742,5	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P72	-0,0	-7851,6	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P73	-0,0	-7960,6	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P74	-0,0	-8069,7	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P75	-0,0	-8178,7	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P76	-0,0	-8287,8	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P77	-0,0	-8396,8	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P78	-0,0	-8505,9	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P79	-0,0	-8614,9	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P80	-0,0	-8724,0	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P81	-0,0	-8833,0	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P82	-0,0	-8942,1	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P83	-0,0	-9051,1	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P84	-0,0	-9160,2	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P85	-0,0	-9269,2	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P86	-0,0	-9378,3	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P87	-0,0	-9487,3	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P88	-0,0	-9596,4	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P89	-0,0	-9705,4	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P90	-0,0	-9814,5	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P91	-0,0	-9923,5	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P92	-0,0	-10032,6	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P93	-0,0	-10141,6	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P94	-0,0	-10250,7	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P95	-0,0	-10359,7	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P96	-0,0	-10468,8	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P97	-0,0	-10577,8	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P98	-0,0	-10686,9	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P99	-0,0	-10795,9	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P100	-0,0	-10905,0	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P101	-0,0	-11014,0	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P102	-0,0	-11123,1	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P103	-0,0	-11232,1	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P104	-0,0	-11341,2	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P105	-0,0	-11450,2	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P106	-0,0	-11559,3	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P107	-0,0	-11668,3	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P108	-0,0	-11777,4	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P109	-0,0	-11886,4	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P110	-0,0	-11995,5	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P111	-0,0	-12104,5	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P112	-0,0	-12213,6	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P113	-0,0	-12322,6	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P114	-0,0	-12431,7	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P115	-0,0	-12540,7	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P116	-0,0	-12649,8	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P117	-0,0	-12758,8	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P118	-0,0	-12867,9	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P119	-0,0	-12976,9	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P120	-0,0	-13086,0	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P121	-0,0	-13195,0	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P122	-0,0	-13304,1	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P123	-0,0	-13413,1	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P124	-0,0	-13522,2	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P125	-0,0	-13631,2	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P126	-0,0	-13740,3	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P127	-0,0	-13849,3	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P128	-0,0	-13958,4	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P129	-0,0	-14067,4	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P130	-0,0	-14176,5	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P131	-0,0	-14285,5	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P132	-0,0	-14394,6	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P133	-0,0	-14503,6	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P134	-0,0	-14612,7	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P135	-0,0	-14721,7	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P136	-0,0	-14830,8	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P137	-0,0	-14939,8	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P138	-0,0	-15048,9	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P139	-0,0	-15157,9	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P140	-0,0	-15267,0	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P141	-0,0	-15376,0	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P142	-0,0	-15485,1	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P143	-0,0	-15594,1	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P144	-0,0	-15703,2	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P145	-0,0	-15812,2	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P146	-0,0	-15921,3	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P147	-0,0	-16030,3	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P148	-0,0	-16139,4	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P149	-0,0	-16248,4	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P150	-0,0	-16357,5	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P151	-0,0	-16466,5	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P152	-0,0	-16575,6	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P153	-0,0	-16684,6	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P154	-0,0	-16793,7	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P155	-0,0	-16902,7	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P156	-0,0	-17011,8	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P157	-0,0	-17120,8	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P158	-0,0	-17229,9	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P159	-0,0	-17338,9	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P160	-0,0	-17448,0	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P161	-0,0	-17557,0	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P162	-0,0	-17666,1	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P163	-0,0	-17775,1	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P164	-0,0	-17884,2	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P165	-0,0	-17993,2	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P166	-0,0	-18102,3	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P167	-0,0	-18211,3	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P168	-0,0	-18320,4	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P169	-0,0	-18429,4	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P170	-0,0	-18538,5	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P171	-0,0	-18647,5	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P172	-0,0	-18756,6	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P173	-0,0	-18865,6	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P174	-0,0	-18974,7	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P175	-0,0	-19083,7	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P176	-0,0	-19192,8	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P177	-0,0	-19301,8	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P178	-0,0	-19410,9	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P179	-0,0	-19519,9	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P180	-0,0	-19629,0	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P181	-0,0	-19738,0	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P182	-0,0	-19847,1	-0,0	15,0	15,0	0,0	0,0	0,0	0,0	15,0	15,0	0,02
P183	-0,0	-19956,1

S1=S19=S21=S47=S98=S114=S124=S137=S174 =S219

PLANTA
ESC 1:25

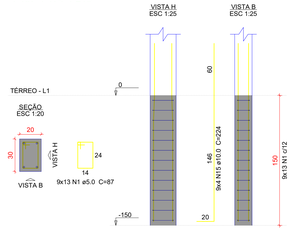


CORTE
ESC 1:25

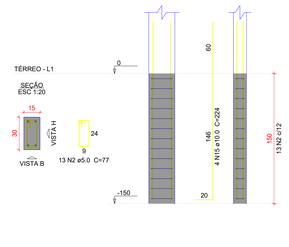


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

P1=P19=P47=P98=P114=P124= =P137=P174=P219



P21



Relação do aço

S1 4xS11 S118
5xS139 10xS140 S141
4xS188

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	728	87	63336
	2	5.0	39	77	3003
	3	5.0	13	77	1001
	4	5.0	13	97	1261
CA50	5	8.0	150	149	22350
	6	8.0	140	159	22260
	7	8.0	304	169	51376
	8	8.0	540	179	96660
	9	8.0	160	184	29440
	10	8.0	80	194	15520
	11	8.0	338	189	63882
	12	8.0	190	164	31160
	13	8.0	250	174	43500
	14	8.0	105	199	20895
	15	10.0	244	224	54656
	16	10.0	6	120	720

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	8.0	3970.5	1723.3
	10.0	553.8	375.6
CA60	5.0	686.1	116.3
PESO TOTAL (kg)			
CA50	2098.9		
CA60	116.3		

Volume de concreto (C-35) = 53.47 m³
Área de forma = 158.24 m²

S2=S13=S15=S31=S35=S43=S58=S80=S82=S118 =S119=S120=S156=S198=S212=S228

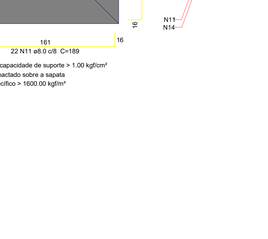
PLANTA
ESC 1:25

CORTE
ESC 1:25

Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

P2=P13=P15=P31=P35=P58=P80= =P82=P118=P119=P120=P156= =P198=P212

P228



P43

S3=P29=S39=S188

PLANTA
ESC 1:25

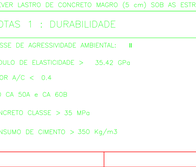
CORTE
ESC 1:25

Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

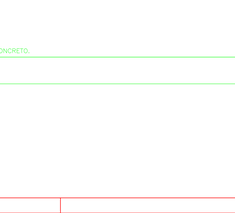
P3=P29=P39=P188

S4=S8=S45=S53=S65=S67=S97=S126=S127=S141 =S144=S189

PLANTA
ESC 1:25

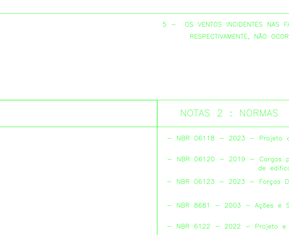


CORTE
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

P126



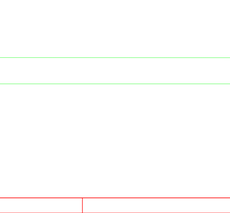
P127

P4=P8=P45=P53=P65=P67=P97= =P141=P144=P189

S5=S16=S34=S56=S86=S99=S140=S160=S171 =S216

PLANTA
ESC 1:25

CORTE
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

P5=P16=P34=P56=P86=P99= =P140=P160=P171=P216

S6=S11=S81=S128

PLANTA
ESC 1:25

CORTE
ESC 1:25

Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

P6=P11=P81=P128

S7=S139=S142=S159=S211

PLANTA
ESC 1:25

CORTE
ESC 1:25

P7=P139=P142=P159=P211

DETALHE ESQUEMÁTICO DAS ARMADURAS DAS SAPATAS EM 3D

OBS: SOMENTE EXECUTAR A FUNDAÇÃO DESTE EMPREENDIMENTO APÓS O ESTUDO DO SOLO, COM NO MÍNIMO O ENSAIO DE SONDAGEM TIPO SPT E A CONCLUSÃO DE UM ENGENHEIRO CALCULISTA DE FUNDAÇÕES AUTORIZANDO SUA EXECUÇÃO. VALE RESSALTAR QUE CADA SOLO E/OU REGIÃO EXISTE UM PERFIL GEOTÉCNICO DIFERENTE, O QUE OBRIGA QUE A FUNDAÇÃO SEJA RECALCULADA PARA EVITAR FUTURAS PATOLOGIAS E PROBLEMAS CONSTRUTIVOS, ALÉM DE UMA POSSÍVEL DIFERENÇA DE CUSTO SIGNIFICATIVA.

Caracteristicas do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO.

5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) , RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35.42 GPa
3 – FATOR A/C < 0.4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nos Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

A ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
1 ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centímetros e Níveis em metros
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é do Eng° resp Técnico.
4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

Itacoatiara PREFEITURA

RESPONSÁVEL TÉCNICO
NOME 01
NOME 02
NOME 03 RAIMUNDO NONATO BELO SOARES - ENGENHEIRO CIVIL CREA - 42/14-D MA RN

Nº	DESCRIÇÃO	RESPONSÁVEL
1 REVISÃO	EMISSÃO INICIAL	RAIMUNDO NONATO BELO SOARES

Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM

MUNICÍPIO DE ITACOATIARA
CNPJ 04.241.985/0001-75
ENDEREÇO Rua XL LOMO NINHA, 3355, BAIRRO - SÃO FRANCISCO - ITACOATIARA - AM
CEP 69.101-080

PAC
SAÚDE

DISCIPLINA
ESTRUTURAL
PRANCHA 02/62

DETALHAMENTO DAS SAPATAS DE FUNDAÇÃO

PROJETO EXECUTIVO

ARQUIVO (NOME DO DWG)	ESCALA	DATA	DESENHO
MS_POLICLÍNICA_EST-02 R00	METROS	12/12/2025	INDICADA

RESPONSÁVEL PELO PROJETO
KAYO HENRIQUE MOREIRA

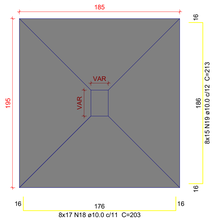
REGISTRO
199774/D

FOLHA Nº
001 x 1188

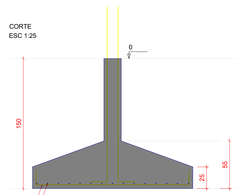
DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

S9=S10=S30=S49=S149=S154=S190=S229

PLANTA
ESC 1:25

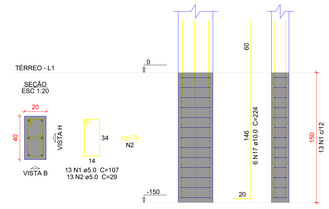


CORTE
ESC 1:25

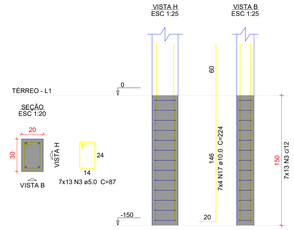


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

P229

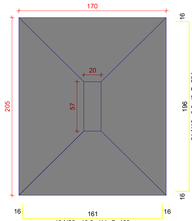


P9=P10=P30=P49=P149=P154= =P190

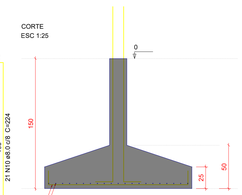


S12

PLANTA
ESC 1:25

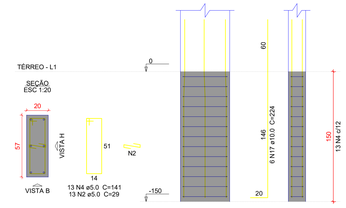


CORTE
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

P12



Relação do aço

S12 S100 S117
S121 S149 S202

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	26	107	2782
	2	5.0	39	29	1131
	3	5.0	468	87	40716
	4	5.0	13	141	1833
	5	5.0	23	97	2231
	6	5.0	26	24	624
	7	5.0	30	24	720
	8	5.0	111	77	8547
	9	5.0	13	77	1001
CA50	10	8.0	21	224	4704
	11	8.0	207	154	31878
	12	8.0	42	179	7518
	13	8.0	117	134	15678
	14	8.0	281	144	40464
	15	8.0	272	159	43248
	16	8.0	255	169	43095
	17	10.0	198	224	44352
	18	10.0	136	203	27608
	19	10.0	120	213	25560
	20	10.0	18	188	3384
	21	10.0	4	160	640
	22	10.0	2	120	240
	23	12.5	22	223	4906
	24	12.5	2	120	240

Resumo do aço

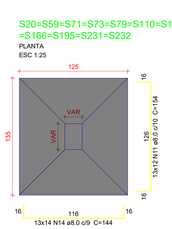
AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	8.0	1865.9	809.9
	10.0	1017.9	690.3
	12.5	51.5	54.9
CA60	5.0	595.9	101

PESO TOTAL (kg)	
CA50	1554.7
CA60	101

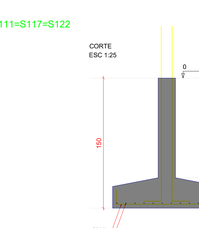
Volume de concreto (C-35) = 38.25 m³
Área de forma = 129.78 m²

S14=S72=S202

PLANTA
ESC 1:25

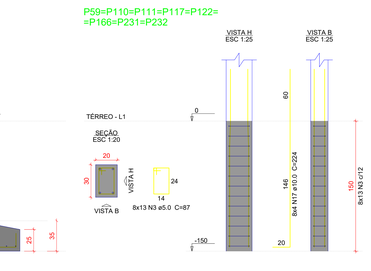


CORTE
ESC 1:25

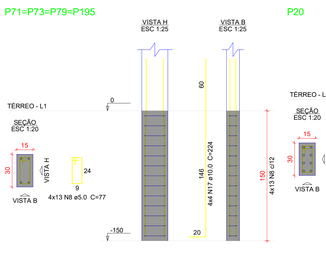


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

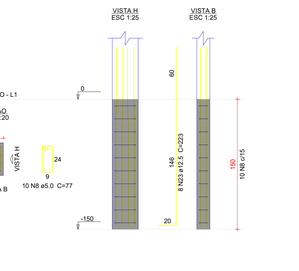
P14



P202

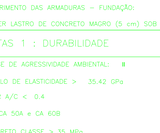


P72



S17=S24=S37=S38=S48=S85=S121=S125=S173

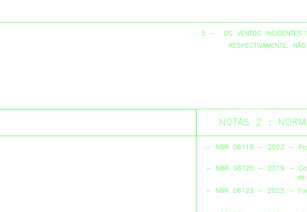
PLANTA
ESC 1:25



CORTE
ESC 1:25

Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

P17=P24=P121=P125=P173



P37

P38=P48=P85

P18=P68=P69=P70=P100=P101= =P104=P138=P152=P163=P167= =P170=P203=P215=P218

P113

P155

P59=P110=P111=P117=P122= =P166=P231=P232

P71=P73=P79=P195

P20

DETALHE ESQUEMÁTICO DAS ARMADURAS DAS SAPATAS EM 3D

OBS: SOMENTE EXECUTAR A FUNDAÇÃO DESTE EMPREENDIMENTO APÓS O ESTUDO DO SOLO, COM NO MÍNIMO O ENSAIO DE SONDAGEM TIPO SPT E A CONCLUSÃO DE UM ENGENHEIRO CALCULISTA DE FUNDAÇÕES AUTORIZANDO SUA EXECUÇÃO. VALE RESSALTAR QUE CADA SOLO É/OU REGIÃO EXISTE UM PERFIL GEOTÉCNICO DIFERENTE, O QUE OBRIGA QUE A FUNDAÇÃO SEJA RECALCULADA PARA EVITAR FUTURAS PATOLOGIAS E PROBLEMAS CONSTRUTIVOS, ALÉM DE UMA POSSÍVEL DIFERENÇA DE CUSTO SIGNIFICATIVA.

Características do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO.
5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) , RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35.42 GPa
3 – FATOR A/C < 0.4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

(A) ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
(1) ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centímetros e Níveis em metros
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é da Eng° resp Técnico.
4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

CLASSIFICAÇÃO DA OBRA(S)

Itacoatiara PREFEITURA

ENTIDADE PROMOTORA DA OBRA(S)

NOME 01 –
NOME 02 –
NOME 03 PARALISADO NO MUNICÍPIO DE ITACOATIARA – ENDEREÇO (CNA) CREA - 6074-D AM RN

RESPONSÁVEL PELA ELABORAÇÃO

Nº	REVISÃO	EMISSÃO INICIAL
REVISÃO	DATA DE REVISÃO	07/07/2025

Todos os direitos reservados

Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM

MUNICÍPIO DE ITACOATIARA

ENDEREÇO
Dr Zeli SIMÕES FILHO, 3355, BAIRRO – SÃO FRANCISCO - ITACOATIARA - AM
CEP.69.100-000

PAC SAÚDE

DISCIPLINA
ESTRUTURAL
PRANCHA 03/62

DETALHAMENTO DAS SAPATAS DE FUNDAÇÃO

PROJETO EXECUTIVO

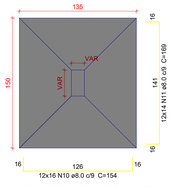
MS_POLICLÍNICA_EST-03	REV.	DATA 07/25	ESCALA AS INDICADA

RESPONSÁVEL TÉCNICO
KAYO HENRIQUE MOREIRA **139774/D**

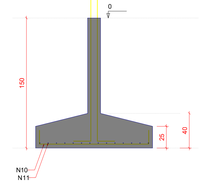
FOLHA Nº 03 / 62 + 1 FAB

S22=S32=S46=S64=S93=S112=S115=S123=S136 =S165=S181=S217

PLANTA
ESC 1:25



CORTE
ESC 1:25



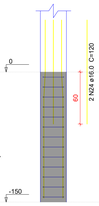
Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

P112

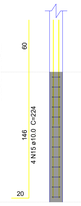
TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

VISTA H
ESC 1:25



VISTA B
ESC 1:25

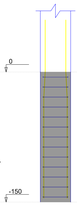


P181

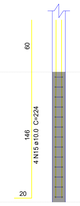
TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

VISTA H
ESC 1:25



VISTA B
ESC 1:25

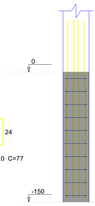


P22

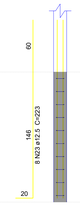
TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

VISTA H
ESC 1:25



VISTA B
ESC 1:25

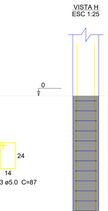


P32=P46=P115=P123=P165= =P217

TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

VISTA H
ESC 1:25



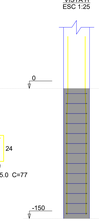
VISTA B
ESC 1:25

P64=P93=P136

TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

VISTA H
ESC 1:25



VISTA B
ESC 1:25

Relação do aço

S23 S25 S26
S27 S66 S112

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	88	77	6776
	2	5.0	13	87	1131
	3	5.0	104	87	9048
	4	5.0	13	127	1651
	5	5.0	117	29	3393
	6	5.0	13	77	1001
	7	5.0	26	167	4342
	8	5.0	13	169	2197
	9	5.0	13	157	2041
CA50	10	8.0	192	154	29568
	11	8.0	168	169	28392
	12	8.0	36	124	4464
	13	8.0	30	139	4170
	14	8.0	19	229	4351
	15	10.0	102	224	22848
	16	10.0	44	233	10252
	17	10.0	42	243	10206
	18	10.0	19	218	4142
	19	10.0	18	228	4104
	20	10.0	19	178	3382
	21	10.0	69	203	14007
	22	10.0	45	248	11160
	23	12.5	8	223	1784
	24	16.0	2	120	240

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	8.0	709.5	307.9
	10.0	801.1	543.2
	12.5	17.9	18.9
	16.0	2.4	4.2
CA60	5.0	315.8	53.5

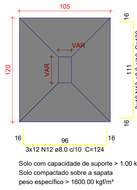
PESO TOTAL (kg)

CA50	874.2
CA60	53.5

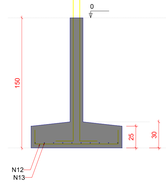
Volume de concreto (C-35) = 21.52 m³
Área de forma = 60.86 m²

S23=S91=S230

PLANTA
ESC 1:25



CORTE
ESC 1:25



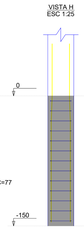
Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

P23=P91

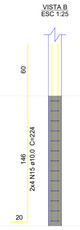
TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

VISTA H
ESC 1:25



VISTA B
ESC 1:25

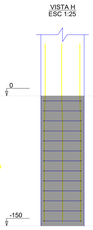


P230

TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

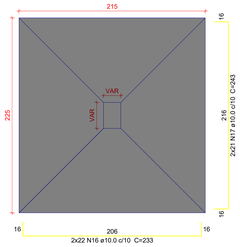
VISTA H
ESC 1:25



VISTA B
ESC 1:25

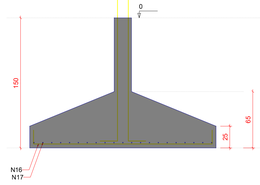
S25=S209

PLANTA
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

CORTE
ESC 1:25

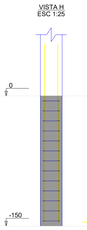


P209

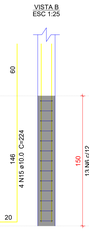
TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

VISTA H
ESC 1:25



VISTA B
ESC 1:25

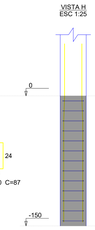


P25

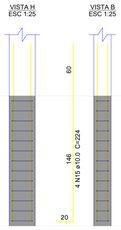
TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

VISTA H
ESC 1:25



VISTA B
ESC 1:25



S26

PLANTA
ESC 1:25

CORTE
ESC 1:25

Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

P26

TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25

S27

PLANTA
ESC 1:25

CORTE
ESC 1:25

P27

TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25

S28=S66=S164

PLANTA
ESC 1:25

CORTE
ESC 1:25

Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

P164

TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25

P28

TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25

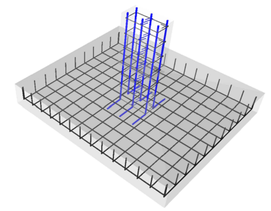
P66

TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25



DETALHE ESQUEMÁTICO DAS ARMADURAS DAS SAPATAS EM 3D

OBS: SOMENTE EXECUTAR A FUNDAÇÃO DESTE EMPREENDIMENTO APÓS O ESTUDO DO SOLO, COM NO MÍNIMO O ENSAIO DE SONDAGEM TIPO SPT E A CONCLUSÃO DE UM ENGENHEIRO CALCULISTA DE FUNDAÇÕES AUTORIZANDO SUA EXECUÇÃO. VALE RESSALTAR QUE CADA SOLO E/OU REGIÃO EXISTE UM PERFIL GEOTÉCNICO DIFERENTE, O QUE OBRIGA QUE A FUNDAÇÃO SEJA RECALCULADA PARA EVITAR FUTURAS PATOLOGIAS E PROBLEMAS CONSTRUTIVOS, ALÉM DE UMA POSSÍVEL DIFERENÇA DE CUSTO SIGNIFICATIVA.

Caracteristicas do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO.
5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) , RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35.42 GPa
3 – FATOR A/C < 0.4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas do Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

A ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
1 ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centímetros e Níveis em metros
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é do Eng° resp Técnico.
4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

Itacoatiara PREFEITURA

ESTRUTURA DO EDITAL

NOME 01 –
NOME 02 –
NOME 03 – PAVIMENTO NOVO E BELO HORIZ. - ZONA RURAL CX.A. CREA - 4210-D MS

RESPONSÁVEL

RE	REVISÕES	EMISSÃO INICIAL
REVISÃO 1	DATA DE REVISÃO	EMISSÃO

Título da Obra

Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM

Endereço

MUNICÍPIO DE ITACOATIARA

Endereço

Cx.A 241 380/2023, 175
VICINAL 1 - CAMPO MAIA, S/05, BAIRRO - SÃO FRANCISCO - ITACOATIARA - AM
CEP 69.176-181

PAC SAÚDE

ESPECIALIDADE
ESTRUTURAL
PRANCHA 04/62

Título da Prancha

DETALHAMENTO DAS SAPATAS DE FUNDAÇÃO

Tipo de Projeto

PROJETO EXECUTIVO

Arquivo	Escala	Data
MS_POLICLÍNICA_EST-03.PKP	METROS	07/2025

Responsável Técnico	Nº Registro
KAYO HENRIQUE MOREIRA	199774/D

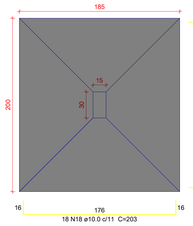
DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

FOLHA Nº
041 x 1189

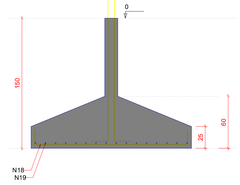
DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

S33

PLANTA
ESC 1:25



CORTE
ESC 1:25



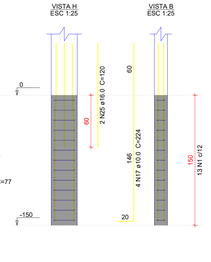
Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

P33

TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

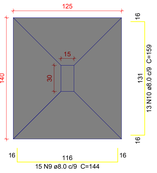
VISTA H
ESC 1:25



VISTA B
ESC 1:25

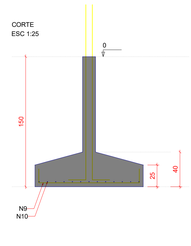
S36=S42=S92

PLANTA
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

CORTE
ESC 1:25

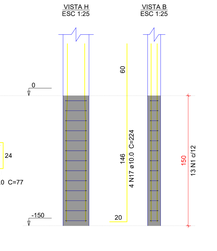


P36=P42=P92

TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

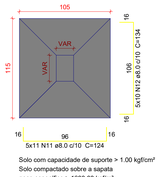
VISTA H
ESC 1:25



VISTA B
ESC 1:25

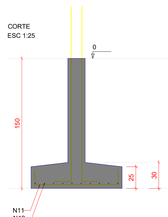
S40=S57=S76=S109=S133

PLANTA
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

CORTE
ESC 1:25



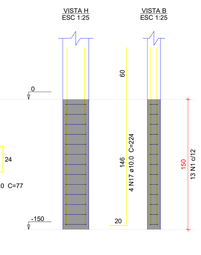
P40

TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25



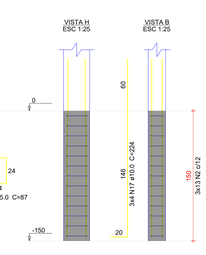
P57=P109=P133

TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25



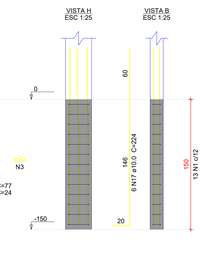
P76

TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

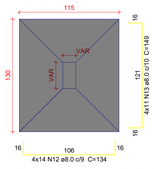
VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25



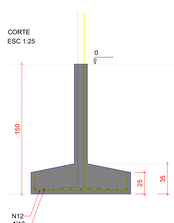
S41=S90=S102=S177

PLANTA
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

CORTE
ESC 1:25



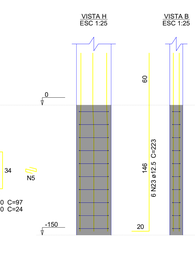
P177

TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25



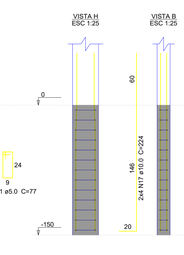
P90=P102

TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25



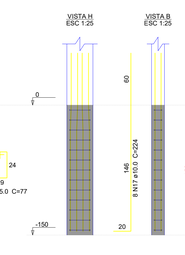
P41

TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

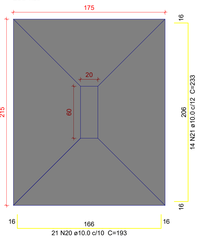
VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25



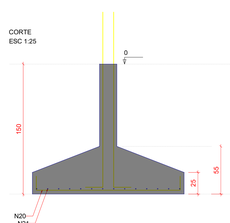
S44

PLANTA
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

CORTE
ESC 1:25



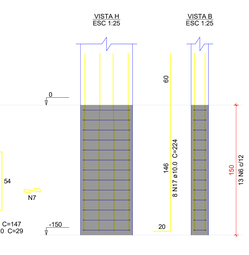
P44

TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25



Relação do aço

S33 3x536 S44
S102 S109 2xS130
S180

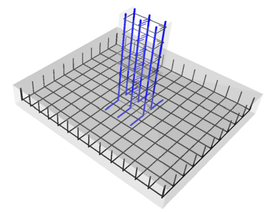
AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	182	77	14014
	2	5.0	39	87	3393
	3	5.0	13	24	312
	4	5.0	10	97	970
	5	5.0	10	24	240
	6	5.0	13	147	1911
	7	5.0	26	29	754
	8	5.0	13	87	1131
CA50	9	8.0	45	144	6480
	10	8.0	39	159	6201
	11	8.0	55	124	6820
	12	8.0	106	134	14204
	13	8.0	44	149	6556
	14	8.0	108	184	19872
	15	8.0	40	199	7960
	16	8.0	80	169	13520
	17	10.0	86	224	19264
	18	10.0	18	203	3654
	19	10.0	16	218	3488
	20	10.0	21	193	4053
	21	10.0	14	233	3262
	22	10.0	4	120	480
	23	12.5	6	223	1338
	24	12.5	4	120	480
	25	16.0	2	120	240

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	8.0	816.2	354.2
	10.0	342.1	231.9
	12.5	18.2	19.3
	16.0	2.4	4.2
CA60	5.0	227.3	38.5

PESO TOTAL (kg)	
CA50	609.6
CA60	38.5

Volume de concreto (C-35) = 14.22 m³
Área de forma = 49.12 m²

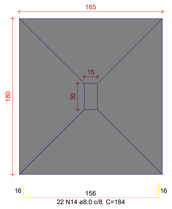


DETALHE ESQUEMÁTICO DAS ARMADURAS DAS SAPATAS EM 3D

OBS: SOMENTE EXECUTAR A FUNDAÇÃO DESTE EMPREENDIMENTO APÓS O ESTUDO DO SOLO, COM NO MÍNIMO O ENSAIO DE SONDAGEM TIPO SPT E A CONCLUSÃO DE UM ENGENHEIRO CALCULISTA DE FUNDAÇÕES AUTORIZANDO SUA EXECUÇÃO. VALE RESSALTAR QUE CADA SOLO E/OU REGIÃO EXISTE UM PERFIL GEOTÉCNICO DIFERENTE, O QUE OBRIGA QUE A FUNDAÇÃO SEJA RECALCULADA PARA EVITAR FUTURAS PATOLOGIAS E PROBLEMAS CONSTRUTIVOS, ALÉM DE UMA POSSÍVEL DIFERENÇA DE CUSTO SIGNIFICATIVA.

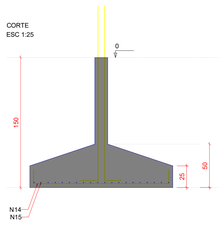
S50=S130

PLANTA
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

CORTE
ESC 1:25



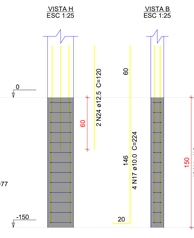
P50=P130

TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

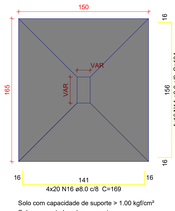
VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25



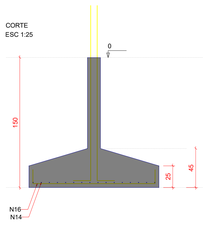
S51=S107=S180=S191

PLANTA
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

CORTE
ESC 1:25



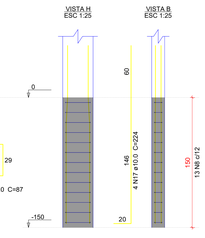
P107

TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25



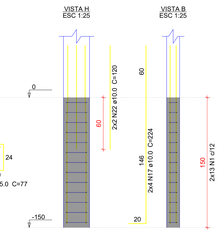
P180=P191

TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25



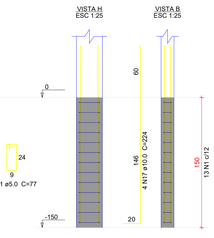
P51

TÉRREO - L1

SEÇÃO
ESC 1:20

VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25



Características do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO.
5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°), RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35,42 GPa
3 – FATOR A/C < 0.4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturos de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

A ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
1 ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centímetros e Níveis em metros
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é do Engº resp Técnico.
4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

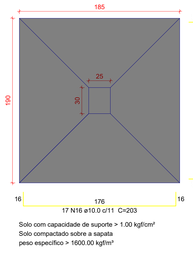
DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

PREFEITURA DE ITACOATIARA
Itacoatiara
PREFEITURA
ESCALA (A1):
ESCALA (A2):
ESCALA (A3):
DESENHO:
TRAMUSTO PONTO CRUZ PLANOS - ENGENHEIRO CIVIL
CREA - 42741-D AM RR
OBRA:

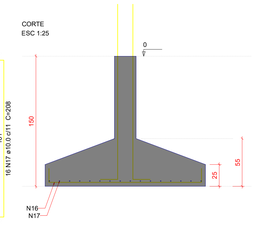
Nº	REVISÃO	RESPONSÁVEL
REVISÃO 1	EDIÇÃO NO MODO	DESCRIÇÃO

PROJETO PREVENTIVO
Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM
PAC SAÚDE
MUNICÍPIO DE ITACOATIARA
DISCIPLINA
ESTRUTURAL
PRANCHA 05/62
ENDEREÇO DA OBRA: AV. ERASMO CHUCRE PROLONGAMENTO RUA SLVARO MAIA, 5355, BAIRRO - SÃO JOSÉ OPERÁRIO, ITACOATIARA - AM CEP 69.101-000
DETALHAMENTO DAS SAPATAS DE FUNDAÇÃO
PROJETO EXECUTIVO
MS_POLICLÍNICA_EST-05
ESCALA: AS INDICADAS | DESENHO: METROS | DATA: 07/2025 | FORMATO: A1
RESPONSÁVEL TÉCNICO
KAYO HENRIQUE MOREIRA
CREA Nº 199774/D
FOLHA A0 841 x 1.189

S52
PLANTA
ESC 1:25

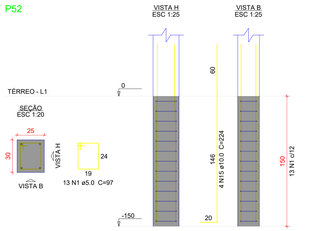


CORTE
ESC 1:25

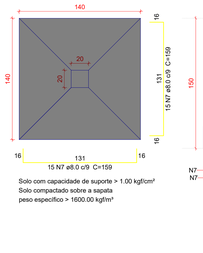


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

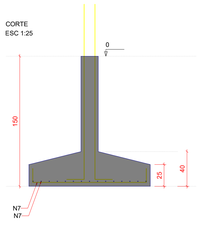
P52



S54
PLANTA
ESC 1:25

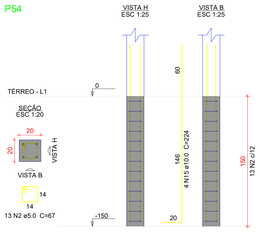


CORTE
ESC 1:25

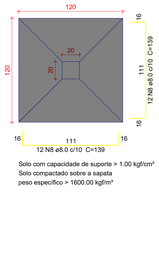


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

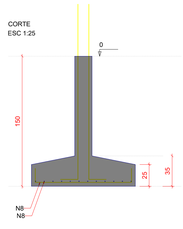
P54



S55
PLANTA
ESC 1:25

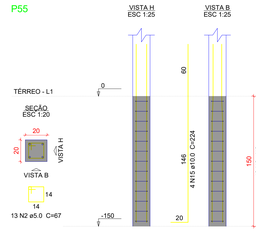


CORTE
ESC 1:25

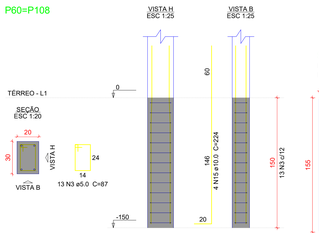


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

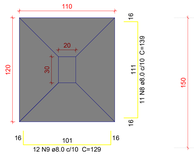
P55



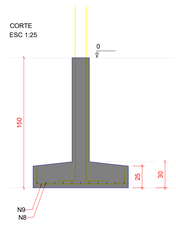
P60=P108



S60=S108
PLANTA
ESC 1:25

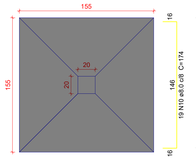


CORTE
ESC 1:25

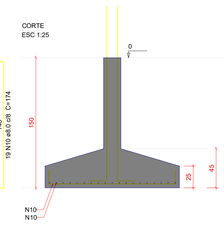


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

S61
PLANTA
ESC 1:25

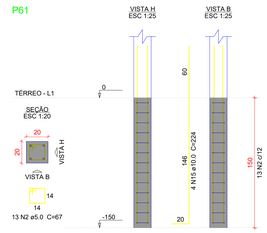


CORTE
ESC 1:25

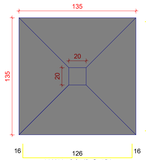


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

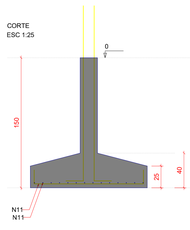
P61



S62=S77
PLANTA
ESC 1:25

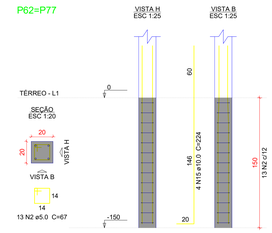


CORTE
ESC 1:25

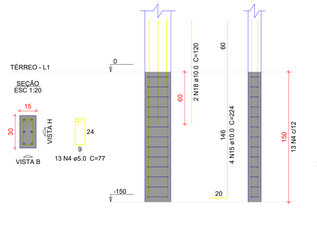


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

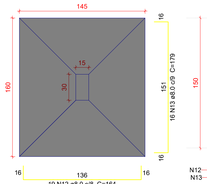
P62=P77



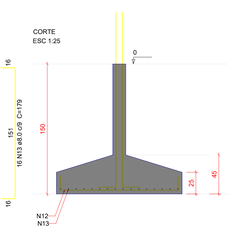
P63



S63
PLANTA
ESC 1:25

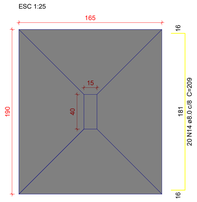


CORTE
ESC 1:25

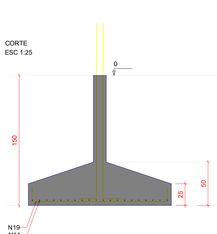


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

S74=S143=S208
PLANTA
ESC 1:25

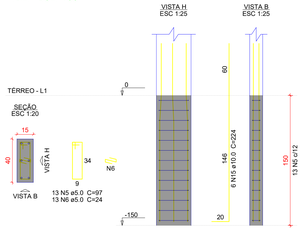


CORTE
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

P74=P143=P208



Relação do aço

S52 S54 S55
S61 2xS62 S63
S78 2xS108 3xS143
S145

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	13	97	1261
	2	5.0	75	67	5025
	3	5.0	52	87	4524
	4	5.0	26	77	2002
	5	5.0	39	97	3783
	6	5.0	39	24	936
CA50	7	8.0	30	159	4770
	8	8.0	46	139	6394
	9	8.0	24	129	3096
	10	8.0	38	174	6612
	11	8.0	56	154	8624
	12	8.0	19	164	3116
	13	8.0	16	179	2864
	14	8.0	60	209	12540
	15	10.0	66	224	14784
	16	10.0	59	203	11977
	17	10.0	16	208	3328
	18	10.0	6	120	720
	19	10.0	48	183	8784
	20	10.0	76	193	14668
	21	12.5	4	223	892

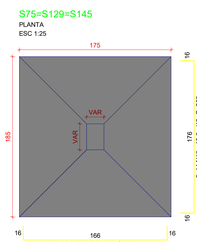
Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	8.0	480.2	208.4
	10.0	542.7	368
	12.5	9	9.5
CA60	5.0	175.4	29.7

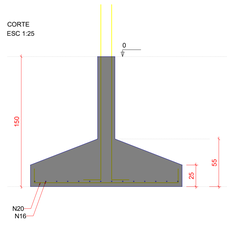
PESO TOTAL (kg)	
CA50	585.9
CA60	29.7

Volume de concreto (C-35) = 14.47 m³
Área de forma = 40.63 m²

S75=S129=S145
PLANTA
ESC 1:25

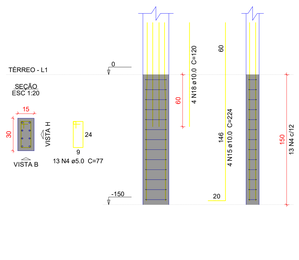


CORTE
ESC 1:25

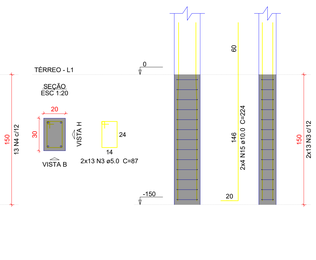


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

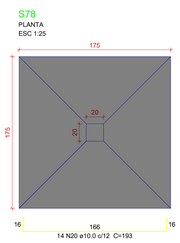
P129



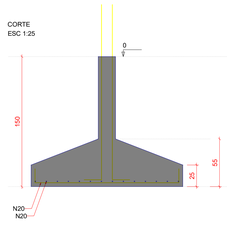
P75=P145



S78
PLANTA
ESC 1:25

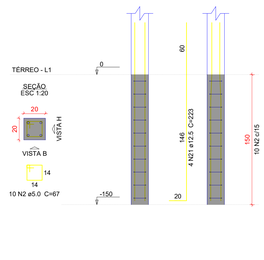


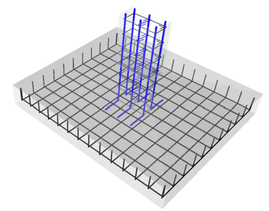
CORTE
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

P78





DETALHE ESQUEMÁTICO DAS ARMADURAS DAS SAPATAS EM 3D

OBS: SOMENTE EXECUTAR A FUNDAÇÃO DESTE EMPREENDIMENTO APÓS O ESTUDO DO SOLO, COM NO MÍNIMO O ENSAIO DE SONDAGEM TIPO SPT E A CONCLUSÃO DE UM ENGENHEIRO CALCULISTA DE FUNDAÇÕES AUTORIZANDO SUA EXECUÇÃO. VALE RESSALTAR QUE CADA SOLO É/OU REGIÃO EXISTE UM PERFIL GEOTÉCNICO DIFERENTE, O QUE OBRIGA QUE A FUNDAÇÃO SEJA RECALCULADA PARA EVITAR FUTURAS PATOLOGIAS E PROBLEMAS CONSTRUTIVOS, ALÉM DE UMA POSSÍVEL DIFERENÇA DE CUSTO SIGNIFICATIVA.

Características do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO.

5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) , RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35.42 GPa
3 – FATOR A/C < 0.4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

(A) ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
(1) ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centímetros e Níveis em metros
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é do Eng° resp. Técnico.
4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

RESPONSÁVEIS PELO PROJETO
NOME 01
ENGENHEIRO(A)
NOME 02
ARQUITETO(A)
NOME 03 RAIMUNDO NONATO BELO SOARES - ENGENHEIRO CIVIL CREA - 42741-D MA RN

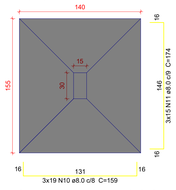
Nº	REVISÕES	EMISSÃO INICIAL
REVISÕES	DATA DE REVISÃO	TECNOLOGO

OBRA
Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM
PAC 2 ATUAL
PROPRIETÁRIO
MUNICÍPIO DE ITACOATIARA
ENDEREÇO
AV.JAY MADSEN 75
BAIRRO: CENTRO - ITACOATIARA - AM
CEP: 69.100-000
DISCIPLINA
ESTRUTURAL
PRANCHA 06/62
DETALHAMENTO DAS SAPATAS DE FUNDAÇÃO
PROJETO EXECUTIVO
ARQUIVO
MS_POLICLÍNICA_EST-06
ESCALA
METROS
DATA
12/12/2025
DESENHO
RACHADA
RESPONSÁVEL TÉCNICO
KAYO HENRIQUE MOREIRA
CREA
199774/D
FOLHA A0 841 x 1189

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

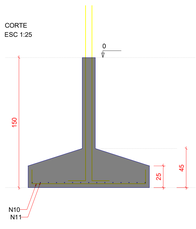
S83=S96=S105

PLANTA
ESC 1:25

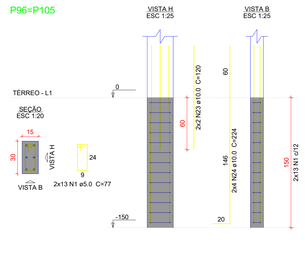


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

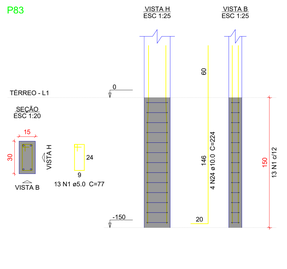
CORTE
ESC 1:25



P96=P105

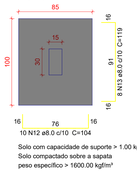


P83



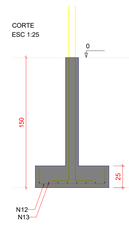
S84

PLANTA
ESC 1:25

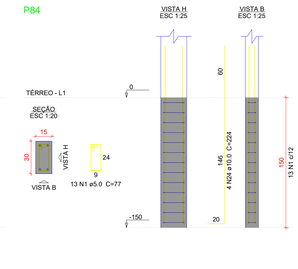


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

CORTE
ESC 1:25

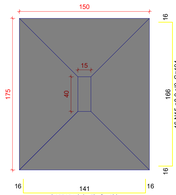


P84



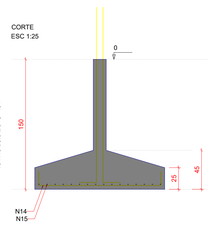
S87

PLANTA
ESC 1:25

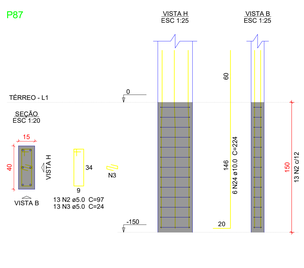


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

CORTE
ESC 1:25

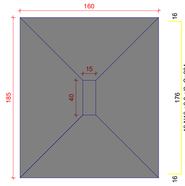


P87



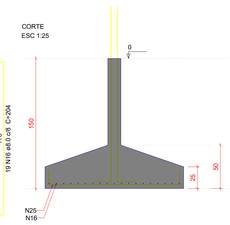
S88=S89=S153

PLANTA
ESC 1:25

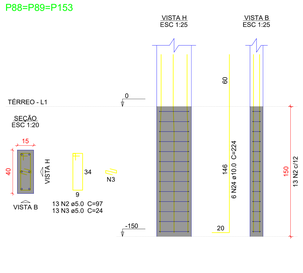


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

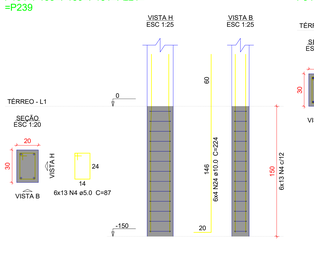
CORTE
ESC 1:25



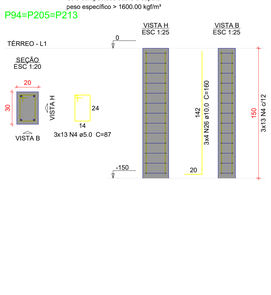
P88=P89=P153



P134=P135=P150=P151=P221=P239

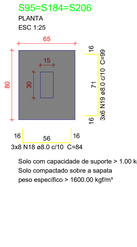


P94=P205=P213



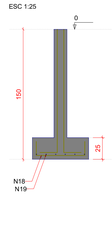
S95=S184=S206

PLANTA
ESC 1:25

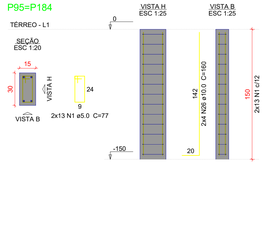


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

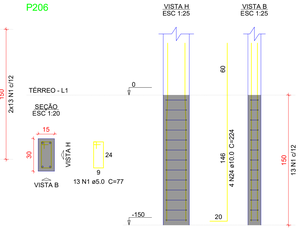
CORTE
ESC 1:25



P95=P184

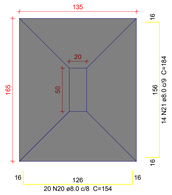


P206



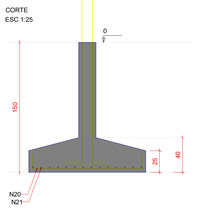
S103=S233

PLANTA
ESC 1:25

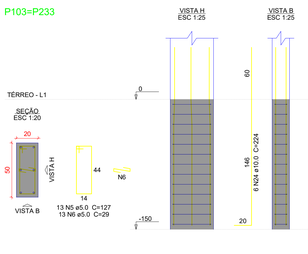


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

CORTE
ESC 1:25

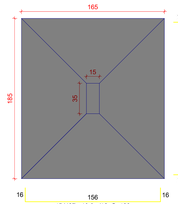


P103=P233



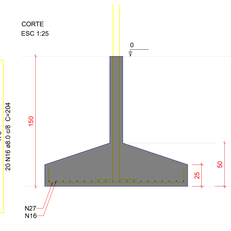
S106

PLANTA
ESC 1:25

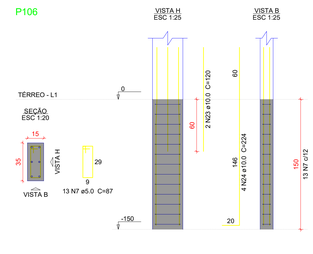


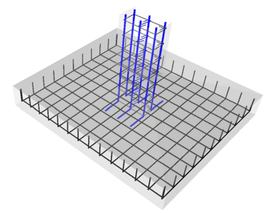
Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

CORTE
ESC 1:25



P106

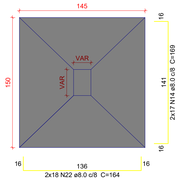




DETALHE ESQUEMÁTICO DAS ARMADURAS DAS SAPATAS EM 3D

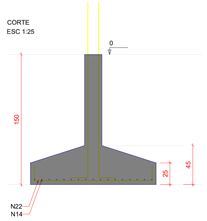
S116=S172

PLANTA
ESC 1:25

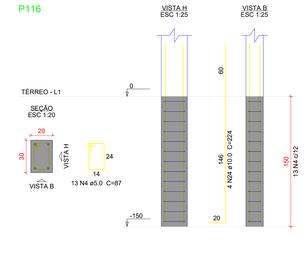


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

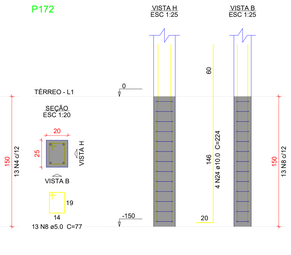
CORTE
ESC 1:25



P116

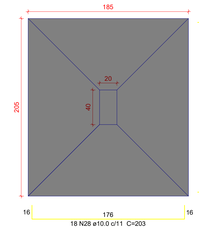


P172



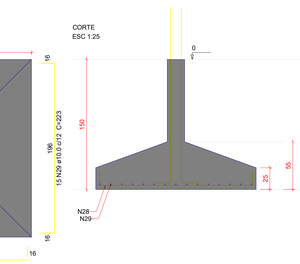
S131

PLANTA
ESC 1:25

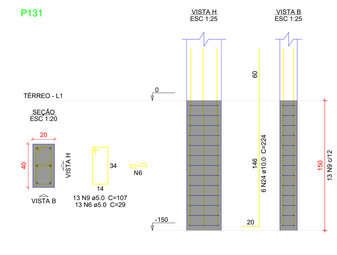


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

CORTE
ESC 1:25



P131



Relação do aço

S84	S87	2xS103
S105	S106	S116
S131	S150	3xS153
S184		

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	91	77	7007
	2	5.0	52	97	5044
	3	5.0	52	24	1248
	4	5.0	130	87	11310
	5	5.0	26	127	3302
	6	5.0	39	29	1131
	7	5.0	13	87	1131
	8	5.0	13	77	1001
	9	5.0	13	107	1391
CA50	10	8.0	57	159	9063
	11	8.0	45	174	7830
	12	8.0	73	104	7592
	13	8.0	8	119	952
	14	8.0	55	169	9295
	15	8.0	16	194	3104
	16	8.0	77	204	15708
	17	8.0	72	94	6768
	18	8.0	24	84	2016
	19	8.0	18	99	1782
	20	8.0	40	154	6160
	21	8.0	28	184	5152
	22	8.0	36	164	5904
	23	10.0	6	120	720
	24	10.0	98	224	21952
	25	10.0	45	178	8010
	26	10.0	20	160	3200
	27	10.0	15	183	2745
	28	10.0	18	203	3654
	29	10.0	15	223	3345

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	8.0	813.3	353
	10.0	436.3	295.9
CA60	5.0	325.7	55.2

PESO TOTAL (kg)	
CA50	648.9
CA60	55.2

Volume de concreto (C-35) = 15.13 m³
Área de forma = 61.43 m²

Características do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO.

5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) , RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MODULO DE ELASTICIDADE > 35.42 GPa
3 – FATOR A/C < 0.4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nos Estruturos
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

(A) ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
(1) ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centímetros e Nível em metros
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é do Eng° resp Técnico.
4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

OBS: SOMENTE EXECUTAR A FUNDAÇÃO DESTE EMPREENDIMENTO APÓS O ESTUDO DO SOLO, COM NO MÍNIMO O ENSAIO DE SONDAGEM TIPO SPT E A CONCLUSÃO DE UM ENGENHEIRO CALCULISTA DE FUNDAÇÕES AUTORIZANDO SUA EXECUÇÃO. VALE RESSALTAR QUE CADA SOLO É/OU REGIÃO EXISTE UM PERFIL GEOTÉCNICO DIFERENTE, O QUE OBRIGA QUE A FUNDAÇÃO SEJA RECALCULADA PARA EVITAR FUTURAS PATOLOGIAS E PROBLEMAS CONSTRUTIVOS, ALÉM DE UMA POSSÍVEL DIFERENÇA DE CUSTO SIGNIFICATIVA.

ESCALA S1:
ESCALA S2:
ESCALA S3:
ARMANDO NONATO BELLO SOARES - ENGENHEIRO CIVIL
CREA - 42414-D-MA RR

No.	REVISÕES	DESENHO REVISA.
1	10/12/2025	EMISSÃO INICIAL

Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM

CONTRATANTE
MUNICÍPIO DE ITACOATIARA
CNPJ
04.241.865/0001-79
ENDEREÇO
AVA XLVARO MAIA, 3305, BAIRRO - SÃO JOSÉ OPERÁRIO, ITACOATIARA - AM
CEP 69.101-000

DISCIPLINA
ESTRUTURAL
PRANCHA 07/62

ASSUNTO DA PRANCHA
DETALHAMENTO DAS SAPATAS DE FUNDAÇÃO

FASE DO PROJETO
PROJETO EXECUTIVO

ARQUIVO	ESCALA	UNID.	ORIGEM
MS_POLICLÍNICA_EST-07.R00	METROS	10/12/2025	INDICADA

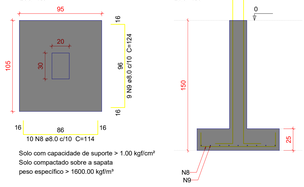
AUTOR(A) DO PROJETO
KAYO HENRIQUE MOREIRA

RESPONSÁVEL TÉCNICO
199774/D

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

P132=P161=P162

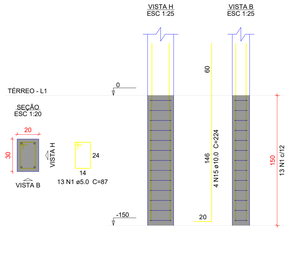
S132=S161=S162
PLANTA
ESC 1:25



CORTE
ESC 1:25

VISTA H
ESC 1:25

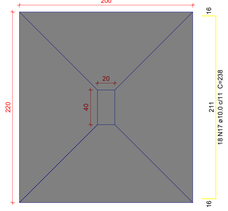
VISTA B
ESC 1:25



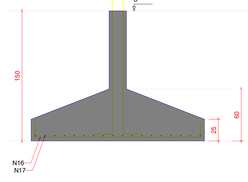
SEÇÃO
ESC 1:20

Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

S146
PLANTA
ESC 1:25



CORTE
ESC 1:25

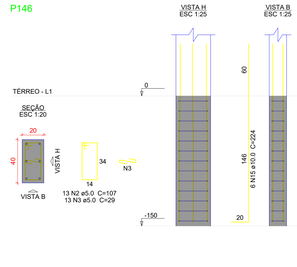


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

P146

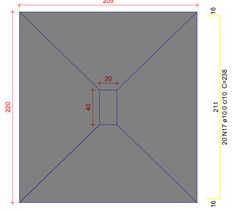
VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25

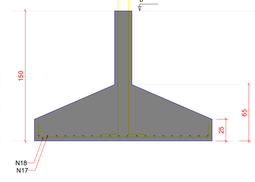


SEÇÃO
ESC 1:20

S147
PLANTA
ESC 1:25



CORTE
ESC 1:25

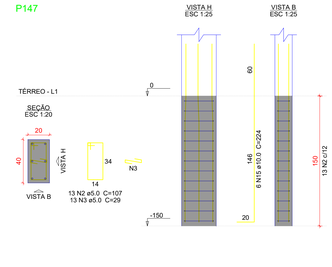


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

P147

VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25



SEÇÃO
ESC 1:20

Relação do aço

3xS132
S148
S168
S176
S146
S157
S169
S147
S158
S175

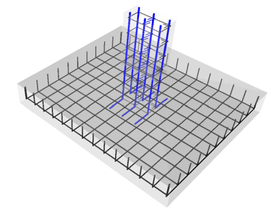
AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	52	87	4524
	2	5.0	52	107	5564
	3	5.0	52	29	1508
	4	5.0	39	97	3783
	5	5.0	65	24	1560
	6	5.0	13	107	1391
	7	5.0	13	117	1521
CA50	8	8.0	30	114	3420
	9	8.0	27	124	3348
	10	8.0	21	209	4389
	11	8.0	21	154	3234
	12	8.0	14	189	2646
	13	8.0	15	134	2010
	14	8.0	11	159	1749
	15	10.0	70	224	15680
	16	10.0	22	218	4796
	17	10.0	64	238	15232
	18	10.0	36	223	8028
	19	10.0	22	258	5676
	20	10.0	42	203	8526
	21	10.0	32	228	7296
	22	10.0	18	193	3474
	23	10.0	16	188	3008
	24	10.0	28	293	8204
	25	12.5	20	282	5640

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	8.0	208	90.3
	10.0	799.2	542
	12.5	56.4	59.8
CA60	5.0	198.6	33.7

PESO TOTAL (kg)	
CA50	692
CA60	33.7

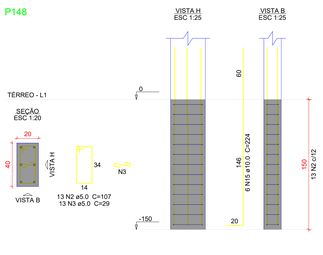
Volume de concreto (C-35) = 17.22 m³



P148

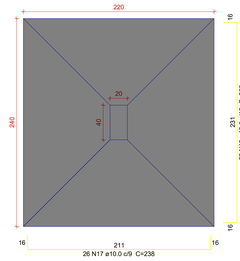
VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25

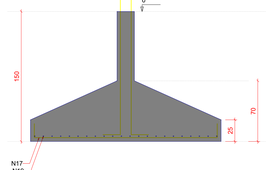


SEÇÃO
ESC 1:20

S148
PLANTA
ESC 1:25

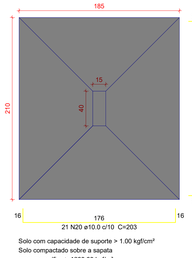


CORTE
ESC 1:25

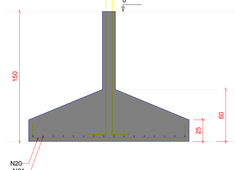


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

S157=S197
PLANTA
ESC 1:25



CORTE
ESC 1:25

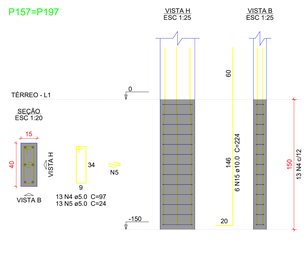


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

P157=P197

VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25

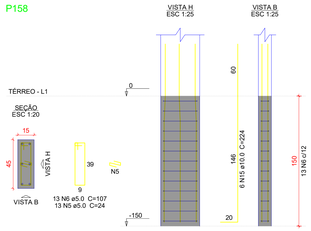


SEÇÃO
ESC 1:20

P158

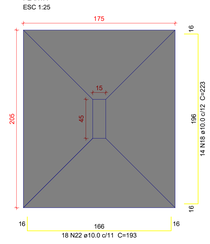
VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25

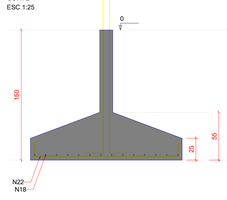


SEÇÃO
ESC 1:20

S158
PLANTA
ESC 1:25



CORTE
ESC 1:25

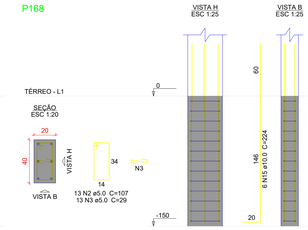


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

P168

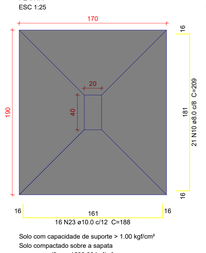
VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25

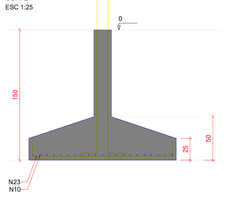


SEÇÃO
ESC 1:20

S168
PLANTA
ESC 1:25



CORTE
ESC 1:25

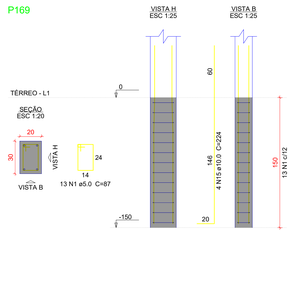


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

P169

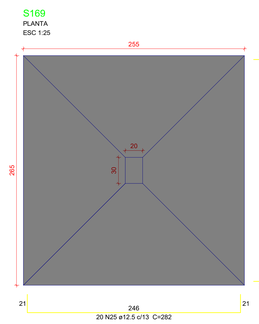
VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25

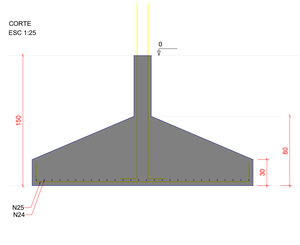


SEÇÃO
ESC 1:20

S169
PLANTA
ESC 1:25



CORTE
ESC 1:25

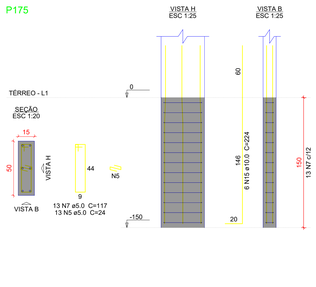


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

P175

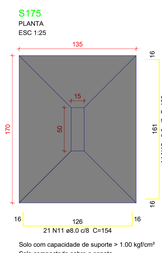
VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25

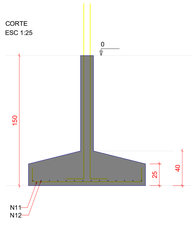


SEÇÃO
ESC 1:20

S175
PLANTA
ESC 1:25



CORTE
ESC 1:25

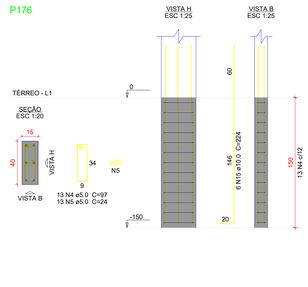


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

P176

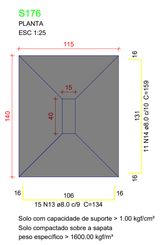
VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25

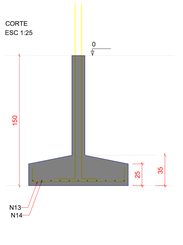


SEÇÃO
ESC 1:20

S176
PLANTA
ESC 1:25



CORTE
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

DETALHE ESQUEMÁTICO DAS ARMADURAS DAS SAPATAS EM 3D

OBS: SOMENTE EXECUTAR A FUNDAÇÃO DESTE EMPREENDIMENTO APÓS O ESTUDO DO SOLO, COM NO MÍNIMO O ENSAIO DE SONDAGEM TIPO SPT E A CONCLUSÃO DE UM ENGENHEIRO CALCULISTA DE FUNDAÇÕES AUTORIZANDO SUA EXECUÇÃO. VALE RESSALTAR QUE CADA SOLO E/OU REGIÃO EXISTE UM PERFIL GEOTÉCNICO DIFERENTE, O QUE OBRIGA QUE A FUNDAÇÃO SEJA RECALCULADA PARA EVITAR FUTURAS PATOLOGIAS E PROBLEMAS CONSTRUTIVOS, ALÉM DE UMA POSSÍVEL DIFERENÇA DE CUSTO SIGNIFICATIVA.

Caracteristicas do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO.

5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) , RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35.42 GPa
3 – FATOR A/C < 0.4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

(A) ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
(1) ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centímetros e Níveis em metros
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é da Eng° resp Técnico.
4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

Itacoatiara PREFEITURA

LOCALIZAÇÃO DA SITUAÇÃO

RESPONSÁVEL TÉCNICO E EXECUTIVO
NOME 01
NOME 02
NOME 03: RAIMUNDO NONATO BELO SOARES - ENGENHEIRO CIVIL — CREA - 6374-D AM RR

NO.	02/12/2025	EMISSÃO INICIAL
REVISÃO	DATA DE REVISÃO	DESCRIÇÃO

TÍTULO DO PROJETO
Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM

PROPRIETÁRIO
MUNICÍPIO DE ITACOATIARA

CNPJ
04.241.980/0001-75

ENDEREÇO
RUA ÁLVARO MAIA, 3355, BAIRRO - SÃO FRANCISCO - ITACOATIARA- AM
CEP 69.101-380

PAC SAÚDE

DISCIPLINA
ESTRUTURAL
PRANCHA 08/62

TÍTULO DA PRANCHA
DETALHAMENTO DAS SAPATAS DE FUNDAÇÃO

FASE DO PROJETO
PROJETO EXECUTIVO

NOME ARQUIVO - ARQUIVO	REVISÃO	UNIDADE	DATA	ESCALA
MS_POLICLÍNICA_EST-08	R00	METROS	02/12/2025	INDICADA

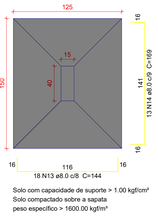
RESPONSÁVEL TÉCNICO
KAYO HENRIQUE MOREIRA

PROJETO Nº
199774/D

FOLHA A0
841 x 1189

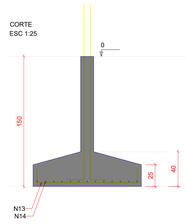
DIREITOS AUTORAIS RESERVADOS CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

S178
PLANTA
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

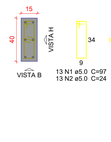
CORTE
ESC 1:25



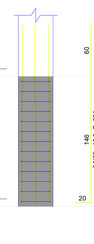
P178

TÉRREO - L1

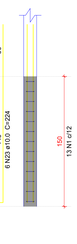
SEÇÃO
ESC 1:20



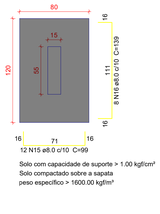
VISTA H
ESC 1:25



VISTA B
ESC 1:25

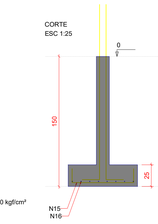


S179
PLANTA
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

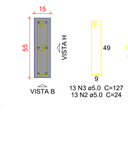
CORTE
ESC 1:25



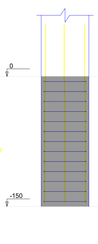
P179

TÉRREO - L1

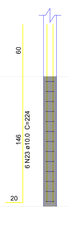
SEÇÃO
ESC 1:20



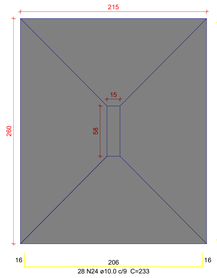
VISTA H
ESC 1:25



VISTA B
ESC 1:25

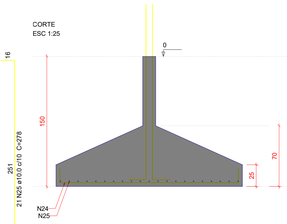


S182
PLANTA
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

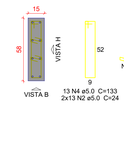
CORTE
ESC 1:25



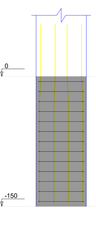
P182

TÉRREO - L1

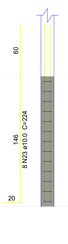
SEÇÃO
ESC 1:20



VISTA H
ESC 1:25



VISTA B
ESC 1:25



Relação do aço

S178 S179 S182
S183 S185 S186
2xS192 S194 S196

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	13	97	1261
	2	5.0	78	24	1872
	3	5.0	13	127	1651
	4	5.0	13	133	1729
	5	5.0	13	137	1781
	6	5.0	91	29	2639
	7	5.0	13	127	1651
	8	5.0	13	87	1131
	9	5.0	13	77	1001
	10	5.0	26	107	2782
	11	5.0	13	147	1911
	12	5.0	13	157	2041
CA50	13	8.0	18	144	2592
	14	8.0	13	169	2197
	15	8.0	12	99	1188
	16	8.0	8	139	1112
	17	8.0	18	104	1872
	18	8.0	16	114	1824
	19	8.0	42	174	7308
	20	8.0	38	194	7372
	21	8.0	22	149	3278
	22	8.0	14	204	2856
	23	10.0	70	224	15680
	24	10.0	56	233	13048
	25	10.0	21	278	5838
	26	10.0	23	218	5014
	27	10.0	18	248	4464
	28	10.0	21	273	5733
	29	12.5	26	302	7852
	30	12.5	21	337	7077

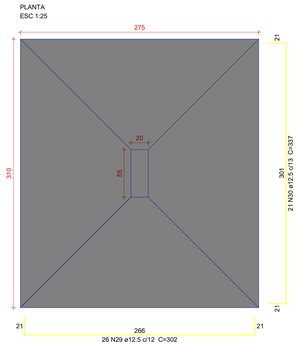
Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	8.0	316	137.2
	10.0	497.8	337.6
	12.5	149.3	158.2
CA60	5.0	214.5	36.4

PESO TOTAL (kg)	
CA50	632.9
CA60	36.4

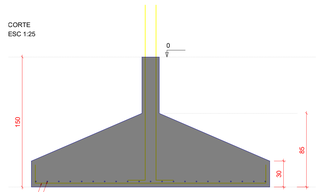
Volume de concreto (C-35) = 15.36 m³
Área de forma = 33.92 m²

S183
PLANTA
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

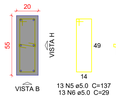
CORTE
ESC 1:25



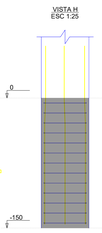
P183

TÉRREO - L1

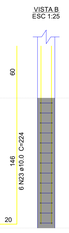
SEÇÃO
ESC 1:20



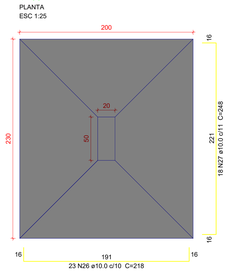
VISTA H
ESC 1:25



VISTA B
ESC 1:25

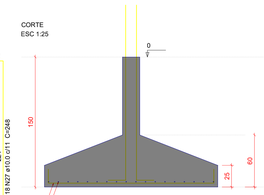


S185
PLANTA
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

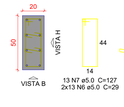
CORTE
ESC 1:25



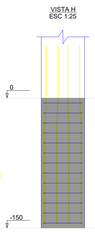
P185

TÉRREO - L1

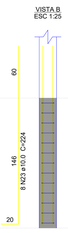
SEÇÃO
ESC 1:20



VISTA H
ESC 1:25



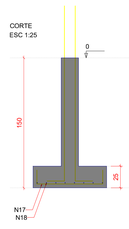
VISTA B
ESC 1:25



S186=S187
PLANTA
ESC 1:25

Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

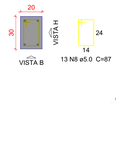
CORTE
ESC 1:25



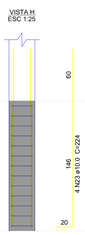
P186

TÉRREO - L1

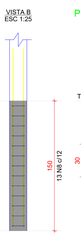
SEÇÃO
ESC 1:20



VISTA H
ESC 1:25



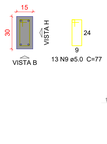
VISTA B
ESC 1:25



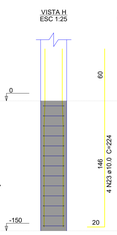
P187

TÉRREO - L1

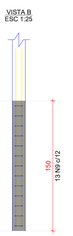
SEÇÃO
ESC 1:20



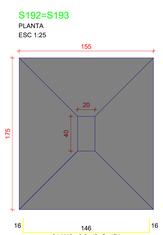
VISTA H
ESC 1:25



VISTA B
ESC 1:25

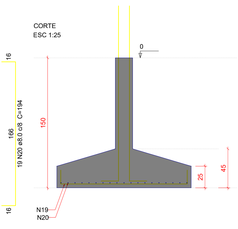


S192=S193
PLANTA
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

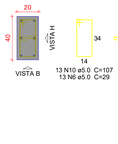
CORTE
ESC 1:25



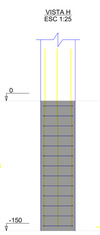
P192=P193

TÉRREO - L1

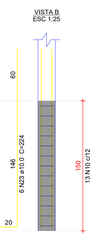
SEÇÃO
ESC 1:20



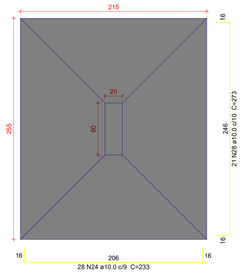
VISTA H
ESC 1:25



VISTA B
ESC 1:25

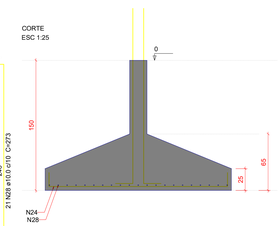


S194
PLANTA
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

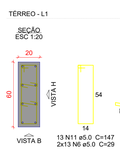
CORTE
ESC 1:25



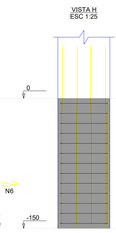
P194

TÉRREO - L1

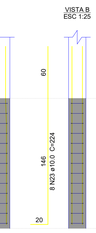
SEÇÃO
ESC 1:20



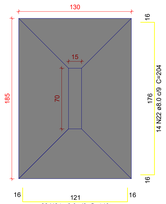
VISTA H
ESC 1:25



VISTA B
ESC 1:25

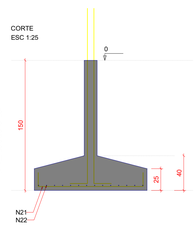


S196
PLANTA
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

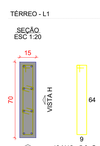
CORTE
ESC 1:25



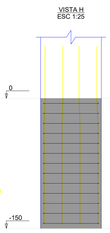
P196

TÉRREO - L1

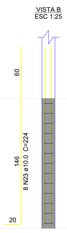
SEÇÃO
ESC 1:20

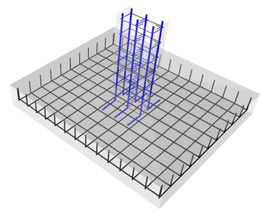


VISTA H
ESC 1:25



VISTA B
ESC 1:25





DETALHE ESQUEMÁTICO DAS ARMADURAS DAS SAPATAS EM 3D

OBS: SOMENTE EXECUTAR A FUNDAÇÃO DESTE EMPREENDIMENTO APÓS O ESTUDO DO SOLO, COM NO MÍNIMO O ENSAIO DE SONDAGEM TIPO SPT E A CONCLUSÃO DE UM ENGENHEIRO CALCULISTA DE FUNDAÇÕES AUTORIZANDO SUA EXECUÇÃO. VALE RESSALTAR QUE CADA SOLO E/OU REGIÃO EXISTE UM PERFIL GEOTÉCNICO DIFERENTE, O QUE OBRIGA QUE A FUNDAÇÃO SEJA RECALCULADA PARA EVITAR FUTURAS PATOLOGIAS E PROBLEMAS CONSTRUTIVOS, ALÉM DE UMA POSSÍVEL DIFERENÇA DE CUSTO SIGNIFICATIVA.

Caracteristicas do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO.
5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) , RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35,42 GPa
3 – FATOR A/C < 0,4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas do Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

(A) ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
(1) ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centímetros e Níveis em metros
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é do Eng° resp. Técnico.
4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

Itacoatiara
PREFEITURA

ACME 01 –
ACME 02 –
ACME 03 –
RESPONSÁVEL TÉCNICO
THIAGUSO NONATO BELO SOARES - ENGENHEIRO CIVIL
CREA - 421k-D MA

RE	DATA/HORA	ORIGINAL/DIGITAL
REVISÃO	DATA DE REVISÃO	REVISÃO 01

Projeto Básico

Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM

MUNICÍPIO DE ITACOATIARA
CNPJ 04.241.385/0001-75
ENDEREÇO RUA ALCIDES WAISA, 3365, BAIRRO - SÃO JOSÉ OPERÁRIO, ITACOATIARA - AM - CEP 69.100-000

DISCIPLINA
ESTRUTURAL
PRANCHA 09/62

DETALHAMENTO DAS SAPATAS DE FUNDAÇÃO

PROJETO EXECUTIVO

MS_POLICLÍNICA_EST-09 REV. 01

ESCALA	DATA(S)	DESCRIÇÃO
METROS	12/12/2025	INICIADA

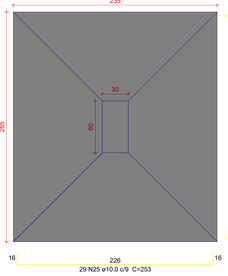
RESPONSÁVEL TÉCNICO
KAYO HENRIQUE MOREIRA

CREA
199774/D

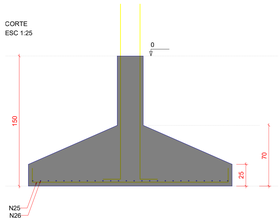
VISTO

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL.

S199
PLANTA
ESC 1:25

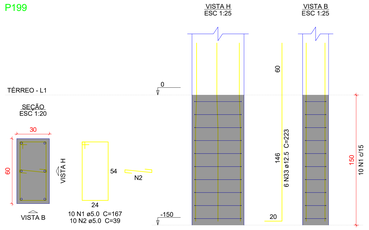


CORTE
ESC 1:25

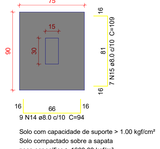


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

P199

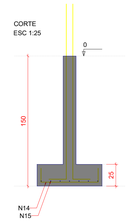


S200=S207
PLANTA
ESC 1:25

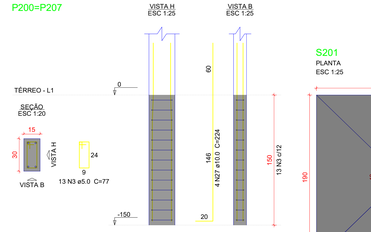


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

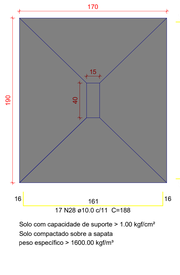
CORTE
ESC 1:25



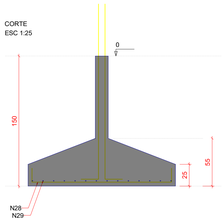
P200=P207



S201
PLANTA
ESC 1:25

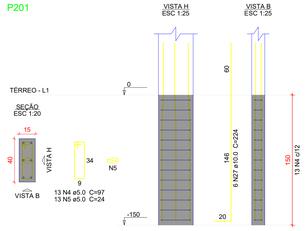


CORTE
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

P201



Relação do aço

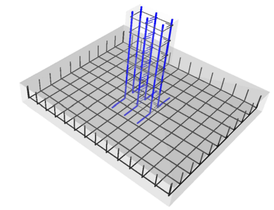
S199 2x S200 S201
S204 S210 S214
2x S222 S223 S225
S226 S227

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	10	167	1670
	2	5.0	10	39	390
	3	5.0	26	77	2002
	4	5.0	13	97	1261
	5	5.0	26	24	624
	6	5.0	13	159	2067
	7	5.0	117	29	3393
	8	5.0	13	87	1131
	9	5.0	13	117	1521
	10	5.0	26	67	1742
	11	5.0	13	227	2951
	12	5.0	13	127	1651
	13	5.0	26	107	2782
CA50	14	8.0	46	94	4324
	15	8.0	14	109	1526
	16	8.0	21	234	4914
	17	8.0	19	214	4066
	18	8.0	20	124	2480
	19	8.0	10	204	2040
	20	8.0	14	129	1806
	21	8.0	28	159	4452
	22	8.0	15	179	2685
	23	8.0	21	169	3549
	24	8.0	18	189	3402
	25	10.0	29	253	7337
	26	10.0	26	283	7358
	27	10.0	70	224	15680
	28	10.0	36	188	6768
	29	10.0	14	208	2912
	30	10.0	18	213	3834
	31	10.0	17	223	3791
	32	10.0	17	178	3026
	33	12.5	6	223	1338

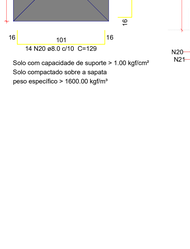
Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	8.0	352.5	153
	10.0	507.1	343.9
	12.5	13.4	14.2
CA60	5.0	231.9	39.3
PESO TOTAL (kg)			
CA50	511		
CA60	39.3		

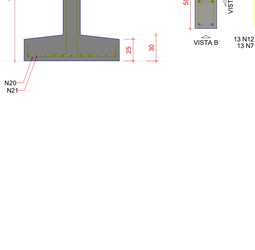
Volume de concreto (C-35) = 12.08 m³
Área de forma = 36.75 m²



S204
PLANTA
ESC 1:25

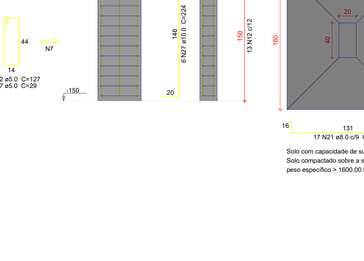


CORTE
ESC 1:25

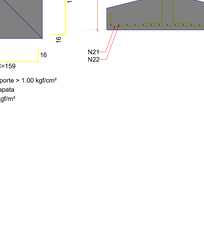


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

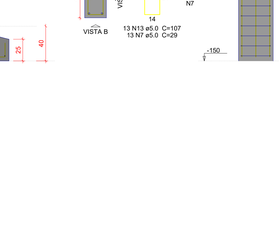
P204



S210
PLANTA
ESC 1:25

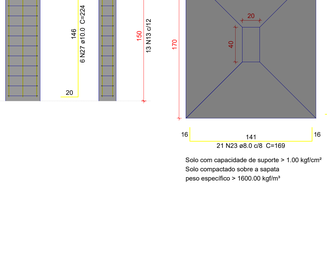


CORTE
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

P210



P214

S214
PLANTA
ESC 1:25

CORTE
ESC 1:25

Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

P222=P240

S222=S240
PLANTA
ESC 1:25

Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

CORTE
ESC 1:25

S223
PLANTA
ESC 1:25

CORTE
ESC 1:25

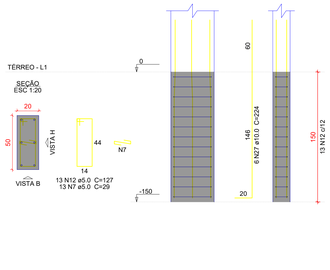
Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

P223

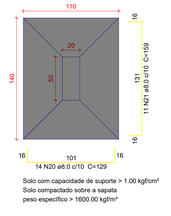
DETALHE ESQUEMÁTICO DAS ARMADURAS DAS SAPATAS EM 3D

OBS: SOMENTE EXECUTAR A FUNDAÇÃO DESTE EMPREENDIMENTO APÓS O ESTUDO DO SOLO, COM NO MÍNIMO O ENSAIO DE SONDAGEM TIPO SPT E A CONCLUSÃO DE UM ENGENHEIRO CALCULISTA DE FUNDAÇÕES AUTORIZANDO SUA EXECUÇÃO. VALE RESSALTAR QUE CADA SOLO E/OU REGIÃO EXISTE UM PERFIL GEOTÉCNICO DIFERENTE, O QUE OBRIGA QUE A FUNDAÇÃO SEJA RECALCULADA PARA EVITAR FUTURAS PATOLOGIAS E PROBLEMAS CONSTRUTIVOS, ALÉM DE UMA POSSÍVEL DIFERENÇA DE CUSTO SIGNIFICATIVA.

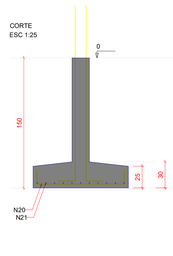
P225



S225
PLANTA
ESC 1:25

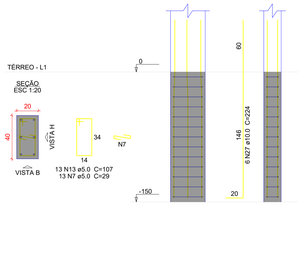


CORTE
ESC 1:25

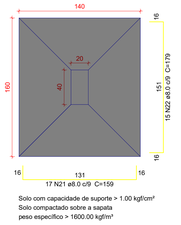


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

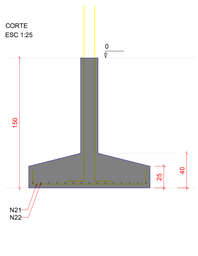
P226



S226
PLANTA
ESC 1:25

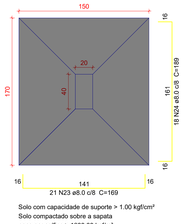


CORTE
ESC 1:25

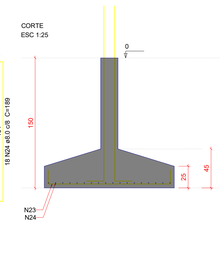


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

S227
PLANTA
ESC 1:25

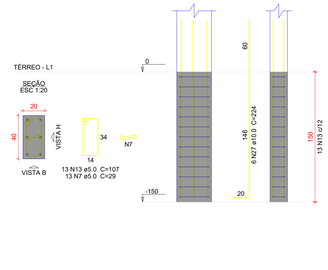


CORTE
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 1600.00 kgf/m³

P227



Características do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4 – PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO.

5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°), RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35,42 GPa
3 – FATOR A/C < 0.4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

(A) ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
(1) ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centímetros e Níveis em metros
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é do Engº resp Técnico.
4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

Itacoatiara PREFEITURA

NO.	REVISÕES	ABREVIADO	DATA
REVISÃO 1	EDIÇÃO REVISÃO	REVISÃO	

Título do Projeto
Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM

SECRETARIA
MUNICÍPIO DE ITACOATIARA

ENDEREÇO
Nº 241 BAIRRO: Nº
PRAÇA FRANCISCO MARCO RAIA, S/205, BAIRRO: - SÃO FRANCISCO - ITACOATIARA - AM
CEP 69.100-000

PAC SAÚDE
DISCIPLINA
ESTRUTURAL
PRANCHA 10/52

DETALHAMENTO DAS SAPATAS DE FUNDAÇÃO

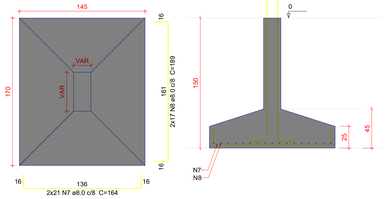
PROJETO EXECUTIVO

ARQUIVO	ESCALA	FORMATO
MS_POLICLÍNICA_EST-10	METROS	PADRÃO

RESPONSÁVEL TÉCNICO
KAYO HENRIQUE MOREIRA
CREA - 239774/D

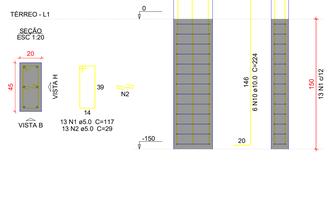
DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

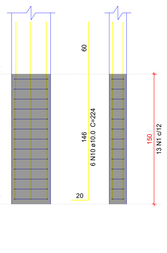
S234=S235



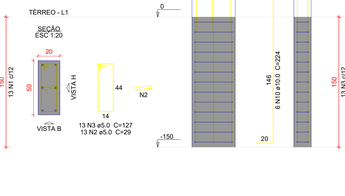
Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

P234

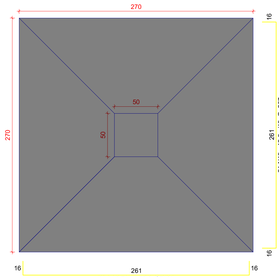




P235

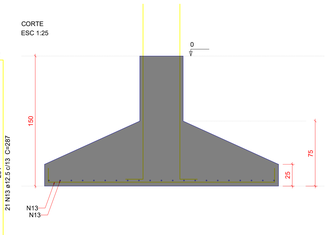


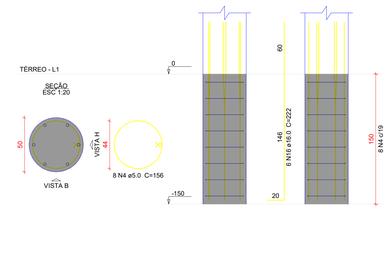
S242=S244



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

P242=P244





Relação do aço

S234 S235 | 2xS242 S244 | S243 S245 S246

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	13	117	1521
	2	5.0	26	29	754
	3	5.0	13	127	1651
	4	5.0	32	156	4992
	5	5.0	15	247	3705
	6	5.0	45	39	1755
CA50	7	8.0	42	164	6888
	8	8.0	34	189	6426
	9	8.0	22	269	5918
	10	10.0	12	224	2688
	11	10.0	54	268	14472
	12	10.0	22	198	4356
	13	12.5	84	287	24108
	14	12.5	48	322	15456
	15	12.5	10	223	2230
	16	16.0	24	222	5328

Resumo do aço

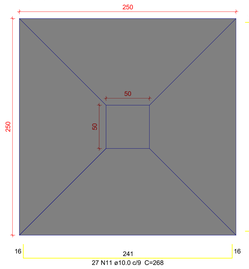
AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	5.0	192.4	83.5
	10.0	215.2	145.9
	12.5	418	442.9
	16.0	53.3	92.5
CA60	5.0	143.8	24.4

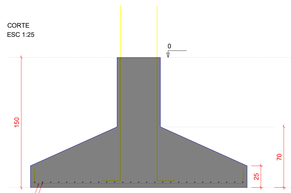
PESO TOTAL (kg)

CA50	764.8
CA60	24.4

Volume de concreto (C-35) = 18.18 m³
Área de forma = 26.67 m²

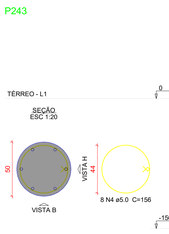
S243

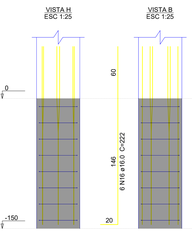




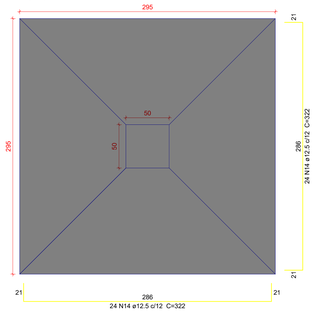
Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

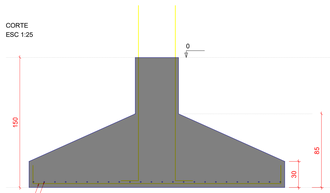
P243





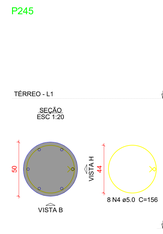
S245

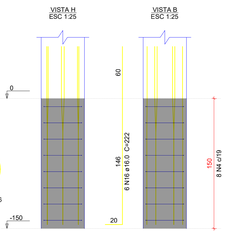




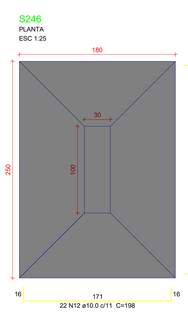
Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

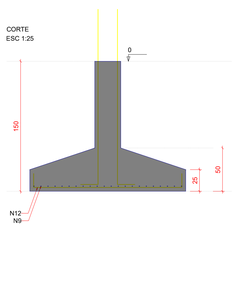
P245





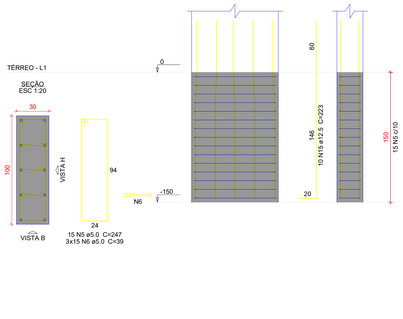
S246

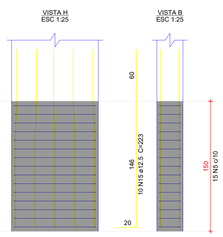


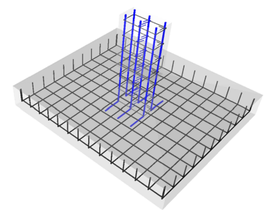


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

P246







DETALHE ESQUEMÁTICO DAS ARMADURAS DAS SAPATAS EM 3D

OBS: SOMENTE EXECUTAR A FUNDAÇÃO DESTE EMPREENDIMENTO APÓS O ESTUDO DO SOLO, COM NO MÍNIMO O ENSAIO DE SONDAGEM TIPO SPT E A CONCLUSÃO DE UM ENGENHEIRO CALCULISTA DE FUNDAÇÕES AUTORIZANDO SUA EXECUÇÃO. VALE RESSALTAR QUE CADA SOLO É/OU REGIÃO EXISTE UM PERFIL GEOTÉCNICO DIFERENTE, O QUE OBRIGA QUE A FUNDAÇÃO SEJA RECALCULADA PARA EVITAR FUTURAS PATOLOGIAS E PROBLEMAS CONSTRUTIVOS, ALÉM DE UMA POSSÍVEL DIFERENÇA DE CUSTO SIGNIFICATIVA.

Caracteristicas do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO.
5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) , RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35.42 GPa
3 – FATOR A/C < 0.4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargos para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

(A) ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
(1) ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centimetros e Niveis em metros
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é do Eng° resp. Técnico.
4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

Itacoatiara PREFEITURA

RESPONSÁVEIS PELA ELABORAÇÃO		CREA
NOME 01		
NOME 02		
NOME 03	RAIMUNDO NONATO BELO SOARES - ENGENHEIRO CIVIL	CREA - AP/N.O AM RN

00	EMISSÃO INICIAL	
REVISÃO	DATA DE REVISÃO	TRATAMENTO

Construção de uma Policlínica Regional no Municipio de Itacoatiara/AM

MUNICÍPIO DE ITACOATIARA

PAC SAÚDE

DISCIPLINA
ESTRUTURAL

PRANCHA 11/62

DETALHAMENTO DAS SAPATAS DE FUNDAÇÃO

PROJETO EXECUTIVO

MS_POLICLÍNICA_EST-11

ESCALA: METROS | DATA: 10/10/2024 | DESENHO: RADIACAIA

KAYO HENRIQUE MOREIRA

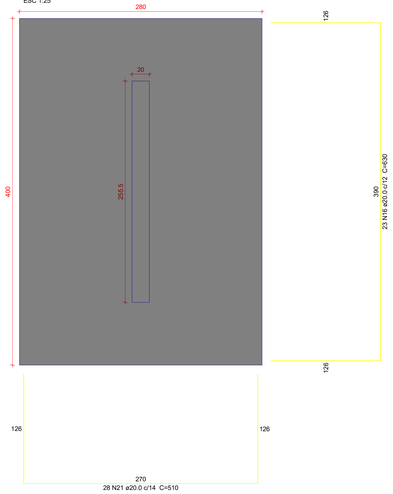
199774/D

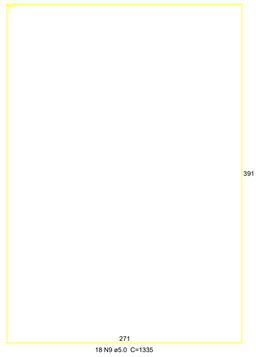
FOLHA A0 841 x 1189

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL.

S220-224

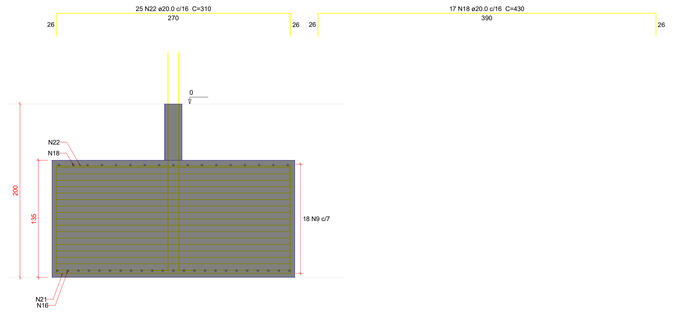
PLANTA
ESC 1:25



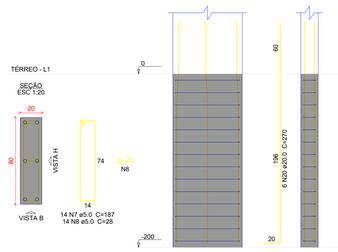


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

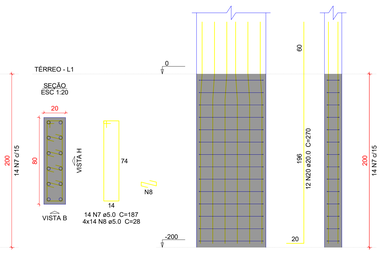
CORTE
ESC 1:25



P220



P224



Relação do aço

S220-224 S236-241 S237-238

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	28	187	5236
	2	5.0	56	39	2184
	3	5.0	14	1395	19530
	4	5.0	26	167	4342
	5	5.0	52	29	1508
	6	5.0	13	845	10985
	7	5.0	28	187	5236
	8	5.0	70	28	1960
	9	5.0	18	1335	24030
CA50	10	10.0	16	224	3584
	11	10.0	28	294	8232
	12	12.5	16	273	4368
	13	16.0	15	440	6600
	14	16.0	20	169	3380
	15	20.0	28	540	15120
	16	20.0	45	630	28350
	17	20.0	25	340	8500
	18	20.0	36	430	15480
	19	20.0	17	300	5100
	20	20.0	18	270	4860
	21	20.0	28	510	14280
	22	20.0	25	310	7750

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	10.0	118.2	80.1
	12.5	43.7	46.3
	16.0	99.8	173.3
	20.0	994.4	2697.6
CA60	5.0	750.2	127.2

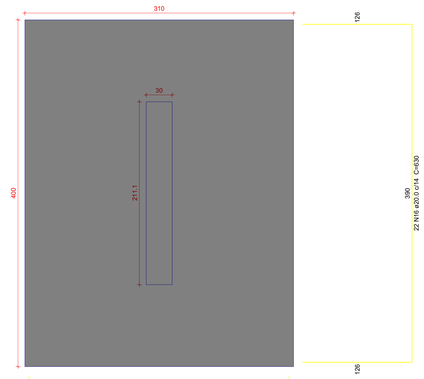
PESO TOTAL (kg)

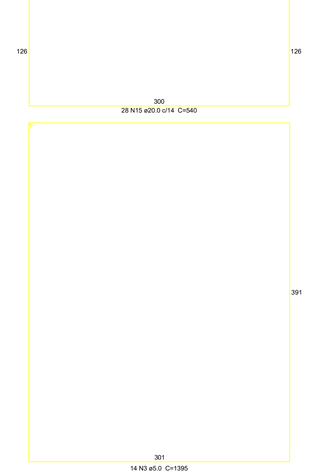
CA50	2997.3
CA60	127.2

Volume de concreto (C-35) = 36.56 m³
Área de forma = 52.98 m²

S236-241

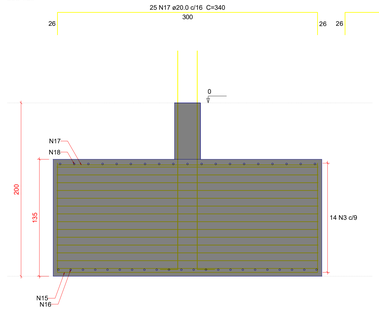
PLANTA
ESC 1:25



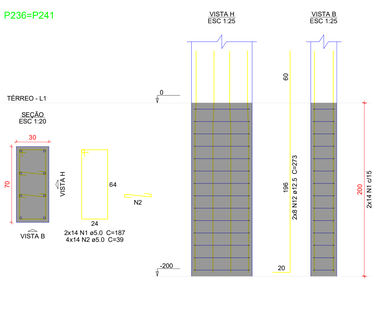


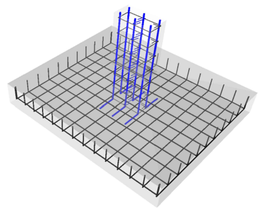
Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

CORTE
ESC 1:25



P236=P241



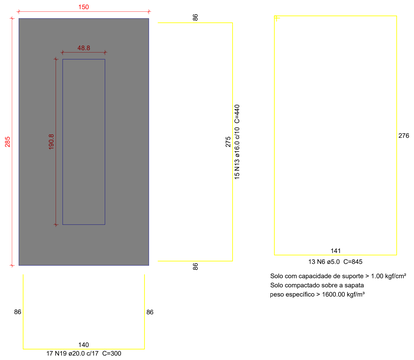


DETALHE ESQUEMÁTICO DAS ARMADURAS DAS SAPATAS EM 3D

OBS: SOMENTE EXECUTAR A FUNDAÇÃO DESTE EMPREENDIMENTO APÓS O ESTUDO DO SOLO, COM NO MÍNIMO O ENSAIO DE SONDAGEM TIPO SPT E A CONCLUSÃO DE UM ENGENHEIRO CALCULISTA DE FUNDAÇÕES AUTORIZANDO SUA EXECUÇÃO. VALE RESSALTAR QUE CADA SOLO E/OU REGIÃO EXISTE UM PERFIL GEOTÉCNICO DIFERENTE, O QUE OBRIGA QUE A FUNDAÇÃO SEJA RECALCULADA PARA EVITAR FUTURAS PATOLOGIAS E PROBLEMAS CONSTRUTIVOS, ALÉM DE UMA POSSÍVEL DIFERENÇA DE CUSTO SIGNIFICATIVA.

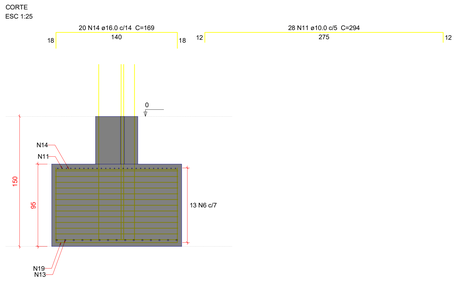
S237-238

PLANTA
ESC 1:25

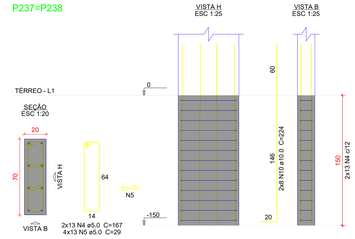


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

CORTE
ESC 1:25



P237=P238



Caracteristicas do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO.
5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) , RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35.42 GPa
3 – FATOR A/C < 0.4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

Ⓐ ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
① ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centimetros e Nivels em metros
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é da Eng° resp Técnico.
4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

Itacoatiara PREFEITURA

RESPONSÁVEIS PELO PROJETO

NOME 01 — RESPONSÁVEL
NOME 02 — RESPONSÁVEL
NOME 03 — RESPONSÁVEL: RAIMUNDO NONATO BELO SOARES - ENGENHEIRO CIVIL — CREA - 42743-D AM RN

Nº	DATA/HORA	EMISSÃO INICIAL
1 REVISÃO	14/01/26 10:13:52	1 INTERAÇÃO

VOLUMES/PLACAS

Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM

ENDEREÇO
MUNICÍPIO DE ITACOATIARA — BAIRRO: ZONA RURAL

CEP 241.380/000-75
ENDEREÇO RUA SLVINO MAIA, 3355, BAIRRO - SÃO FRANCISCO - ITACOATIARA - AM
TELEFONE/WHATSAPP (11) 0000

PAC 2025/26

DISCIPLINA
ESTRUTURAL

PRANCHA 12/62

DETALHAMENTO DAS SAPATAS DE FUNDAÇÃO

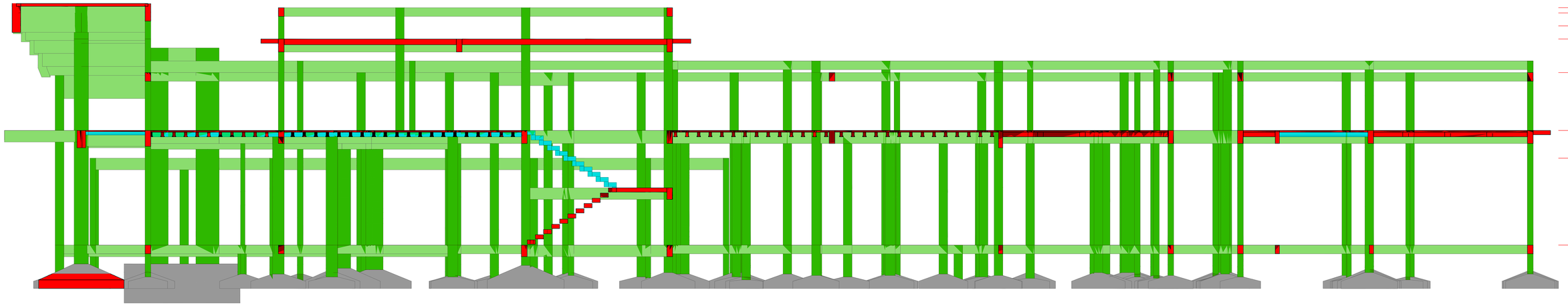
TIPO DE PROJETO
PROJETO EXECUTIVO

NOME DO ARQUIVO	ESCALA	UNIDADE	DATA	STATUS
MS_POLICLÍNICA_EST-12.RVB	1/25	METROS	12/12/2025	PADRÃO

RESPONSÁVEL TÉCNICO
KAYO HENRIQUE MOREIRA

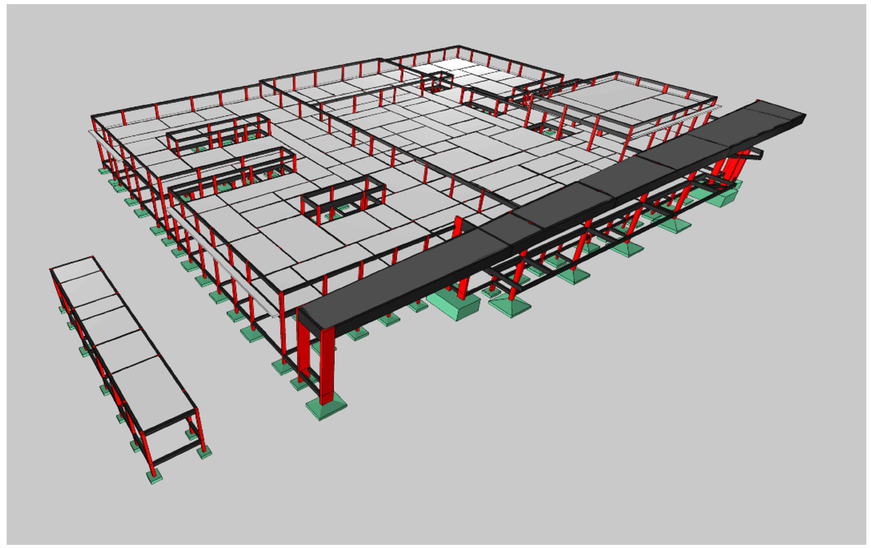
ART/RRT
199774/D

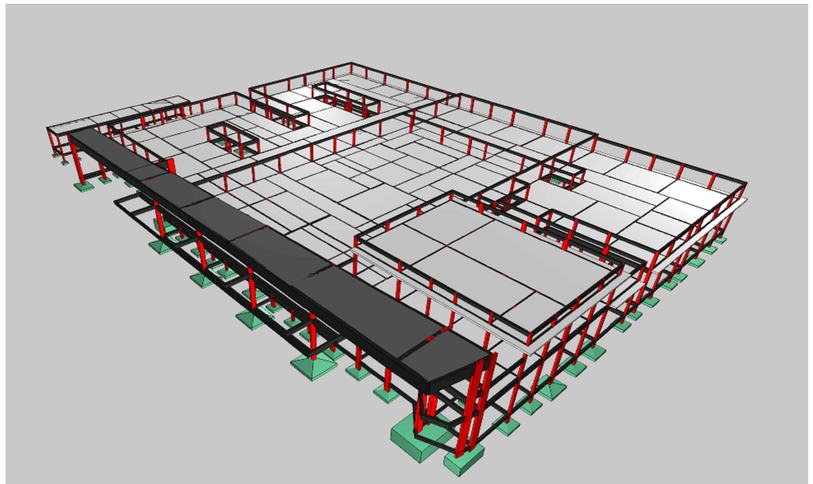
FOLHA A0
841 X 1189



Corte B-B

escala 1:50





Características do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO.

5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) , RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35.42 GPa
3 – FATOR A/C < 0.4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

(A) ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
(1) ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centímetros e Níveis em metros
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é do Eng° resp. Técnico.
4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

Itacoatiara PREFEITURA

NOME 01
NOME 02
NOME 03 RANULFO NONATO BELO TAVARES - ENGENHEIRO CIVIL

CREA - 421412-AM RN

NO.	DESCRIÇÃO	EMISSÃO INICIAL
00	EMISSÃO INICIAL	10/10/2025

Nome do Município:
Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM

MUNICÍPIO DE ITACOATIARA

ENDEREÇO DA OBRA
AV.JK (MISSÕES) N. 1541 , RUA ALCINDO MAIA, S/NS, BAIRRO – SÃO FRANCISCO – ITACOATIARA - AM
COORDENADAS: 3°4'1.08"S 58°25'1.08"W

PAC SAÚDE

DISCIPLINA
ESTRUTURAL
PRANCHA 13/62

CORTE ESQUEMÁTICO E IMAGENS DO PÓRTICO EM 3D

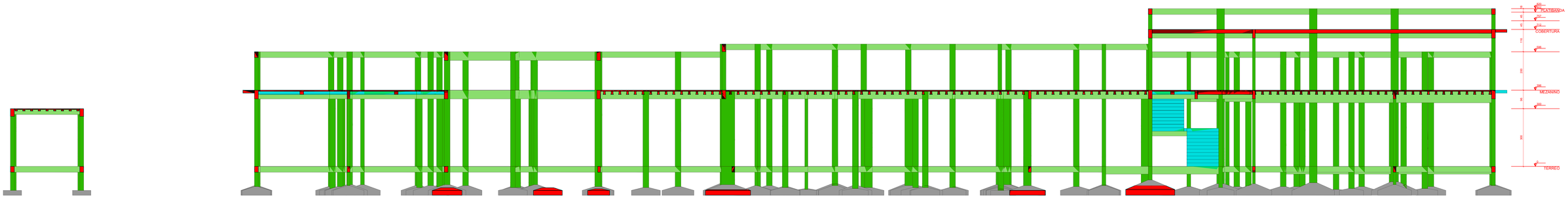
TIPO DE PROJETO
PROJETO EXECUTIVO

NOME DO ARQUIVO	ESCALA	UNIDADE	DATA	REVISÃO
MS_POLICLÍNICA_EST-13	1:50	METROS	10/10/2025	INICIAL

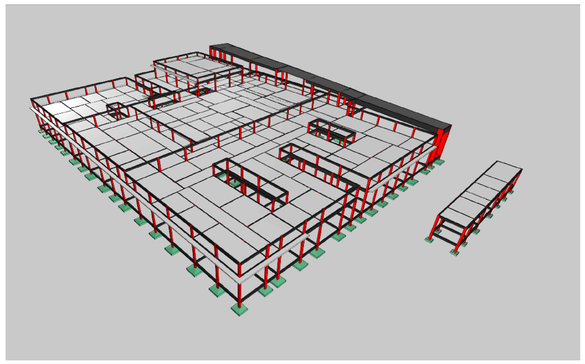
RESPONSÁVEL TÉCNICO
KAYO HENRIQUE MOREIRA

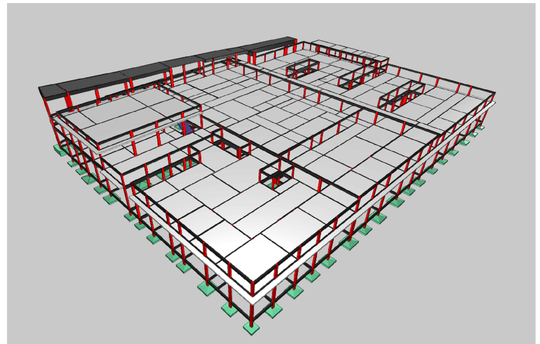
PROJETO	ART
199774/D	**RN.25 04 897-1 DR**

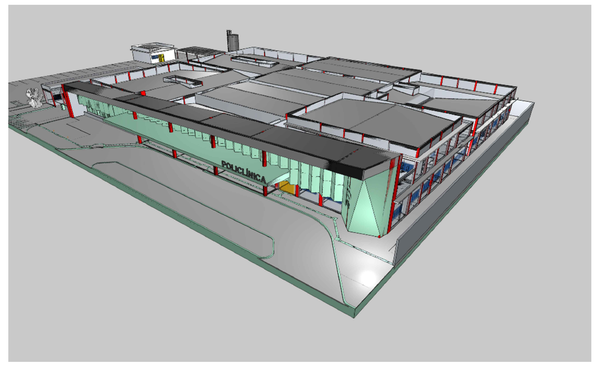
DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

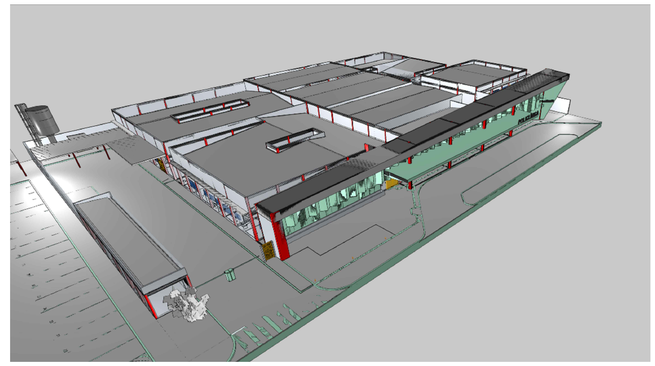


Corte A-A
escala 1:50









Características do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4,5 cm
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO.

5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) – RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE: ≥ 35,42 GPa
3 – FATOR A/C < 0,4
4 – AÇO: CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE ≥ 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

(A) ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
(1) ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centímetros e Níveis em metros.
2 – Conferir as disposições das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela Fiscalização da obra é do Eng° resp Técnico.
4 – Aconselhamos molagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Todo e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e a mesma deverá estar seu parecer por escrito.

Itacoatiara
PREFEITURA

ESCALA: A1
ESCALA: A3
ESCALA: A4 — ENGENHEIRO CIVIL — CREA - 07/D DN/RR

Rev.	Descrição	Assinatura/Data
00	EMISSÃO INICIAL	08/2025

Nome do Projeto:
Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM

Endereço:
MUNICÍPIO DE ITACOATIARA

Responsável Técnico:
ZA 241.350/2025-1 VII
ENGENHEIRO CIVIL, DOS SANTOS - CREA - 07/D DN/RR
ENGENHEIRO ELETRICISTA, CREA - 07/D DN/RR

PAC
NOVO BRASIL

Título do Projeto:
ESTRUTURAL
PRANCHA 14/62

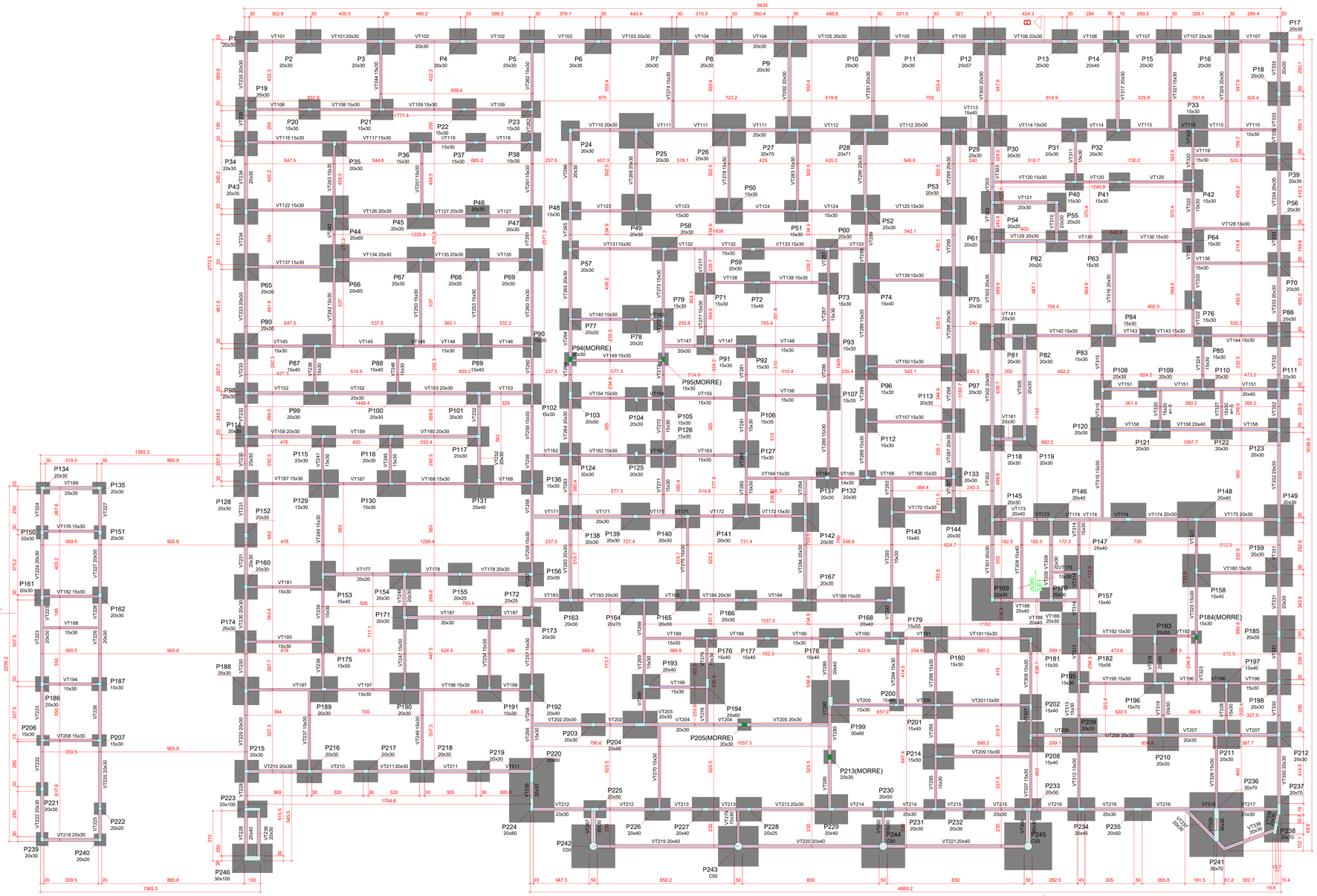
Assunto:
CORTE ESQUEMÁTICO E IMAGENS DO PÓRTICO EM 3D

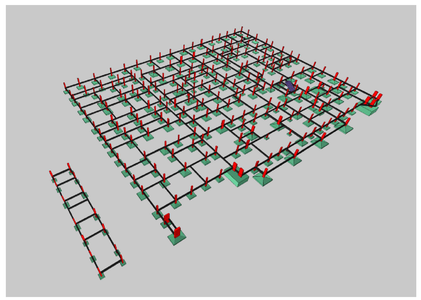
PROJETO EXECUTIVO

ARQUIVO DIGITAL	ESCALA	DATA	FOLHA
MS_POLICLÍNICA_EST-14.rvt	1:50	08/2025	14/62

RESPONSÁVEL TÉCNICO	CREA
KAYO HENRIQUE MOREIRA	199774-D

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOS CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL





Forma do pavimento TÉRREO (Nível 0)

escala 1:100

Vigas

Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
VT101	20x30	0	0
VT102	20x30	0	0
VT103	20x30	0	0
VT104	20x30	0	0
VT105	20x30	0	0
VT106	20x30	0	0
VT107	20x30	0	0
VT108	15x30	0	0
VT109	15x30	0	0
VT110	20x30	0	0
VT111	20x30	0	0
VT112	20x30	0	0
VT113	15x40	0	0
VT114	15x30	0	0
VT115	15x30	0	0
VT116	15x30	0	0
VT117	15x30	0	0
VT118	15x30	0	0
VT119	15x30	0	0
VT120	15x30	0	0
VT121	20x30	0	0
VT122	15x30	0	0
VT123	15x30	0	0
VT124	15x30	0	0
VT125	15x30	0	0
VT126	20x30	0	0
VT127	20x30	0	0
VT128	15x30	0	0
VT129	20x30	0	0
VT130	15x30	0	0
VT131	15x30	0	0
VT132	15x30	0	0
VT133	15x30	0	0
VT134	20x30	0	0
VT135	20x30	0	0
VT136	15x30	0	0
VT137	15x30	0	0
VT138	15x30	0	0
VT139	15x30	0	0
VT140	15x30	0	0
VT141	20x30	0	0
VT142	15x30	0	0
VT143	15x30	0	0
VT144	15x30	0	0
VT145	15x30	0	0
VT146	15x30	0	0
VT147	20x30	0	0
VT148	15x30	0	0
VT149	15x30	0	0
VT150	15x30	0	0
VT151	20x40	0	0
VT152	20x30	0	0
VT153	20x30	0	0
VT154	15x30	0	0
VT155	15x30	0	0
VT156	15x30	0	0
VT157	15x30	0	0
VT158	20x40	0	0
VT159	20x30	0	0
VT160	20x30	0	0
VT161	20x30	0	0
VT162	15x30	0	0
VT163	15x30	0	0
VT164	15x30	0	0
VT165	14x30	0	0
VT166	15x30	0	0
VT167	15x30	0	0
VT168	15x30	0	0
VT169	20x30	0	0
VT170	15x30	0	0
VT171	20x30	0	0
VT172	15x30	0	0
VT173	20x40	0	0
VT174	20x30	0	0
VT175	20x30	0	0
VT176	15x30	0	0
VT177	20x30	0	0
VT178	20x30	0	0
VT179	15x30	0	0
VT180	15x30	0	0
VT181	15x30	0	0
VT182	15x30	0	0
VT183	20x30	0	0
VT184	20x30	0	0
VT185	15x30	0	0
VT186	20x40	0	0
VT187	20x30	0	0
VT188	15x30	0	0
VT189	15x30	0	0
VT190	15x30	0	0
VT191	15x30	0	0
VT192	15x30	0	0
VT193	15x30	0	0
VT194	15x30	0	0
VT195	15x30	0	0
VT196	15x30	0	0
VT197	15x30	0	0
VT198	15x30	0	0
VT199	15x30	0	0
VT200	15x30	0	0
VT201	15x30	0	0
VT202	20x30	0	0
VT203	20x30	0	0
VT204	20x30	0	0
VT205	20x30	0	0
VT206	20x30	0	0
VT207	20x30	0	0
VT208	15x30	0	0
VT209	15x30	0	0
VT210	20x30	0	0
VT211	20x30	0	0
VT212	20x30	0	0
VT213	20x30	0	0
VT214	20x30	0	0
VT215	20x30	0	0
VT216	20x30	0	0
VT217	20x30	0	0
VT218	20x30	0	0
VT219	20x40	0	0
VT220	20x40	0	0
VT221	20x40	0	0
VT222	20x30	0	0
VT223	20x30	0	0
VT224	20x30	0	0
VT225	20x30	0	0
VT226	20x30	0	0

Vigas

Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
VT227	20x30	0	0
VT228	20x40	0	0
VT229	20x30	0	0
VT230	20x30	0	0
VT231	20x30	0	0
VT232	20x30	0	0
VT233	20x30	0	0
VT234	20x30	0	0
VT235	20x30	0	0
VT236	20x30	0	0
VT237	15x30	0	0
VT238	15x30	0	0
VT239	15x30	0	0
VT240	15x30	0	0
VT241	15x30	0	0
VT242	15x30	0	0
VT243	15x30	0	0
VT244	15x30	0	0
VT245	15x30	0	0
VT246	15x30	0	0
VT247	15x30	0	0
VT248	20x30	0	0
VT249	15x30	0	0
VT250	15x30	0	0
VT251	15x30	0	0
VT252	20x30	0	0
VT253	15x30	0	0
VT254	15x30	0	0
VT255	20x30	0	0
VT256	15x30	0	0
VT257	15x30	0	0
VT258	15x30	0	0
VT259	15x30	0	0
VT260	15x30	0	0
VT261	15x30	0	0
VT262	15x30	0	0
VT263	20x30	0	0
VT264	20x30	0	0
VT265	20x30	0	0
VT266	20x30	0	0
VT267	30x30	0	0
VT268	20x30	0	0
VT269	15x30	0	0
VT270	15x30	0	0
VT271	15x30	0	0
VT272	15x30	0	0
VT273	15x30	0	0
VT274	15x30	0	0
VT275	15x30	0	0
VT276	15x30	0	0
VT277	15x30	0	0
VT278	15x30	0	0
VT279	15x30	0	0
VT280	15x30	0	0
VT281	15x30	0	0
VT282	20x30	0	0
VT283	15x30	0	0
VT284	20x30	0	0
VT285	20x40	0	0
VT286	15x30	0	0
VT287	15x30	0	0
VT288	15x30	0	0
VT289	15x30	0	0
VT290	20x30	0	0
VT291	20x30	0	0
VT292	15x30	0	0
VT293	15x30	0	0
VT294	15x30	0	0
VT295	15x30	0	0
VT296	15x30	0	0
VT297	20x30	0	0
VT298	20x30	0	0
VT299	20x30	0	0
VT300	20x30	0	0
VT301	20x30	0	0
VT302	20x30	0	0
VT303	20x30	0	0
VT304	15x40	0	0
VT305	20x30	0	0
VT306	30x30	0	0
VT307	15x30	0	0
VT308	15x30	0	0
VT309	20x30	0	0
VT310	20x30	0	0
VT311	15x30	0	0
VT312	15x30	0	0
VT313	20x30	0	0
VT314	15x40	0	0
VT315	15x30	0	0
VT316	20x30	0	0
VT317	20x30	0	0
VT318	20x30	0	0
VT319	20x30	0	0
VT320	15x30	-5	-5
VT321	15x30	0	0
VT322	15x30	0	0
VT323	15x30	0	0
VT324	20x30	0	0
VT325	20x30	0	0
VT326	15x30	0	0
VT327	15x30	-5	-5
VT328	15x30	0	0
VT329	20x30	0	0
VT330	20x30	0	0
VT331	20x30	0	0
VT332	20x30	0	0
VT333	20x30	0	0
VT334	20x30	0	0
VT335	20x30	0	0
VT336	20x30	0	0
VT337	20x30	0	0
VT338	20x30	0	0

Pilares

Nome	Seção	Elevação (cm)	Nível (cm)
P1	20x30	0	0
P2	20x30	0	0
P3	20x30	0	0
P4	20x30	0	0
P5	20x30	0	0
P6	20x30	0	0
P7	20x30	0	0
P8	20x30	0	0
P9	20x30	0	0
P10	20x30	0	0
P11	20x30	0	0
P12	20x57	0	0
P13	20x30	0	0
P14	20x40	0	0
P15	20x30	0	0
P16	20x30	0	0
P17	20x30	0	0
P18	20x30	0	0
P19	20x30	0	0
P20	15x30	0	0
P21	15x30	0	0
P22	15x30	0	0
P23	15x30	0	0
P24	20x30	0	0
P25	20x30	0	0
P26	20x30	0	0
P27	20x70	0	0
P28	20x71	0	0
P29	20x30	0	0
P30	20x30	0	0
P31	20x30	0	0
P32	20x30	0	0
P33	15x30	0	0
P34	20x30	0	0
P35	20x30	0	0
P36	15x30	0	0
P37	15x30	0	0
P38	15x30	0	0
P39	20x30	0	0
P40	15x30	0	0
P41	15x30	0	0
P42	15x30	0	0
P43	20x35	0	0
P44	20x60	0	0
P45	20x30	0	0
P46	20x30	0	0
P47	20x30	0	0
P48	15x30	0	0
P49	20x30	0	0
P50	15x30	0	0
P51	15x30	0	0
P52	25x30	0	0
P53	20x30	0	0
P54	20x30	0	0
P55	20x20	0	0
P56	20x30	0	0
P57	20x30	0	0
P58	20x30	0	0
P59	20x30	0	0
P60	20x30	0	0
P61	20x20	0	0
P62	20x20	0	0
P63	15x30	0	0
P64	15x30	0	0
P65	20x30	0	0
P66	20x65	0	0
P67	20x30	0	0
P68	20x30	0	0
P69	20x30	0	0
P70	20x30	0	0
P71	15x30	0	0
P72	15x40	0	0
P73	15x30	0	0
P74	15x40	0	0
P75	15x30	0	0
P76	15x30	0	0
P77	20x20	0	0
P78	20x20	0	0
P79	15x30	0	0
P80	20x30	0	0
P81	15x30	0	0
P82	20x30	0	0
P83	15x30	0	0
P84	15x30	0	0
P85	15x30	0	0
P86	20x30	0	0
P87	15x40	0	0
P88	15x40	0	0
P89	15x40	0	0
P90	20x30	0	0
P91	15x30	0	0
P92	15x30	0	0
P93	15x30	0	0
P94(MORRE)	20x30	0	0
P95(MORRE)	15x30	0	0
P96	15x30	0	0
P97	20x30	0	0
P98	20x30	0	0
P99	20x30	0	0
P100	20x30	0	0
P101	20x30	0	0
P102	15x30	0	0
P103	20x50	0	0
P104	20x30	0	0
P105	15x30	0	0
P106	15x35	0	0
P107	15x35	0	0
P108	20x30	0	0
P109	20x30	0	0
P110	20x30	0	0
P111	20x30	0	0
P112	15x30	0	0
P113	20x30	0	0
P114	20x30	0	0
P115	20x30	0	0
P116	20x30	0	0
P117	20x30	0	0
P118	20x30	0	0
P119	20x30	0	0
P120	20x30	0	0

Pilares

Nome	Seção	Elevação (cm)	Nível (cm)
P121	20x30	0	0
P122	20x30	0	0
P123	20x30	0	0
P124	20x30	0	0
P125	20x30	0	0
P126	15x30	0	0
P127	15x30	0	0
P128	20x30	0	0
P129	15x30	0	0
P130	15x30	0	0
P131	20x40	0	0
P132	20x57	0	0
P133	20x30	0	0
P134	20x30	0	0
P135	20x30	0	0
P136	15x30	0	0
P137	20x30	0	0
P138	20x30	0	0
P139	20x30	0	0
P140	20x30	0	0
P141	20x30	0	0
P142	20x30	0	0
P143	15x40	0	0
P144	20x30	0	0
P145	20x30	0	0
P146	20x40	0	0
P147	20x40	0	0
P148	20x40	0	0
P149	20x30	0	0
P150	20x30	0	0
P151	20x30	0	0
P152	20x30	0	0
P153	15x40	0	0
P154	20x30	0	0
P155	20x30	0	0
P156	20x30	0	0
P157	15x40	0	0
P158	15x45	0	0
P159	20x30	0	0
P160	20x30	0	0
P161	20x30	0	0
P162	15x30	0	0
P163	20x30	0	0
P164	20x70	0	0
P165	20x30	0	0
P166	20x30	0	0
P167	20x30	0	0
P168	20x40	0	0
P169	20x30	0	0
P170	20x30	0	0
P171	20x30	0	0
P172	20x25	0	0
P173	20x30	0	0
P174	20x30	0	0
P175	15x50	0	0
P176	15x40	0	0
P177	15x40	0	0
P178	15x40	0	0
P179	15x55	0	0
P180	15x30	0	0
P181	15x35	0	0
P182	15x58	0	0
P183	20x65	0	0
P184(MORRE)	15x30	0	0
P185	20x50	0	0
P186	20x30	0	0
P187	15x30	0	0
P188	20x30	0	0
P189	20x30	0	0
P190	20x30	0	0
P191	15x30	0	0
P192	20x40	0	0
P193	20x40	0	0
P194	20x60	0	0
P195	20x30	0	0
P196	15x70	0	0
P197	15x40	0	0
P198	20x30	0	0
P199	30x60	0	0
P200	15x30	0	0
P201	15x40	0	0
P202	15x30	0	0
P203	20x30	0	0
P204	20x66	0	0
P205(MORRE)	20x30	0	0
P206	15x30	0	0
P207	15x30	0	0
P208	15x40	0	0
P209	20x25	0	0
P210	20x30	0	0
P211	20x30	0	0
P212	20x30	0	0
P213(MORRE)	20x30	0	0
P214	15x50	0	0
P215	20x30	0	0
P216	20x30	0	0
P217	20x30	0	0
P218	20x30	0	0
P219	20x30	0	0
P220	20x80	0	0
P221	20x30	0	0
P222	20x20	0	0
P223	20x100	0	0
P224	20x80	0	0
P225	20x50	0	0
P226	20x40	0	0
P227	20x40	0	0
P228	20x25	0	0
P229	20x40	0	0
P230	20x50	0	0
P231	20x30	0	0
P232	20x30	0	0
P233	20x50	0	0
P234	20x45	0	0
P235	20x50	0	0
P236	30x70	0	0
P237	20x70	0	0
P238	20x70	0	0
P239	20x30	0	0
P240	20x20	0	0
P241	30x70	0	0
P242	Circ 50	0	0
P243	Circ 50	0	0
P244	Circ 50	0	0
P245	Circ 50	0	0
P246	30x100	0	0

Características dos materiais	
fck (kgf/cm²)	Ecs (kgf/cm²)
350	294029

Dimensão máxima do agregado = 19 mm

Legenda dos pilares
Pilar que morre
Pilar que passa
Pilar com mudança de seção

Legenda das vigas e paredes
Viga

Características do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35.42 GPa
3 – FATOR A/C < 0.4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) , RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

A ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
1 ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centímetros e Níveis em metros
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é do Eng° resp Técnico.
4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

PLANTA CHAVE DE SITUAÇÃO

Itacoatiara PREFEITURA

RESPONSÁVEL TÉCNICO PELO PROJETO EXECUTIVO
NOME 01
ASSINATURA/CARIMBO
NOME 02
ASSINATURA/CARIMBO
NOME 03: RAIMUNDO NONATO BELO SOARES – ENGENHEIRO CIVIL
ASSINATURA/CARIMBO
CREA – 4374-D AM RR

PROJETISTA

REVISÃO	DATA DE REVISÃO	DESCRIÇÃO
R0	02/12/2025	EMISSÃO INICIAL

TÍTULO DO PROJETO
Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM.

PROPRIETÁRIO
MUNICÍPIO DE ITACOATIARA

CNPJ
04.241.980/0001-75

ENDEREÇO
RUA ÁLVARO MAIA, 3355, BAIRRO - SÃO FRANCISCO - ITACOATIARA- AM
CEP: 69.101-380

PAC SAÚDE

DISCIPLINA
ESTRUTURAL

PRANCHA 15/62

TÍTULO DA PRANCHA
IMAGEM ESQUEMÁTICA EM 3D INDICANDO A EVOLUÇÃO DA OBRA

NOME DO PROJETO
PROJETO EXECUTIVO

NOME PRINCIPAL - ARQUIVO	REVISÃO	UNIDADE	DATA	ESCALA
MS_POLICLÍNICA_EST-15	R00	METROS	02/12/2025	INDICADA

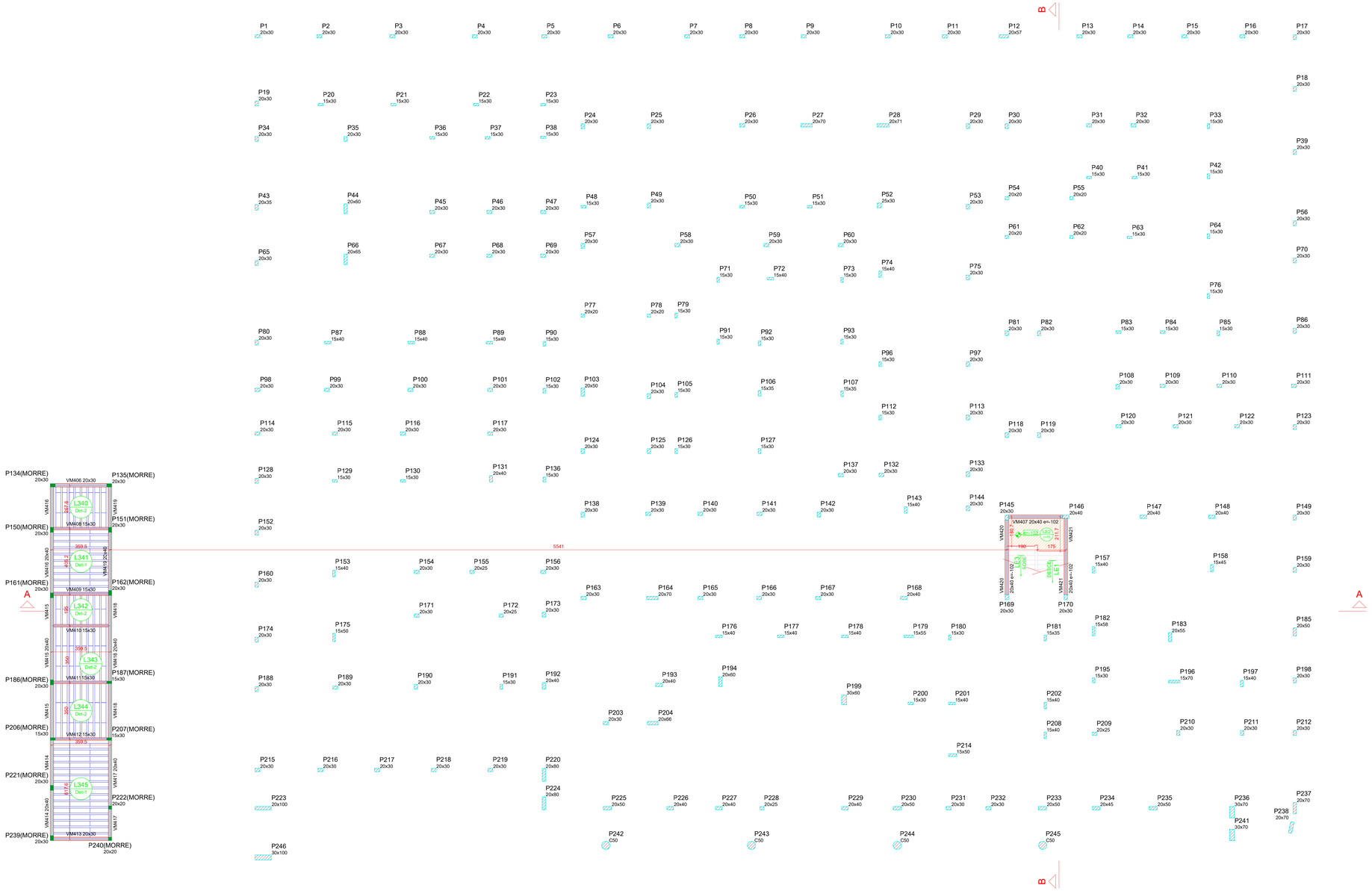
RESPONSÁVEL TÉCNICO
KAYO HENRIQUE MOREIRA

ART/RRT
199774/D

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

FOLHA A0
841 x 1189

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL



Forma intermediária do pavimento MEZANINO (Nível 300)

escala 1:100

Pilares			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
P1	20x30	0	300
P2	20x30	0	300
P3	20x30	0	300
P4	20x30	0	300
P5	20x30	0	300
P6	20x30	0	300
P7	20x30	0	300
P8	20x30	0	300
P9	20x30	0	300
P10	20x30	0	300
P11	20x30	0	300
P12	20x57	0	300
P13	20x30	0	300
P14	20x30	0	300
P15	20x30	0	300
P16	20x30	0	300
P17	20x30	0	300
P18	20x30	0	300
P19	20x30	0	300
P20	15x30	0	300
P21	15x30	0	300
P22	15x30	0	300
P23	15x30	0	300
P24	20x30	0	300
P25	20x30	0	300
P26	20x30	0	300
P27	20x70	0	300
P28	20x71	0	300
P29	20x30	0	300
P30	20x30	0	300
P31	20x30	0	300
P32	20x30	0	300
P33	15x30	0	300
P34	20x30	0	300
P35	20x30	0	300
P36	15x30	0	300
P37	15x30	0	300
P38	15x30	0	300
P39	20x30	0	300
P40	15x30	0	300
P41	15x30	0	300
P42	15x30	0	300
P43	20x35	0	300
P44	20x60	0	300
P45	20x30	0	300
P46	20x30	0	300
P47	20x30	0	300
P48	15x30	0	300
P49	20x30	0	300
P50	15x30	0	300
P51	15x30	0	300
P52	25x30	0	300
P53	20x30	0	300
P54	20x20	0	300
P55	20x20	0	300
P56	20x30	0	300
P57	20x30	0	300
P58	20x30	0	300
P59	20x30	0	300
P60	20x30	0	300
P61	20x20	0	300
P62	20x20	0	300
P63	15x30	0	300
P64	15x30	0	300
P65	20x30	0	300
P66	20x65	0	300
P67	20x30	0	300
P68	20x30	0	300
P69	20x30	0	300
P70	20x30	0	300
P71	15x30	0	300
P72	15x40	0	300
P73	15x30	0	300
P74	15x40	0	300
P75	20x30	0	300
P76	15x30	0	300
P77	20x20	0	300
P78	20x20	0	300
P79	15x30	0	300
P80	20x30	0	300
P81	20x30	0	300
P82	20x30	0	300
P83	15x30	0	300
P84	15x30	0	300
P85	15x30	0	300
P86	20x30	0	300
P87	15x40	0	300
P88	15x40	0	300
P89	15x40	0	300
P90	15x30	0	300
P91	15x30	0	300
P92	15x30	0	300
P93	15x30	0	300
P96	15x30	0	300
P97	20x30	0	300
P98	20x30	0	300
P99	20x30	0	300
P100	20x30	0	300
P101	20x30	0	300
P102	15x30	0	300
P103	20x50	0	300
P104	20x30	0	300
P105	15x30	0	300
P106	15x35	0	300
P107	15x35	0	300
P108	20x30	0	300
P109	20x30	0	300
P110	20x30	0	300
P111	20x30	0	300
P112	15x30	0	300
P113	20x30	0	300
P114	20x30	0	300
P115	20x30	0	300
P116	20x30	0	300
P117	20x30	0	300
P118	20x30	0	300
P119	20x30	0	300
P120	20x30	0	300
P121	20x30	0	300
P122	20x30	0	300
P123	20x30	0	300
P124	20x30	0	300
P125	20x30	0	300
P126	15x30	0	300
P127	15x30	0	300
P128	20x30	0	300
P129	15x30	0	300
P130	15x30	0	300
P131	20x40	0	300
P132	20x30	0	300
P133	20x30	0	300
P134	20x30	0	300
P135	20x30	0	300
P136	15x30	0	300
P137	15x30	0	300
P138	20x30	0	300
P139	20x30	0	300
P140	20x30	0	300
P141	20x30	0	300
P142	20x30	0	300
P143	15x40	0	300
P144	20x30	0	300
P145	20x30	0	300
P146	20x40	0	300
P147	20x40	0	300
P148	20x40	0	300
P149	20x30	0	300
P150	20x30	0	300
P151	20x30	0	300
P152	20x30	0	300
P153	15x40	0	300
P154	20x30	0	300
P155	20x25	0	300
P156	20x30	0	300
P157	15x40	0	300
P158	15x45	0	300
P159	20x30	0	300
P160	20x30	0	300
P161	20x30	0	300
P162	20x30	0	300
P163	20x30	0	300
P164	20x70	0	300
P165	20x30	0	300
P166	20x30	0	300
P167	20x30	0	300
P168	20x40	0	300
P169	20x30	0	300
P170	20x30	0	300
P171	20x30	0	300
P172	20x25	0	300
P173	20x30	0	300
P174	20x30	0	300
P175	15x50	0	300
P176	15x40	0	300
P177	15x40	0	300
P178	15x40	0	300
P179	15x55	0	300
P180	15x30	0	300
P181	15x35	0	300
P182	15x58	0	300
P183	20x55	0	300
P185	20x50	0	300
P186	20x30	0	300
P187	15x30	0	300
P188	20x30	0	300
P189	20x30	0	300
P190	20x30	0	300
P191	15x30	0	300
P192	20x40	0	300
P193	20x40	0	300
P194	20x60	0	300
P195	15x30	0	300
P196	15x70	0	300
P197	15x40	0	300
P198	20x30	0	300
P199	30x60	0	300
P200	15x30	0	300
P201	15x40	0	300
P202	15x40	0	300
P203	20x30	0	300
P204	20x66	0	300
P208	15x40	0	300
P209	20x25	0	300
P210	20x30	0	300
P211	20x30	0	300
P212	20x30	0	300
P214	15x50	0	300
P215	20x30	0	300
P216	20x30	0	300
P217	20x30	0	300
P218	20x30	0	300
P219	20x30	0	300
P220	20x80	0	300
P224	20x80	0	300
P223	20x100	0	300
P225	20x50	0	300
P226	20x40	0	300
P227	20x40	0	300
P228	20x25	0	300
P229	20x40	0	300
P230	20x50	0	300
P231	20x30	0	300
P232	20x30	0	300
P233	20x50	0	300
P234	20x45	0	300
P235	20x50	0	300
P236	30x70	0	300
P237	20x70	0	300
P238	20x70	0	300
P241	30x70	0	300
P242	Circ 50	0	300
P243	Circ 50	0	300
P244	Circ 50	0	300
P245	Circ 50	0	300
P246	30x100	10	310

Vigas			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
VM406	20x30	0	300
VM407	20x40	-102	198
VM408	15x30	0	300
VM409	15x30	0	300
VM410	15x30	0	300
VM411	15x30	0	300
VM412	15x30	0	300
VM413	20x30	0	300
VM414	20x40	0	300
VM415	20x40	0	300
VM416	20x40	0	300
VM417	20x40	0	300
VM418	20x40	0	300
VM419	20x40	0	300
VM420	20x40	-102	198
VM421	20x40	-102	198

Blocos de enchimento						
Detalhe	Tipo	Nome	Dimensões(cm)			Quantidade
			hb	bx	by	
1/2	EPS Unidirecional	B8/30/125/10/1.5/3	8	30	125	163

Lajes							
Dados						Sobrecarga (kgf/m²)	
Nome	Tipo	Altura (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)	Peso próprio (kgf/m²)	Adicional	Acidental	Localizada
L340	Treliçada 1D	12	0	300	151	70	50	-
L341	Treliçada 1D	12	0	300	151	70	50	-
L342	Treliçada 1D	12	0	300	151	70	50	-
L343	Treliçada 1D	12	0	300	151	70	50	-
L344	Treliçada 1D	12	0	300	151	70	50	-
L345	Treliçada 1D	12	0	300	151	70	50	-
LE1	Maciça	15	0	300	811	150	250	-
LE2	Maciça	15	-102	198	375	150	250	-

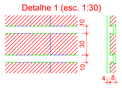
Características dos materiais	
fck (kgf/cm²)	Ecs (kgf/cm²)
350	294029

Dimensão máxima do agregado = 19 mm

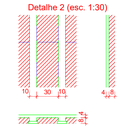
Legenda dos pilares
Pilar que morre
Pilar que passa

Legenda das vigas e paredes
Viga

Detalhe 1 (esc. 1:30)



Detalhe 2 (esc. 1:30)



Caracteristicas do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO.
5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) , RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35.42 GPa
3 – FATOR A/C < 0.4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

A ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
1 ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centímetros e Níveis em metros
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é do Eng° resp. Técnico.
4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

Itacoatiara PREFEITURA

AUTOR(A) DO PROJETO EXECUTIVO

NOME 01

ASSINATURA (QUANDO)

NOME 02

ASSINATURA (QUANDO)

NOME 03 RAIMUNDO NONATO BELO SOARES - ENGENHEIRO CIVIL

ASSINATURA (QUANDO)

REGISTRO

CREA - 4374-D AM RR

R0	02/12/2025	EMISSÃO INICIAL
REVISÃO	DATA DE REVISÃO	DESCRIÇÃO

TÍTULO DO PROJETO

Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM.

PROPRIETÁRIO

MUNICÍPIO DE ITACOATIARA

CNPJ 04.241.980/0001-75

ENDEREÇO RUA ÁLVARO MAIA, 3355, BAIRRO - SÃO FRANCISCO - ITACOATIARA- AM CEP 69.101-380

PAC SAÚDE

DISCIPLINA **ESTRUTURAL**

PRANCHA 16/62

TÍTULO DA PRANCHA

PLANTA DE FORMA - NÍVEL INTERMEDIÁRIO DO PAVIMENTO MEZANINO

DESCRIÇÃO DA ETAPA

PROJETO EXECUTIVO

NOME PRANCHA - ARQUIVO	REVISÃO	UNIDADE	DATA	ESCALA
MS_POLICLÍNICA_EST-16	R00	METROS	02/12/2025	INDICADA

AUTOR(A) INTELECTUAL

KAYO HENRIQUE MOREIRA

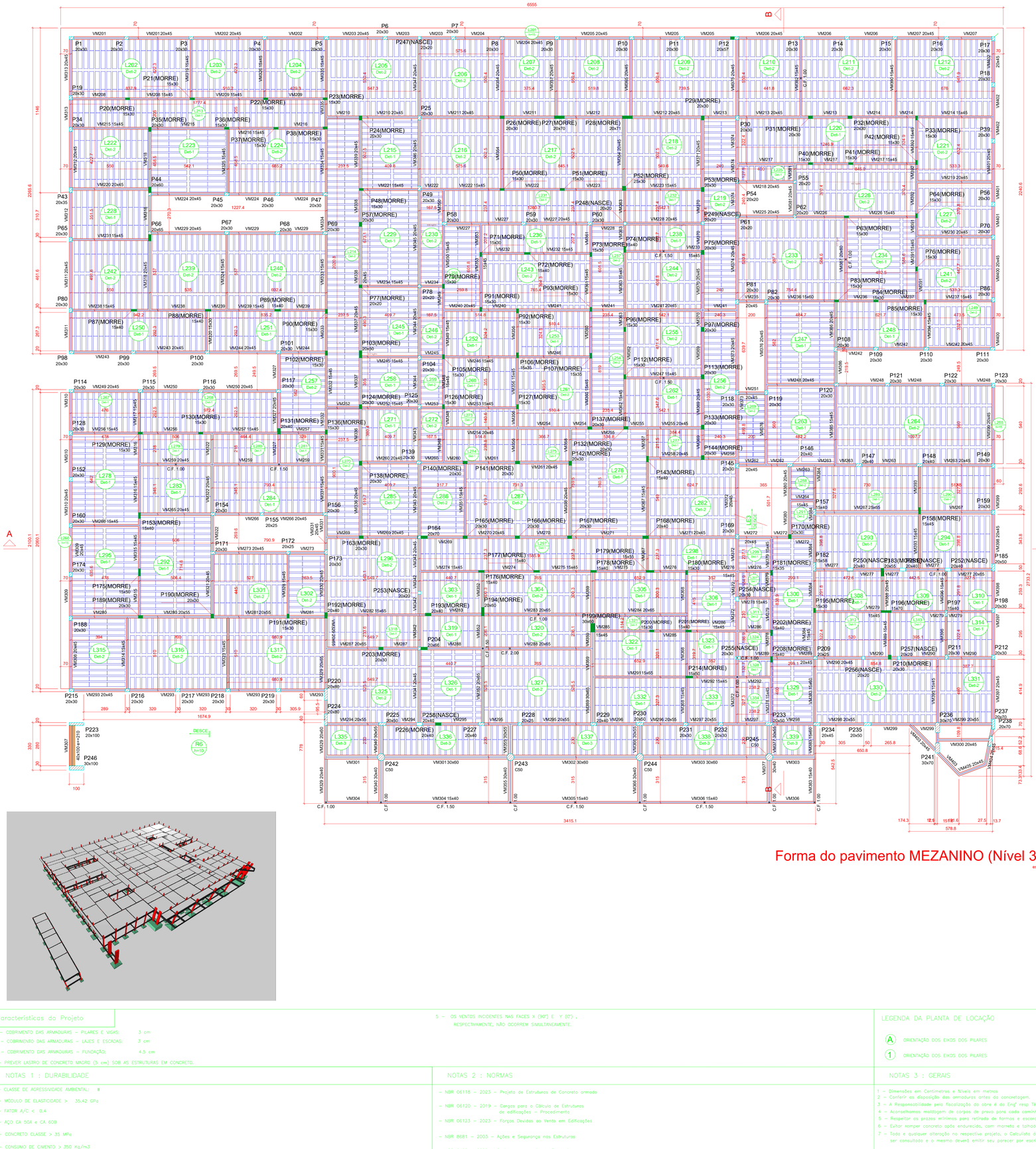
REGISTRO

199774/D

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

FOLHA A0 841 x 1189

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL



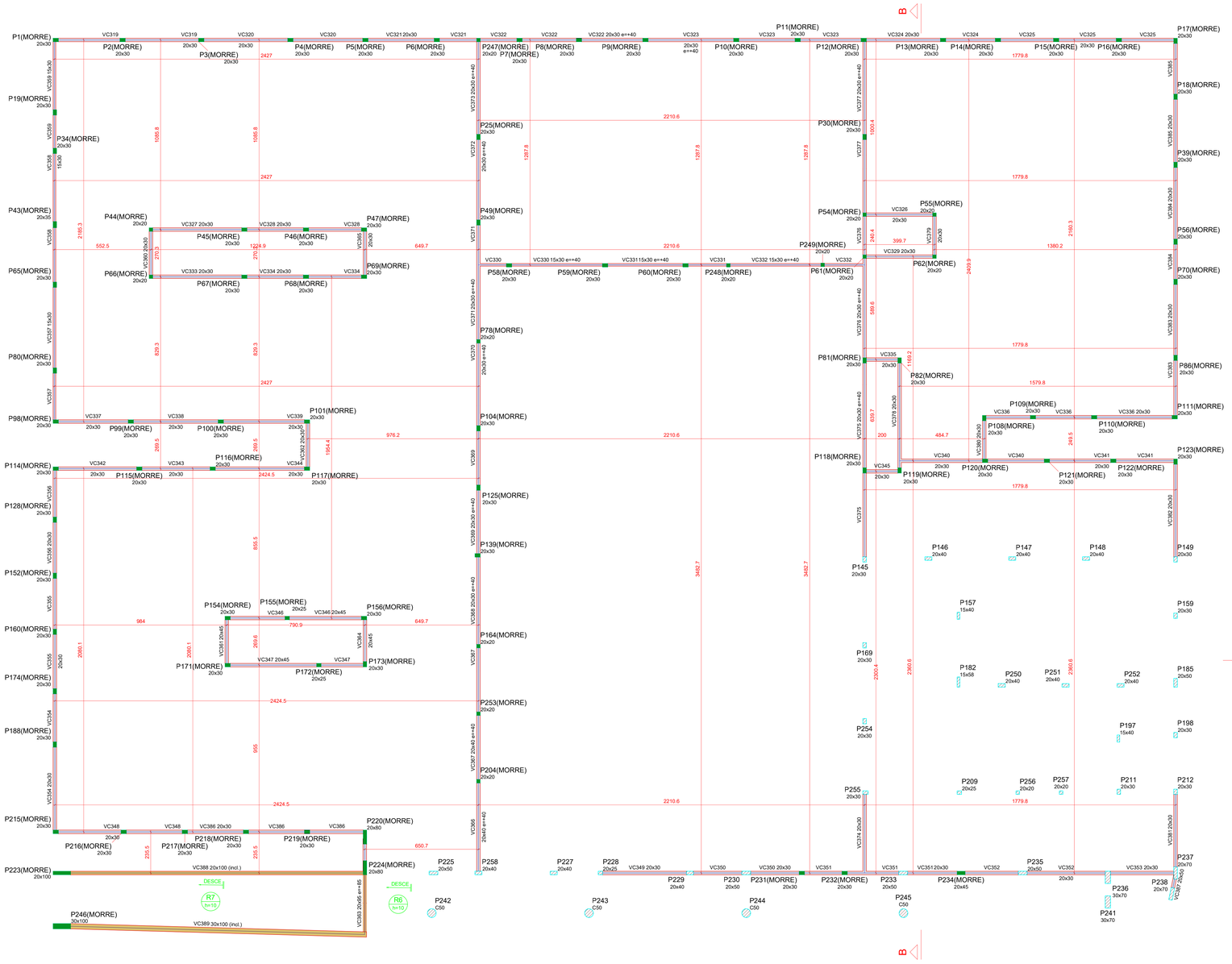
Forma do pavimento MEZANINO (Nível 396)

escala 1:100

Vigas			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
VM201	20x45	0	396
VM202	20x45	0	396
VM203	20x45	0	396
VM204	20x45	0	396
VM205	20x45	0	396
VM206	20x45	0	396
VM207	20x45	0	396
VM208	15x45	0	396
VM209	15x45	0	396
VM210	20x45	0	396
VM211	20x45	0	396
VM212	20x45	0	396
VM213	20x45	0	396
VM214	15x45	0	396
VM215	15x45	0	396
VM216	15x45	0	396
VM217	15x45	0	396
VM218	20x45	0	396
VM219	20x45	0	396
VM220	20x45	0	396
VM221	15x45	0	396
VM222	15x45	0	396
VM223	15x45	0	396
VM224	20x45	0	396
VM225	20x45	0	396
VM226	15x45	0	396
VM227	20x45	0	396
VM228	20x45	0	396
VM229	20x45	0	396
VM230	20x45	0	396
VM231	15x45	0	396
VM232	15x45	0	396
VM233	15x45	0	396
VM234	15x45	0	396
VM235	20x45	0	396
VM236	15x45	0	396
VM237	15x45	0	396
VM238	15x45	0	396
VM239	15x45	0	396
VM240	20x45	0	396
VM241	20x45	0	396
VM242	20x45	0	396
VM243	20x45	0	396
VM244	20x45	0	396
VM245	20x45	0	396
VM246	20x45	0	396
VM247	15x45	0	396
VM248	20x45	0	396
VM249	20x45	0	396
VM250	20x45	0	396
VM251	20x45	0	396
VM252	15x45	0	396
VM253	15x45	0	396
VM254	20x45	0	396
VM255	20x45	0	396
VM256	30x60	0	396
VM257	15x45	0	396
VM258	20x45	0	396
VM259	20x45	0	396
VM260	20x45	0	396
VM261	20x45	0	396
VM262	20x45	0	396
VM263	20x45	0	396
VM264	20x45	0	396
VM265	20x45	0	396
VM266	20x45	0	396
VM267	25x45	0	396
VM268	15x45	0	396
VM269	20x45	0	396
VM270	20x45	0	396
VM271	20x45	0	396
VM272	20x45	0	396
VM273	20x45	0	396
VM274	15x45	0	396
VM275	15x45	0	396
VM276	15x45	0	396
VM277	20x45	0	396
VM278	15x45	0	396
VM279	15x45	0	396
VM280	20x45	0	396
VM281	20x45	0	396
VM282	15x45	0	396
VM283	20x45	0	396
VM284	20x45	0	396
VM285	20x45	0	396
VM286	20x45	0	396
VM287	20x45	0	396
VM288	20x45	0	396
VM289	20x45	0	396
VM290	20x45	0	396
VM291	15x45	0	396
VM292	15x45	0	396
VM293	15x45	0	396
VM294	15x45	0	396
VM295	15x45	0	396
VM296	20x45	0	396
VM297	20x45	0	396
VM298	20x45	0	396
VM299	20x45	0	396
VM300	20x45	0	396
VM301	30x60	0	396
VM302	30x60	0	396
VM303	30x60	0	396
VM304	15x40	0	396
VM305	15x40	0	396
VM306	15x40	0	396
VM307	40x100	210	606
VM308	20x45	0	396
VM309	20x45	0	396
VM310	20x45	0	396
VM311	20x45	0	396
VM312	20x45	0	396
VM313	20x45	0	396
VM314	15x45	0	396
VM315	15x45	0	396
VM316	15x45	0	396
VM317	15x45	0	396
VM318	20x45	0	396
VM319	15x45	0	396
VM320	20x45	0	396
VM321	20x45	0	396
VM322	20x45	0	396
VM323	15x45	0	396
VM324	20x45	0	396
VM325	15x45	0	396
VM326	15x45	0	396
VM327	20x45	0	396
VM328	15x45	0	396
VM329	20x40	0	396
	20x60	0	396
VM330	20x45	0	396
VM331	20x45	0	396
	15x45	0	396
VM332	15x45	0	396
VM333	20x45	0	396
VM334	15x45	0	396
VM335	20x45	0	396
VM336	20x45	0	396
VM337	20x45	0	396
VM338	20x45	0	396
VM339	20x45	0	396
VM340	30x60	0	396
	30x55	0	396
VM341	20x45	0	396
VM342	20x45	0	396
VM343	20x45	0	396
VM344	20x45	0	396
VM345	20x45	0	396
VM346	20x45	0	396
VM347	20x45	0	396
VM348	15x45	0	396
VM349	15x45	0	396
VM350	15x45	0	396
VM351	15x45	0	396
VM352	15x45	0	396
VM353	15x45	0	396
VM354	20x45	0	396
VM355	30x60	0	396
	30x55	0	396
VM356	15x45	0	396
VM357	20x45	0	396
VM358	20x45	0	396
VM359	30x60	0	396
VM360	15x45	0	396
VM361	20x45	0	396
VM362	15x45	0	396
VM363	15x45	0	396
VM364	20x45	0	396
VM365	20x45	0	396
VM366	30x60	0	396
	30x55	0	396
VM367	15x45	0	396
VM368	15x45	0	396
VM369	20x45	0	396
VM370	20x45	0	396
VM371	20x45	0	396
VM372	20x45	0	396
VM373	20x45	0	396
VM374	20x45	0	396
VM375	20x45	0	396
VM376	20x45	0	396
VM377	30x60	0	396
	30x55	0	396
VM378	15x45	0	396
VM379	15x45	0	396
VM380	20x45	0	396
VM381	20x45	0	396
VM382	15x45	0	396
VM383	15x40	0	396
	15x60	0	396
VM384	15x45	0	396
VM385	15x45	0	396
VM386	20x45	0	396
VM387	20x60	0	396
VM388	20x45	0	396
VM389	15x45	0	396
VM390	15x45	0	396
VM391	15x45	0	396
VM392	15x45	0	396
VM393	15x45	0	396
VM394	15x45	0	396
VM395	15x45	0	396
VM396	15x45	0	396
VM397	20x45	0	396
VM398	20x45	0	396
VM399	20x45	0	396
VM400	20x45	0	396
VM401	20x45	0	396
VM402	20x45	0	396
VM403	20x45	0	396
VM404	20x45	0	396
VM405	20x45	0	396

Lajes						
Nome	Tipo	Dados			Sobrecarga (kgf/m²)	
		Altura (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)	Peso próprio (kgf/m²)	Adicional	Acidental	Localizada
L201	Maciça	15	0	396	375	70	50	-
L202	Treliçada 1D	22	0	396	267	182	150	-
L203	Treliçada 1D	22	0	396	267	182	150	-
L204	Treliçada 1D	22	0	396	267	182	150	-
L205	Treliçada 1D	22	0	396	293	70	50	-
L206	Treliçada 1D	22	0	396	293	137	400	-
L207	Treliçada 1D	22	0	396	293	137	400	-
L208	Treliçada 1D	22	0	396	293	137	400	-
L209	Treliçada 1D	22	0	396	293	154	250	-
L210	Treliçada 1D	22	0	396	293	182	150	-
L211	Treliçada 1D	22	0	396	293	182	150	-
L212	Treliçada 1D	22	0	396	293	182	150	-
L213	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L214	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	sim
L215	Treliçada 1D	22	0	396	267	70	50	-
L216	Treliçada 1D	22	0	396	293	137	400	-
L217	Treliçada 1D	22	0	396	293	137	400	-
L218	Treliçada 1D	22	0	396	293	137	400	-
L219	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	sim
L220	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L221	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L222	Treliçada 1D	22	0	396	267	252	150	-
L223	Treliçada 1D	22	0	396	267	182	150	-
L224	Treliçada 1D	22	0	396	267	182	150	-
L225	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L226	Treliçada 1D	22	0	396	293	70	50	sim
L227	Treliçada 1D	22	0	396	293	70	50	-
L228	Treliçada 1D	22	0	396	252	252	150	-
L229	Treliçada 1D	22	0	396	267	70	50	-
L230	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	sim
L231	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	-
L232	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	-
L233	Treliçada 1D	22	0	396	293	70	50	sim
L234	Treliçada 1D	22	0	396	293	70	50	-
L235	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	-
L236	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	-
L237	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	-
L238	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	-
L239	Treliçada 1D	22	0	396	293	182	150	-
L240	Treliçada 1D	22	0	396	293	182	150	-
L241	Treliçada 1D	22	0	396	293	70	50	-
L242	Treliçada 1D	22	0	396	267	182	150	-
L243	Treliçada 1D	22	0	396	293	137	400	-
L244	Treliçada 1D	22	0	396	293	137	400	-
L245	Treliçada 1D	22	0	396	267	182	150	sim
L246	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	-
L247	Treliçada 1D	22	0	396	267	70	50	-
L248	Treliçada 1D	22	0	396	293	70	50	-
L249	Treliçada 1D	22	0	396	293	70	50	-
L250	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L251	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L252	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	-
L253	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	-
L254	Treliçada 1D	22	0	396	293	137	400	-
L255	Treliçada 1D	22	0	396	293	137	400	-
L256	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	-
L257	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L258	Treliçada 1D	22	0	396	267	182	150	-
L259	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	-
L260	Treliçada 1D	22	0	396	267	70	50	-
L261	Treliçada 1D	22	0	396	293	137	400	-
L262	Treliçada 1D	22	0	396	293	137	400	-
L263	Treliçada 1D	22	0	396	267	70	50	-
L264	Treliçada 1D	22	0	396	293	70	50	-
L265	Maciça	15	0	396	375	70	50	-
L266	Maciça	15	0	396	375	70	50	-
L267	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L268	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L269	Treliçada 1D	22	0	396	252	70	50	-
L270	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	-
L271	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	-
L272	Treliçada 1D	22	0	396	252	206	400	-
L273	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	-
L274	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	-
L275	Treliçada 1D	22	0	396	252	206	400	-
L276	Treliçada 1D	22	0	396	293	137	400	-
L277	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	-
L278	Treliçada 1D	22	0	396	267	182	150	-
L279	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L280	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L281	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L282	Treliçada 1D	22	0	396	293	137	400	-
L283	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L284	Treliçada 1D	22	0	396	252	154	250	-
L285	Treliçada 1D	22	0	396	267	182	150	-
L286	Treliçada 1D	22	0	396	293	137	400	-
L287	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	200	-
L288	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L289	Treliçada 1D	22	0	396	252	154	250	-
L290	Treliçada 1D	22	0	396	252	154	250	-
L291	Treliçada 1D	22	0	396	252	154	250	-
L292	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L293	Treliçada 1D	22	0	396	252	154	250	-
L294	Treliçada 1D	22	0	396	252	154	250	-
L295	Treliçada 1D	22	0	396	267	182	150	-
L296	Treliçada 1D	22	0	396	293	182	150	-
L297	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L298	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	-
L299	Treliçada 1D	22	0	396	252	154	250	-
L300	Treliçada 1D	22	0	396	293	154	250	-
L301	Treliçada 1D	22	0	396	267	182	150	-
L302	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L303	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	-
L304	Treliçada 1D	22	0	396	293	137	400	-
L305	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	-
L306	Treliçada 1D	22	0	396	293	137	400	-
L307	Treliçada 1D	22	0	396	252	154	250	-
L308	Treliçada 1D	22	0	396	252	154	250	-
L309	Treliçada 1D	22	0	396	252	154	250	-
L310	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	sim
L311	Treliçada 1D	22	0	396	293	154	250	-
L312	Treliçada 1D	22	0	396	252	154	250	-
L313	Treliçada 1D	22	0	396	252	154	250	-
L314	Treliçada 1D	22	0	396	252	154	250	-
L315	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L316	Treliçada 1D	22	0	396	293	182	150	-
L317	Treliçada 1D	22	0	396	293	182	150	-
L318	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L319	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L320	Treliçada 1D	22	0	396	293	137	400	-
L321	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	-
L322	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L323	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L324	Treliçada 1D	22	0	396	252	154	250	-
L325	Treliçada 1D	22	0	396	252	137	400	-
L326	Treliçada 1D	22	0	396	293	182	150	-
L327	Treliçada 1D	22	0	396	293	182	150	-
L328	Treliçada 1D	22	0	396	252	154	250	-
L329	Treliçada 1D	22	0	396	293	154	250	-
L330	Treliçada 1D	22	0	396	293	154	250	-
L331	Treliçada 1D	22	0	396	267	154	250	-
L332	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L333	Treliçada 1D	22	0	396	252	182	150	-
L334	Treliçada 1D	22	0	396	293	154	250	-
L335	Treliçada 1D	16	0	396	177	182	150	-
L336	Treliçada 1D	16	0	396	177	70	50	-
L337	Treliçada 1D	16	0	396	177	70	50	-
L338	Treliçada 1D	16	0	396	177	70	50	-
L339	Treliçada 1D	16	0	396	177	70	50	-
LE3	Maciça	15	0	396	589	150	250	-

Pilares			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
P1	20x30	0	396
P2	20x30	0	396
P3	20x30	0	396
P4	20x30	0	396
P5	20x30	0	396
P6	20x30	0	396
P7	20x30	0	396
P8	20x30	0	396
P9	20x30	0	396
P10	20x30	0	396
P11	20x30	0	396
P12	20x57	0	396
P13	20x30	0	396
P14	20x30	0	396
P15	20x30	0	396
P16	20x30	0	396
P17	20x30	0	396
P18	20x30	0	396
P19	20x30	0	396
P20	15x30	0	396
P21	15x30	0	396
P22	15x30	0	396
P23	15x30	0	396
P25	20x30	0	396
P26	20x30	0	396
P27	20x70	0	396
P28	20x77	0	396
P29	20x30	0	396
P30	20x30	0	396
P31	20x30	0	396
P32	20x30	0	396
P33	15x30	0	396
P34	15x30	0	396
P35	15x30	0	396
P36	15x30	0	396
P37	15x30	0	396
P38	15x30	0	396
P39	20x30	0	396
P40	15x30	0	396
P41	15x30	0	396
P42	15x30	0	396
P43	20x30	0	396
P44	20x30	0	396
P45	20x30	0	396
P46	20x30	0	396
P47	20x30	0	396
P48	20x30	0	396
P49	20x30	0	396
P50	20x30	0	396
P52	25x30	0	396
P53	20x30	0	396
P54	20x20	0	396
P55	20x20	0	396
P56	20x30	0	396
P57	20x30	0	396
P58	20x30	0	396
P59	20x30	0	396
P60



Pilares

Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
P1	20x30	0	596
P2	20x30	0	596
P3	20x30	0	596
P4	20x30	0	596
P5	20x30	0	596
P6	20x30	0	596
P7	20x30	40	636
P8	20x30	40	636
P9	20x30	40	636
P10	20x30	40	636
P11	20x30	40	636
P12	20x30	40	636
P13	20x30	0	596
P14	20x30	0	596
P15	20x30	0	596
P16	20x30	0	596
P17	20x30	0	596
P18	20x30	0	596
P19	20x30	0	596
P25	20x30	40	636
P30	20x30	40	636
P34	20x30	0	596
P39	20x30	0	596
P43	20x35	0	596
P44	20x20	0	596
P45	20x30	0	596
P46	20x30	0	596
P47	20x30	0	596
P49	20x30	40	636
P54	20x20	40	636
P55	20x20	0	596
P56	20x30	0	596
P58	20x30	40	636
P59	20x30	40	636
P60	20x30	40	636
P61	20x20	40	636
P62	20x20	0	596
P65	20x30	0	596
P66	20x20	0	596
P67	20x30	0	596
P68	20x30	0	596
P69	20x30	0	596
P70	20x30	0	596
P78	20x20	40	636
P80	20x30	0	596
P81	20x30	40	636
P82	20x30	0	596
P86	20x30	0	596
P98	20x30	0	596
P99	20x30	0	596
P100	20x30	0	596
P101	20x30	0	596
P104	20x30	40	636
P108	20x30	0	596
P109	20x30	0	596
P110	20x30	0	596
P111	20x30	0	596
P114	20x30	0	596
P115	20x30	0	596
P116	20x30	0	596
P117	20x30	0	596
P118	20x30	40	636
P119	20x30	0	596
P120	20x30	0	596
P121	20x30	0	596
P122	20x30	0	596
P123	20x30	0	596
P125	20x30	40	636
P128	20x30	0	596
P139	20x30	40	636
P145	20x30	0	596
P146	20x40	0	596
P147	20x40	0	596
P148	20x40	0	596
P149	20x30	0	596
P152	20x30	0	596
P154	20x30	0	596
P155	20x25	0	596
P156	20x30	0	596
P157	15x40	0	596
P159	20x30	0	596
P160	20x30	0	596
P164	20x20	40	636
P169	20x30	0	596
P171	20x30	0	596
P172	20x25	0	596
P173	20x30	0	596
P174	20x30	0	596
P182	15x58	0	596
P185	20x50	0	596
P188	20x30	0	596
P197	15x40	0	596
P198	20x30	0	596
P204	20x20	40	636
P209	20x25	0	596
P211	20x30	0	596
P212	20x30	0	596
P215	20x30	0	596
P216	20x30	0	596
P217	20x30	0	596
P218	20x30	0	596
P219	20x30	0	596
P220	20x80	85	681
P223	20x100	10	606
P224	20x80	85	681
P225	20x50	0	596
P227	20x40	0	596
P228	20x25	0	596
P229	20x40	0	596
P230	20x50	0	596
P231	20x30	0	596
P232	20x30	0	596
P233	20x50	0	596
P234	20x45	0	596
P235	20x50	0	596
P236	30x70	0	596
P237	20x70	0	596
P238	20x70	0	596
P241	30x70	0	596
P242	Circ 50	0	596
P243	Circ 50	-20	576
P244	Circ 50	-30	566
P245	Circ 50	0	596
P246	30x100	10	606
P247	20x20	40	636
P248	20x20	40	636
P249	20x20	40	636
P250	20x40	0	596
P251	20x40	0	596
P252	20x40	0	596
P253	20x20	40	636
P254	20x30	0	596
P255	20x30	0	596
P256	20x20	0	596
P257	20x20	0	596
P258	20x40	0	596

Vigas

Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
VC319	20x30	0	596
VC320	20x30	0	596
VC321	20x30	0	596
VC322	20x30	40	636
VC323	20x30	40	636
VC324	20x30	0	596
VC325	20x30	0	596
VC326	20x30	0	596
VC327	20x30	0	596
VC328	20x30	0	596
VC329	20x30	0	596
VC330	15x30	40	636
VC331	15x30	40	636
VC332	15x30	40	636
VC333	20x30	0	596
VC334	20x30	0	596
VC335	20x30	0	596
VC336	20x30	0	596
VC337	20x30	0	596
VC338	20x30	0	596
VC339	20x30	0	596
VC340	20x30	0	596
VC341	20x30	0	596
VC342	20x30	0	596
VC343	20x30	0	596
VC344	20x30	0	596
VC345	20x30	0	596
VC346	20x45	0	596
VC347	20x45	0	596
VC348	20x30	0	596
VC349	20x30	0	596
VC350	20x30	0	596
VC351	20x30	0	596
VC352	20x30	0	596
VC353	20x30	0	596
VC354	20x30	0	596
VC355	20x30	0	596
VC356	20x30	0	596
VC357	15x30	0	596
VC358	15x30	0	596
VC359	15x30	0	596
VC360	20x30	0	596
VC361	20x45	0	596
VC362	20x30	0	596
VC363	20x95	85	681
VC364	20x45	0	596
VC365	20x30	0	596
VC366	20x40	40	636
VC367	20x40	40	636
VC368	20x30	40	636
VC369	20x30	40	636
VC370	20x30	40	636
VC371	20x30	40	636
VC372	20x30	40	636
VC373	20x30	40	636
VC374	20x30	0	596
VC375	20x30	40	636
VC376	20x30	40	636
VC377	20x30	40	636
VC378	20x30	0	596
VC379	20x30	0	596
VC380	20x50	0	596
VC381	20x50	0	596
VC382	20x50	0	596
VC383	20x50	0	596
VC384	20x30	0	596
VC385	20x30	0	596
VC386	20x30	0	596
VC387	20x50	0	596
VC388	20x100	85 / 10	681 / 606
VC389	30x100	85 / 10	681 / 606

Lajes

Dados						Sobrecarga (kgf/m²)		
Nome	Tipo	Altura (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)	Peso próprio (kgf/m²)	Adicional	Acidental	Localizada
R7	Maciça	10	0	596	252	70	50	-

Características dos materiais	
fck (kgf/cm²)	Ecs (kgf/cm²)
350	294029

Dimensão máxima do agregado = 19 mm

Legenda dos pilares	
	Pilar que morre
	Pilar que passa

Legenda das vigas e paredes	
	Viga
	Viga inclinada
	Viga chata ou invertida

Forma intermediária do pavimento COBERTURA (Nível 596)

escala 1:100

Características do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO.

5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) , RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35,42 GPa
3 – FATOR A/C < 0.4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

A ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
1 ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centímetros e Níveis em metros
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é do Engº resp. Técnico.
4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Todo e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

PLANTA-CHAVE DE SITUAÇÃO

Itacoatiara PREFEITURA

AUTORIA(S) DO PROJETO EXECUTIVO

NOME 01
ASSINATURA(CARIMBO)
NOME 02
ASSINATURA(CARIMBO)
NOME 03 RAIMUNDO NONATO BELO SOARES - ENGENHEIRO CIVIL
ASSINATURA(CARIMBO)

REGISTRO

CREA - 4374-D AM RR

REVISÃO	DATA DE REVISÃO	DESCRIÇÃO
R0	02/12/2025	EMISSÃO INICIAL

TÍTULO DO PROJETO

Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM.

PROPRIETÁRIO:
MUNICÍPIO DE ITACOATIARA

CNPJ:
04.241.980/0001-75
ENDEREÇO
RUA ÁLVARO MAIA, 3355, BAIRRO - SÃO FRANCISCO - ITACOATIARA- AM
CEP 69.101-380

PAC SAÚDE

DISCIPLINA
ESTRUTURAL
PRANCHA 18/62

TÍTULO DO PRANCHA

PLANTA DE FORMA - NÍVEL INTERMEDIÁRIO DO PAVIMENTO COBERTURA

DESIGNAÇÃO DA ETAPA:
PROJETO EXECUTIVO

NOME PRANCHA - ARQUIVO	REVISÃO	UNIDADE	DATA	ESCALA
MS_POLICLÍNICA_EST-18	R00	METROS	02/12/2025	INDICADA

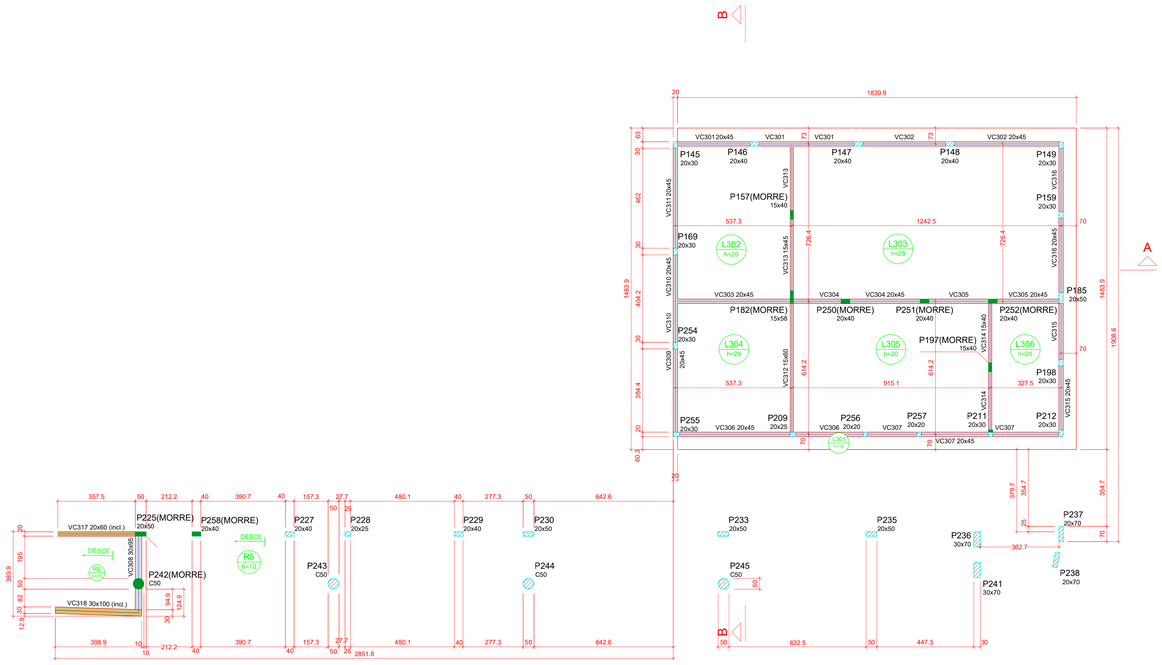
AUTOR(A) INTELECTUAL
KAYO HENRIQUE MOREIRA

REGISTRO
199774/D

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

FOLHA A0 841 x 1189

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL.



Forma do pavimento COBERTURA (Nível 712)

escala 1:100

Vigas			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
VC301	20x45	0	712
VC302	20x45	0	712
VC303	20x45	0	712
VC304	20x45	0	712
VC305	20x45	0	712
VC306	20x45	0	712
VC307	20x45	0	712
VC308	30x95	0	712
VC309	20x45	0	712
VC310	20x45	0	712
VC311	20x45	0	712
VC312	15x60	0	712
VC313	15x45	0	712
VC314	15x40	0	712
VC315	20x45	0	712
VC316	20x45	0	712
VC317	20x60	0 / -31	712 / 681
VC318	30x100	0 / -31	712 / 681

Lajes								
		Dados				Sobrecarga (kgf/m²)		
Nome	Tipo	Altura (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)	Peso próprio (kgf/m²)	Adicional	Acidental	Localizada
L301	Maciça	15	0	712	375	70	50	-
L302	Maciça	20	0	712	500	70	50	-
L303	Maciça	20	0	712	500	70	50	-
L304	Maciça	20	0	712	500	70	50	-
L305	Maciça	20	0	712	500	70	50	-
L306	Maciça	20	0	712	500	70	50	-
R6	Maciça	10	0	712	261	70	50	-

Características dos materiais	
fck (kgf/cm²)	Ecs (kgf/cm²)
350	294029

Dimensão máxima do agregado = 19 mm

Pilares			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
P145	20x30	0	712
P146	20x40	0	712
P147	20x40	0	712
P148	20x40	0	712
P149	20x30	0	712
P157	15x40	0	712
P159	20x30	0	712
P169	20x30	0	712
P182	15x58	0	712
P185	20x50	0	712
P197	15x40	0	712
P198	20x30	0	712
P209	20x25	0	712
P211	20x30	0	712
P212	20x30	0	712
P225	20x50	0	712
P227	20x40	0	712
P228	20x25	0	712
P229	20x40	0	712
P230	20x50	0	712
P233	20x50	0	712
P235	20x50	0	712
P236	30x70	0	712
P237	20x70	0	712
P238	20x70	0	712
P241	30x70	0	712
P242	Circ 50	0	712
P243	Circ 50	-20	692
P244	Circ 50	-30	682
P245	Circ 50	0	712
P250	20x40	0	712
P251	20x40	0	712
P252	20x40	0	712
P254	20x30	0	712
P255	20x30	0	712
P256	20x20	0	712
P257	20x20	0	712
P258	20x40	0	712

Legenda dos pilares
Pilar que morre
Pilar que passa
Pilar com mudança de seção

Legenda das vigas e paredes
Viga
Viga inclinada

Caracteristicas do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO.
5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) , RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35.42 GPa
3 – FATOR A/C < 0.4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargos para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

Ⓐ ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
① ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centimetros e Niveis em metros
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é do Eng° resp. Técnico.
4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

PLANTA-CHAVE DE SITUAÇÃO

Itacoatiara PREFEITURA

AUTOR(A) DO PROJETO EXECUTIVO

NOME 01
ASSINATURA/CARIMBO

NOME 02
ASSINATURA/CARIMBO

NOME 03 RAIMUNDO NONATO BELO SOARES - ENGENHEIRO CIVIL
ASSINATURA/CARIMBO

REGISTRO
CREA - 4374-D AM RR

REVISÃO	DATA DE REVISÃO	DESCRIÇÃO
R0	02/12/2025	EMISSÃO INICIAL

TITULO DO PROJETO
Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM.

PROPRIETÁRIO
MUNICÍPIO DE ITACOATIARA

CNPJ
04.241.980/0001-75
ENDEREÇO RUA ALVARO MAIA, 3355, BAIRRO - SÃO FRANCISCO - ITACOATIARA- AM
CEP 69.101-380

PAC SAÚDE

DISCIPLINA
ESTRUTURAL

PRANCHA 19/62

TITULO DA PRANCHA
PLANTA DE FORMA - NÍVEL DO PAVIMENTO COBERTURA
IMAGEM ESQUEMÁTICA EM 3D INDICANDO A EVOLUÇÃO DA OBRA

DESCRIÇÃO DA ETAPA
PROJETO EXECUTIVO

NOME PRANCHA - ARQUIVO	REVISÃO	UNIDADE	DATA	ESCALA
MS_POLICLÍNICA_EST-19	R00	METROS	02/12/2025	INDICADA

AUTOR(A) INTELECTUAL
KAYO HENRIQUE MOREIRA

REGISTRO
199774/D

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

FOLHA A0
841 x 1189

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

Vigas			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
VP416	30x95	0	757
	30x60	0	757
VP417	20x60	0 / -45	757 / 712
VP418	30x100	0 / -45	757 / 712

Lajes								
		Dados				Sobrecarga (kgf/m²)		
Nome	Tipo	Altura (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)	Peso próprio (kgf/m²)	Adicional	Acidental	Localizada
R5	Maciça	10	0	757	250	70	50	-

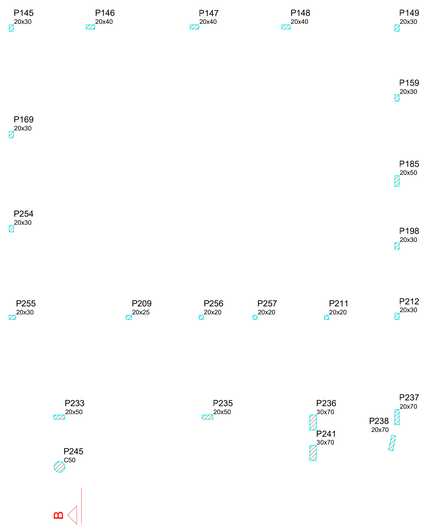
Características dos materiais	
fck (kgf/cm²)	Ecs (kgf/cm²)
350	294029

Dimensão máxima do agregado = 19 mm

Pilares			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
P145	20x30	0	757
P146	20x40	0	757
P147	20x40	0	757
P148	20x40	0	757
P149	20x30	0	757
P159	20x30	0	757
P169	20x30	0	757
P185	20x50	0	757
P198	20x30	0	757
P209	20x25	0	757
P211	20x20	0	757
P212	20x30	0	757
P227	20x40	-10	747
P228	20x25	0	757
P229	20x40	-20	737
P230	20x50	0	757
P233	20x50	10	767
P235	20x50	40	797
P236	30x70	65	822
P237	20x70	80	837
P238	20x70	0	757
P241	30x70	0	757
P243	Circ 50	-20	737
P244	Circ 50	-30	727
P245	Circ 50	10	767
P254	20x30	0	757
P255	20x30	0	757
P256	20x20	0	757
P257	20x20	0	757

Legenda dos pilares
Pilar que morre
Pilar que passa

Legenda das vigas e paredes
Viga
Viga inclinada



Forma intermediária do pavimento PLATIBANDA (Nível 757)

escala 1:100

Caracteristicas do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO.
5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) , RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35.42 GPa
3 – FATOR A/C < 0.4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

A ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
1 ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centímetros e Níveis em metros
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é do Eng° resp Técnico.
4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

PLANTA-CHAVE DE SITUAÇÃO

Itacoatiara PREFEITURA

AUTOR(A) DO PROJETO EXECUTIVO
NOME 01
ASSINATURA(CARIMBO)
NOME 02
ASSINATURA(CARIMBO)
NOME 03 RAIMUNDO NONATO BELO SOARES - ENGENHEIRO CIVIL
ASSINATURA(CARIMBO)

REGISTRO
CREA - 4374-D AM RR

R0	02/12/2025	EMISSÃO INICIAL
REVISÃO	DATA DE REVISÃO	DESCRIÇÃO

TÍTULO DO PROJETO
Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM.

PROPRIETÁRIO
MUNICÍPIO DE ITACOATIARA

CNPJ
04.241.980/0001-75
ENDEREÇO RUA ÁLVARO MAIA, 3355, BAIRRO - SÃO FRANCISCO - ITACOATIARA- AM
CEP 69.101-380

PAC SAÚDE

DISCIPLINA
ESTRUTURAL
PRANCHA 20/62

TÍTULO DA PRANCHA
PLANTA DE FORMA - NÍVEL INTERMEDIÁRIO DO PAVIMENTO PLATIBANDA

DESCRIÇÃO DA ETAPA
PROJETO EXECUTIVO

NOME / PRANCHA - ARQUIVO	REVISÃO	UNIDADE	DATA	ESCALA
MS_POLICLÍNICA_EST-20	R00	METROS	02/12/2025	INDICADA

AUTOR(A) INTELECTUAL
KAYO HENRIQUE MOREIRA

REGISTRO
199774/D

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

FOLHA A0
841 x 1189

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

Vigas			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
VP413	30x95	0	802
VP414	20x60	0 / -45	802 / 757
VP415	30x100	0 / -45	802 / 757

Lajes								
		Dados				Sobrecarga (kgf/m²)		
Nome	Tipo	Altura (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)	Peso próprio (kgf/m²)	Adicional	Acidental	Localizada
R4	Maciça	10	0	802	250	70	50	-

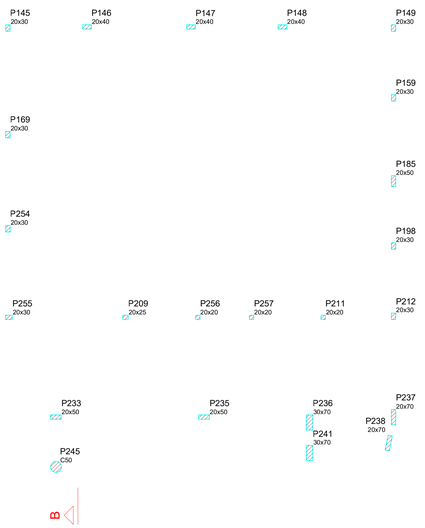
Características dos materiais	
fck (kgf/cm²)	Eci (kgf/cm²)
350	294029

Dimensão máxima do agregado = 19 mm

Pilares			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
P145	20x30	0	802
P146	20x40	0	802
P147	20x40	0	802
P148	20x40	0	802
P149	20x30	0	802
P159	20x30	0	802
P169	20x30	0	802
P185	20x50	0	802
P198	20x30	0	802
P209	20x25	0	802
P211	20x20	0	802
P212	20x30	0	802
P229	20x40	-20	782
P230	20x50	0	802
P233	20x50	10	812
P235	20x50	40	842
P236	30x70	65	867
P237	20x70	80	882
P238	20x70	0	802
P241	30x70	0	802
P244	Circ 50	-30	772
P245	Circ 50	10	812
P254	20x30	0	802
P255	20x30	0	802
P256	20x20	0	802
P257	20x20	0	802

Legenda dos pilares
Pilar que morre
Pilar que passa

Legenda das vigas e paredes
Viga
Viga inclinada



Forma intermediária do pavimento PLATIBANDA (Nível 802)

escala 1:100

Características do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO;
5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) , RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35.42 GPa
3 – FATOR A/C < 0.4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

A ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
1 ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centímetros e Níveis em metros
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é do Eng° resp Técnico.
4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

PLANTA-CHAVE DE SITUAÇÃO:

Itacoatiara PREFEITURA

AUTOR(A) DO PROJETO EXECUTIVO
NOME 01
ASSINATURA(CARIMBO)
NOME 02
ASSINATURA(CARIMBO)
NOME 03 RAIMUNDO NONATO BELO SOARES - ENGENHEIRO CIVIL
ASSINATURA(CARIMBO)
REGISTRO
CREA - 4374-D AM RR

REVISÃO	DATA DE REVISÃO	DESCRIÇÃO
R0	02/12/2025	EMISSÃO INICIAL

TITULO DO PROJETO
Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM.

PROPRIETÁRIO
MUNICÍPIO DE ITACOATIARA

CNPJ 04.241.980/0001-75
ENDEREÇO RUA ÁLVARO MAIA, 3355, BAIRRO - SÃO FRANCISCO - ITACOATIARA- AM CEP 69.101-380

PAC SAÚDE

DISCIPLINA
ESTRUTURAL
PRANCHA 21/62

TITULO DA PRANCHA
PLANTA DE FORMA - NÍVEL INTERMEDIÁRIO DO PAVIMENTO PLATIBANDA

DESCRIÇÃO DA ETAPA
PROJETO EXECUTIVO

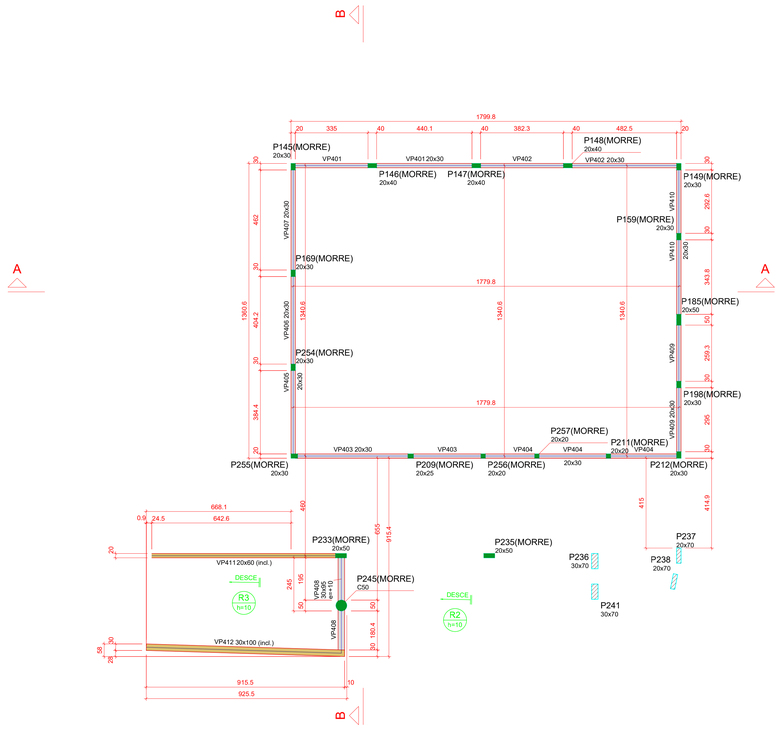
NOME PRANCHA - ARQUIVO	REVISÃO	UNIDADE	DATA	ESCALA
MS_POLICLÍNICA_EST-21	R00	METROS	02/12/2025	INDICADA

AUTOR(A) INTELECTUAL
KAYO HENRIQUE MOREIRA
REGISTRO
199774/D

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

FOLHA A0 841 x 1189

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL



Vigas

Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
VP401	20x30	0	820
VP402	20x30	0	820
VP403	20x30	0	820
VP404	20x30	0	820
VP405	20x30	0	820
VP406	20x30	0	820
VP407	20x30	0	820
VP408	30x95	10	830
VP409	20x30	0	820
VP410	20x30	0	820
VP411	20x60	10 / -18	830 / 802
VP412	30x100	10 / -18	830 / 802

Lajes

Nome	Tipo	Altura (cm)	Dados Elevação (cm)	Nível (cm)	Peso próprio (kgf/m²)	Sobrecarga (kgf/m²) Adicional	Acidental	Localizada
R3	Maciça	10	0	820	250	70	50	-

Características dos materiais

fck (kgf/cm²)	Ecs (kgf/cm²)
350	294029

Dimensão máxima do agregado = 19 mm

Pilares

Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
P145	20x30	0	820
P146	20x40	0	820
P147	20x40	0	820
P148	20x40	0	820
P149	20x30	0	820
P159	20x30	0	820
P169	20x30	0	820
P185	20x50	0	820
P198	20x30	0	820
P209	20x25	0	820
P211	20x20	0	820
P212	20x30	0	820
P233	20x50	10	830
P235	20x50	40	860
P236	30x70	65	885
P237	20x70	80	900
P238	20x70	0	820
P241	30x70	0	820
P245	Circ 50	10	830
P254	20x30	0	820
P255	20x30	0	820
P256	20x20	0	820
P257	20x20	0	820

Legenda dos pilares

- Pilar que morre
- Pilar que passa

Legenda das vigas e paredes

- Viga
- Viga inclinada

Forma do pavimento PLATIBANDA (Nível 820)

escala 1:100

Características do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO;
5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°), RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35.42 GPa
3 – FATOR A/C < 0.4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

A – ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
1 – ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centímetros e Níveis em metros
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é do Eng° resp. Técnico.
4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

PLANTA-CHAVE DE SITUAÇÃO

Itacoatiara PREFEITURA

AUTOR(A) DO PROJETO EXECUTIVO

NOME 01
ASSINATURA(CARIMBO)

NOME 02
ASSINATURA(CARIMBO)

NOME 03 RAIMUNDO NONATO BELO SOARES - ENGENHEIRO CIVIL
ASSINATURA(CARIMBO)

REGISTRO
CREA - 4374-D AM RR

REVISÃO	DATA DE REVISÃO	DESCRIÇÃO
R0	02/12/2025	EMISSÃO INICIAL

TÍTULO DO PROJETO
Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM.

ENDEREÇO OBRA
MUNICÍPIO DE ITACOATIARA

CNPJ 04.241.980/0001-75
ENDEREÇO RUA ÁLVARO MAIA, 3355, BAIRRO - SÃO FRANCISCO - ITACOATIARA- AM CEP 69.101-380

PAC SAÚDE

DISCIPLINA
ESTRUTURAL
PRANCHA 22/62

TÍTULO DA PRANCHA
PLANTA DE FORMA - NÍVEL DO PAVIMENTO PLATIBANDA
IMAGEM ESQUEMÁTICA EM 3D INDICANDO A EVOLUÇÃO DA OBRA

DESCRIÇÃO DA ETAPA
PROJETO EXECUTIVO

NOME PRANCHA - ARQUIVO	REVISÃO	UNIDADE	DATA	ESCALA
MS_POLICLÍNICA_EST-22	R00	METROS	02/12/2025	INDICADA

AUTOR(A) INTELECTUAL
KAYO HENRIQUE MOREIRA

REGISTRO
199774/D

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

FOLHA A0 841 x 1189

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

B

A

A

Vigas			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
VTR504	30x95	0	885
VTR505	20x60	0 / -55	885 / 830
VTR506	30x100	0 / -55	885 / 830

Lajes								
Dados						Sobrecarga (kgf/m²)		
Nome	Tipo	Altura (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)	Peso próprio (kgf/m²)	Adicional	Acidental	Localizada
R2	Maciça	10	0	885	250	70	50	-

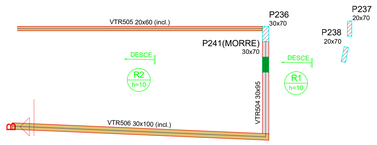
Características dos materiais	
fck (kgf/cm²)	Ecs (kgf/cm²)
350	294029

Dimensão máxima do agregado = 19 mm

Pilares			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
P236	30x70	-20	865
P237	20x70	0	885
P238	20x70	0	885
P241	30x70	0	885

Legenda dos pilares
Pilar que morre
Pilar que passa

Legenda das vigas e paredes
Viga
Viga inclinada



Forma intermediária do pavimento TOPO - RAMPA (Nível 885)

escala 1:100

Caracteristicas do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO.
5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) , RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35.42 GPa
3 – FATOR A/C < 0.4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

A ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
1 ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centimetros e Niveis em metros
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é do Eng° resp. Técnico.
4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

PLANTA-CHAVE DE SITUAÇÃO

Itacoatiara
PREFEITURA

AUTOR(A) DO PROJETO EXECUTIVO

NOME 01
ASSINATURA/CARIMBO

NOME 02
ASSINATURA/CARIMBO

NOME 03 — RAIMUNDO NONATO BELO SOARES - ENGENHEIRO CIVIL — CREA - 4374-D AM RR
ASSINATURA/CARIMBO

REGISTRO

REVISÃO	DATA DE REVISÃO	DESCRIÇÃO
R0	02/12/2025	EMISSÃO INICIAL

TITULO DO PROJETO
Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM.

PROPRIETÁRIO
MUNICÍPIO DE ITACOATIARA

CNPJ
04.241.980/0001-75
ENDEREÇO RUA ALVARO MAIA, 3355, BAIRRO - SÃO FRANCISCO - ITACOATIARA- AM
CEP 69.101-380

PAC SAÚDE

DISCIPLINA
ESTRUTURAL
PRANCHA 23/62

TITULO DA PRANCHA
PLANTA DE FORMA - NÍVEL INTERMEDIÁRIO DO PAVIMENTO TOPO-RAMPA

DESIGNAÇÃO DA ETAPA
PROJETO EXECUTIVO

NOME PRANCHA - ARQUIVO	REVISÃO	UNIDADE	DATA	ESCALA
MS_POLICLÍNICA_EST-23	R00	METROS	02/12/2025	INDICADA

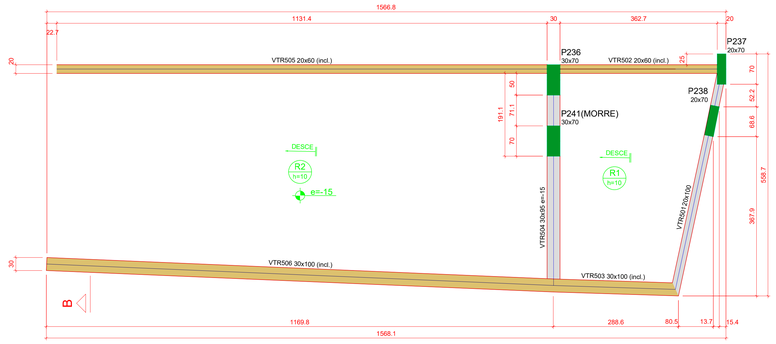
AUTOR(A) INTELECTUAL
KAYO HENRIQUE MOREIRA

REGISTRO
199774/D

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

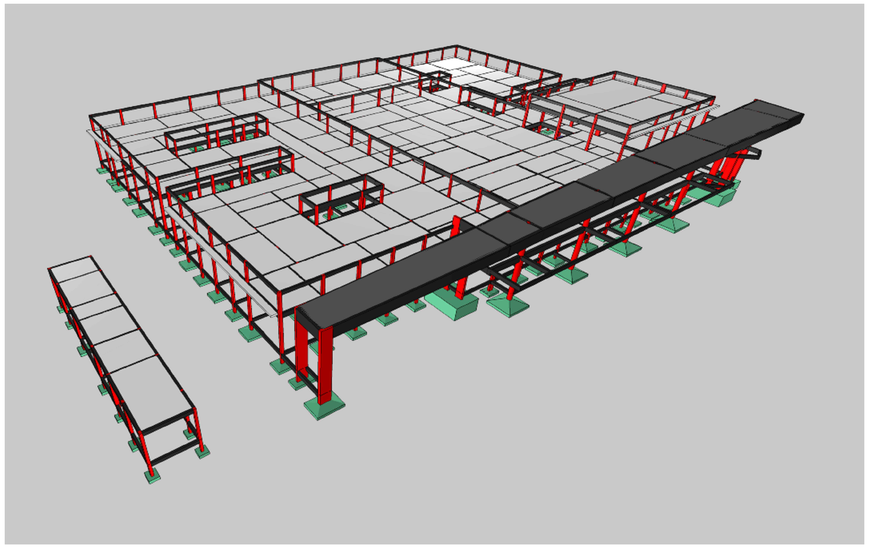
FOLHA A0
841 x 1189

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL



Forma do pavimento TOPO - RAMPA

escala 1:50



Vigas			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
VTR501	20x100	0	900
VTR502	20x60	0 / -15	900 / 885
VTR503	30x100	0 / -15	900 / 885
VTR504	30x95	-15	885
VTR505	20x60	-15 / -70	885 / 830
VTR506	30x100	-15 / -70	885 / 830

Lajes								
	Dados					Sobrecarga (kgf/m²)		
Nome	Tipo	Altura (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)	Peso próprio (kgf/m²)	Adicional	Acidental	Localizada
R2	Maciça	10	-15	885	250	70	50	-
R1	Maciça	10	0	900	250	70	50	-

Características dos materiais	
fck (kgf/cm²)	Eca (kgf/cm²)
350	294029

Dimensão máxima do agregado = 19 mm

Pilares			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
P236	30x70	-20	880
P237	20x70	0	900
P238	20x70	0	900
P241	30x70	-15	885

Legenda dos pilares
Pilar que morre

Legenda das vigas e paredes
Viga
Viga inclinada

Características do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO.
5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) , RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MODULO DE ELASTICIDADE > 35.42 GPa
3 – FATOR A/C < 0.4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargos para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

(A) ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
(1) ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centímetros e Níveis em metros
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é do Eng° resp. Técnico.
4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeiro.
7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

PLANTA-CHAVE DE SITUAÇÃO

Itacoatiara PREFEITURA

AUTOR(A) DO PROJETO EXECUTIVO

NOME 01
ASSINATURA(CARIMBO)
NOME 02
ASSINATURA(CARIMBO)
NOME 03 RAIMUNDO NONATO BELO SOARES - ENGENHEIRO CIVIL
ASSINATURA(CARIMBO)

REGISTRO
CREA - 4374-D AM RR

REVISÃO	DATA DE REVISÃO	DESCRIÇÃO
R0	02/12/2025	EMISSÃO INICIAL

TÍTULO DO PROJETO
Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM.

PAC SAÚDE

PROPRIETÁRIO
MUNICÍPIO DE ITACOATIARA

CNPJ
04.241.980/0001-75

ENDEREÇO
RUA ÁLVARO MAIA, 3355, BAIRRO - SÃO FRANCISCO - ITACOATIARA- AM
CEP 69.101-380

DISCIPLINA
ESTRUTURAL

PRANCHA 24/62

TÍTULO DO PRODUTO
IMAGEM ESQUEMÁTICA EM 3D INDICANDO A EVOLUÇÃO DA OBRA

DESCRIÇÃO DA ETAPA
PROJETO EXECUTIVO

NOME PRANCHA - ARQUIVO	REVISÃO	UNIDADE	DATA	ESCALA
MS_POLICLÍNICA_EST-24	R00	METROS	02/12/2025	INDICADA

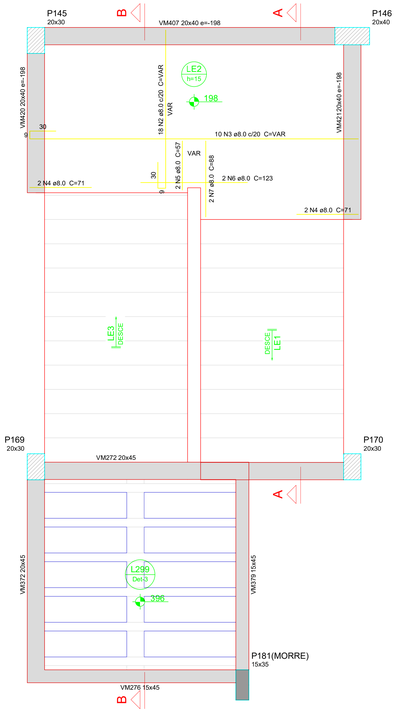
AUTOR(A) INTELECTUAL
KAYO HENRIQUE MOREIRA

REGISTRO
199774/D

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

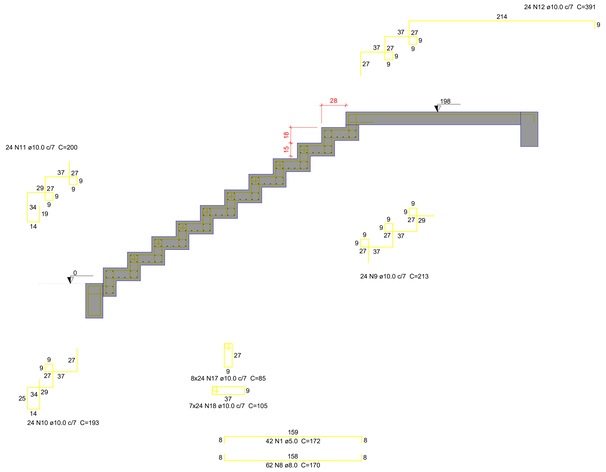
FOLHA A0
841 x 1189

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL



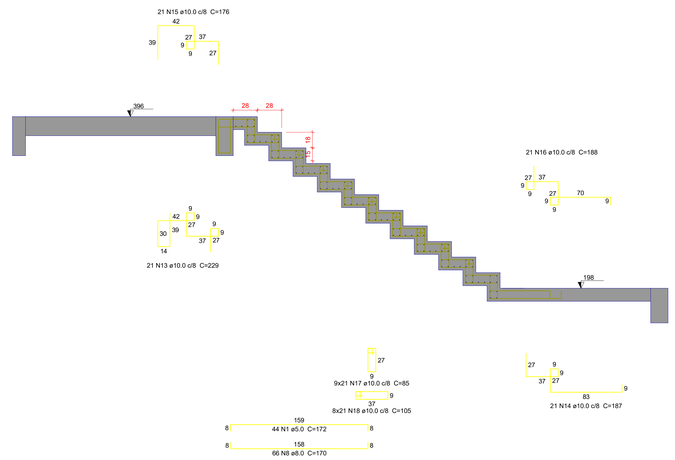
Armação positiva da escada E1

ESC 1:25



Corte A-A (LE1)

ESC 1:25



Corte B-B (LE3)

ESC 1:25

Relação do aço

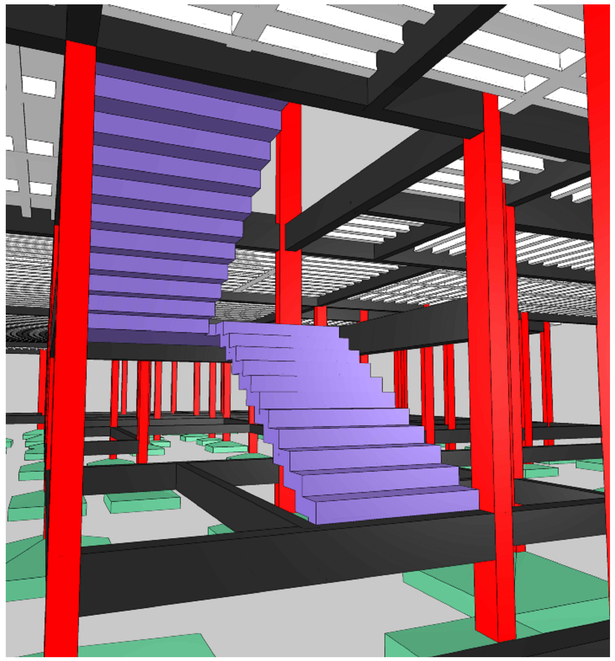
LE1

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	86	172	14792
CA50	2	8.0	18	VAR	VAR
	3	8.0	10	VAR	VAR
	4	8.0	4	71	284
	5	8.0	2	57	114
	6	8.0	2	123	246
	7	8.0	2	88	176
	8	8.0	128	170	21760
	9	10.0	24	213	5112
	10	10.0	24	193	4632
	11	10.0	24	200	4800
	12	10.0	24	391	9384
	13	10.0	21	229	4809
	14	10.0	21	187	3927
	15	10.0	21	176	3696
	16	10.0	21	188	3948
	17	10.0	381	85	32385
	18	10.0	336	105	35280

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	8.0	306.5	133
	10.0	1079.8	732.3
CA60	5.0	148	25.1
PESO TOTAL (kg)			
CA50	865.3		
CA60	25.1		

Volume de concreto (C-35) = 3.45 m³
Área de forma = 33.19 m²



Caracteristicas do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4 – PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO;
5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) , RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35.42 GPa
3 – FATOR A/C < 0.4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

A ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
1 ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centímetros e Níveis em metros
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é do Eng° resp Técnico.
4 – Acompanhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

PLANTA-CHAVE DE SITUAÇÃO

Itacoatiara PREFEITURA

AUTOR(A) DO PROJETO EXECUTIVO

		REGISTRO
NOME 01	ASSINATURA/CARIMBO	
NOME 02	ASSINATURA/CARIMBO	
NOME 03	RAIMUNDO NONATO BELO SOARES - ENGENHEIRO CIVIL	CREA - 4374-D AM RR
	ASSINATURA/CARIMBO	

R0	02/12/2025	EMISSÃO INICIAL
REVISÃO	DATA DE REVISÃO	DESCRIÇÃO

TÍTULO DO PROJETO
Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM.

PROPRIETÁRIO
MUNICÍPIO DE ITACOATIARA

CNPJ
04.241.980/0001-75

ENDEREÇO
RUA ÁLVARO MAIA, 3355, BAIRRO - SÃO FRANCISCO - ITACOATIARA- AM
CEP 69.101-380

PAC SAÚDE

DISCIPLINA
ESTRUTURAL

PRANCHA 25/62

TÍTULO DA PRANCHA
DETALHAMENTO DA ESCADA - NÍVEL TÉRREO AO NÍVEL MEZANINO

DESIGNAÇÃO DA ETAPA
PROJETO EXECUTIVO

NOME /PRANCHA –ARQUIVO	REVISÃO	UNIDADE	DATA	ESCALA
MS_POLICLÍNICA_EST-25	R00	METROS	02/12/2025	INDICADA

AUTOR(A) INTELECTUAL
KAYO HENRIQUE MOREIRA

REGISTRO
199774/D

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL

FOLHA A0
841 x 1189

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL