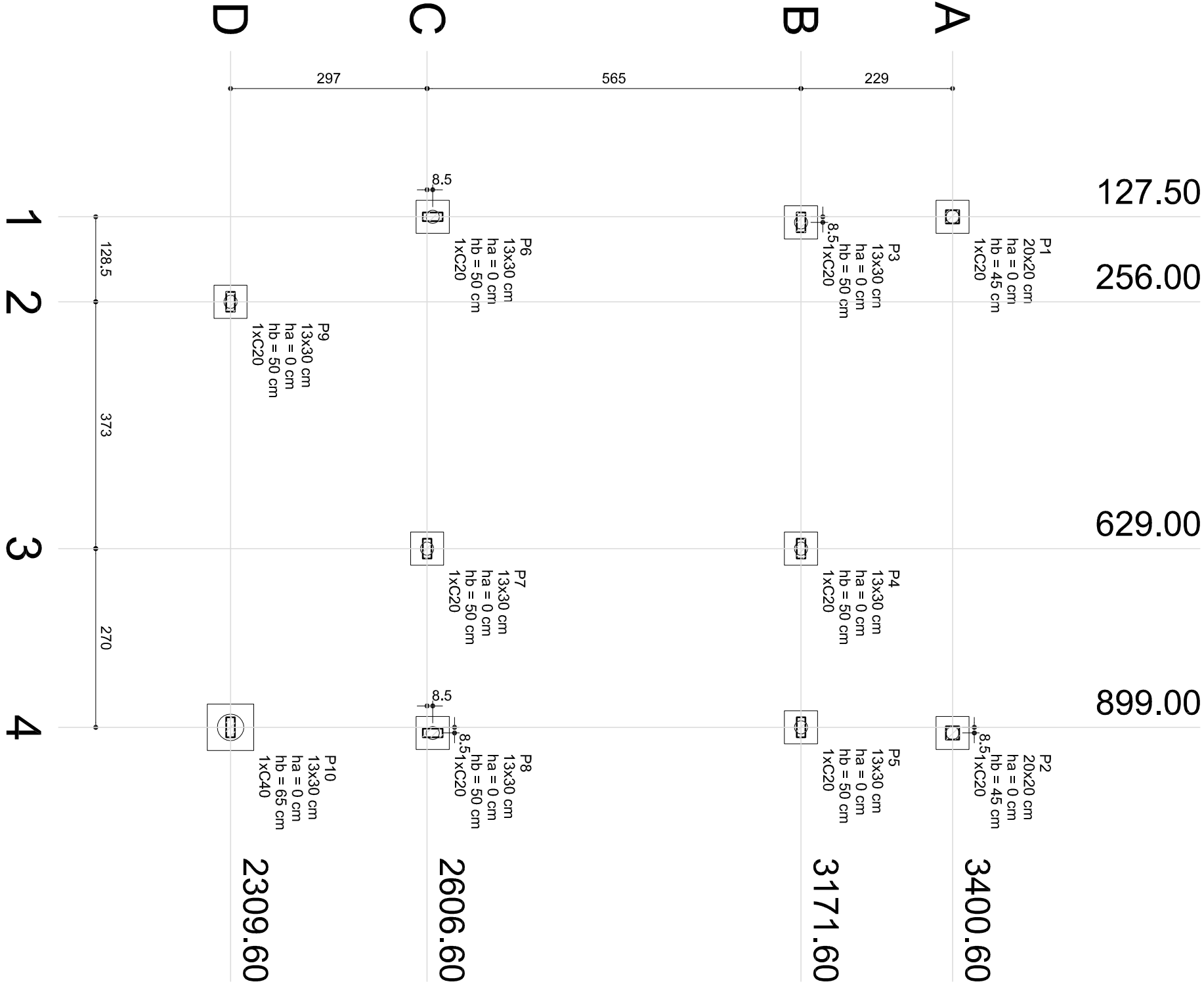
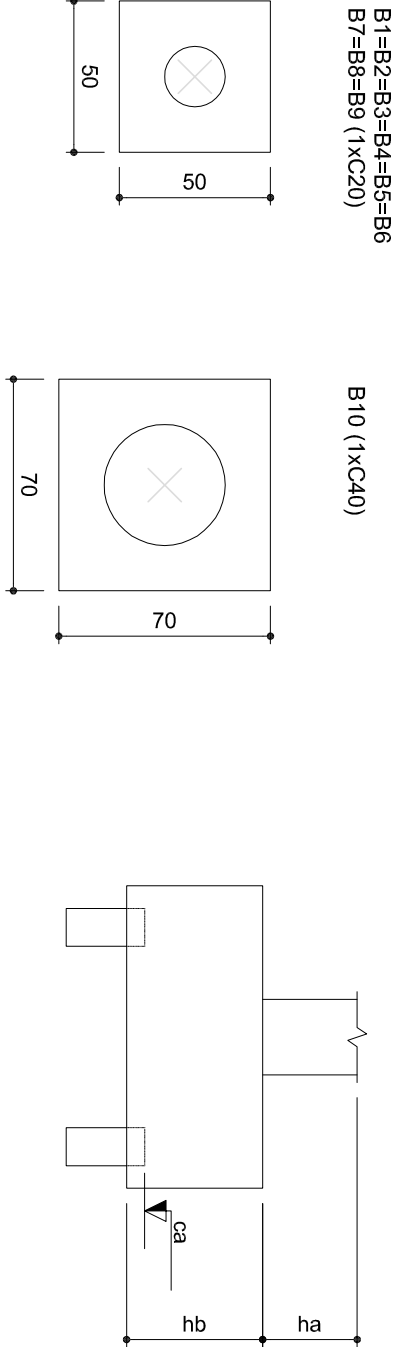


Pilar												Fundação				Bloco	
Nome	Seção	X	Y	Carga Máx.	Carga Min.	Mx	My	Fx	Fy	Lado B	Lado H	h0 / ha	h1 / hb	ne	Estaca	ca	Base tub.
P1	20x20	127.50	3400.60	640	540	0	0	580	190	50	50	0	45	1	C20	-30	
P2	20x20	907.50	3400.60	790	680	0	0	580	120	50	50	0	45	1	C20	-30	
P3	13x30	136.00	3171.60	8850	7760	0	0	350	390	50	50	0	50	1	C20	-35	
P4	13x30	629.00	3171.60	8070	6580	0	0	340	20	50	50	0	50	1	C20	-35	
P5	13x30	899.00	3171.60	5660	4990	0	0	100	260	50	50	0	50	1	C20	-35	
P6	13x30	127.50	2615.10	12940	11230	0	0	880	310	50	50	0	50	1	C20	-35	
P7	13x30	629.00	2606.60	10290	8010	0	0	880	10	50	50	0	50	1	C20	-35	
P8	13x30	907.50	2615.10	8910	7730	0	0	90	210	50	50	0	50	1	C20	-35	
P9	13x30	256.00	2309.60	10160	9120	0	0	420	550	50	50	0	50	1	C20	-35	
P10	13x30	899.00	2309.60	6630	5920	0	0	1290	190	70	70	0	65	1	C40	-50	

Estacas	
Nome	Quantidade
C20	9
C40	1



1 PLANTA DE CARGAS
SEM ESCALA



OBSERVAÇÕES IMPORTANTES:

1- A taxa de resistência do solo utilizada no cálculo é de 2kg/cm2, considerando o solo homogêneo. As sapatas apresentadas atendem a essa resistência. Casa a taxa de resistência do solo do terreno onde será executada a obra seja inferior a esta, as fundações deverão ser recalculadas pelo proponente e a respectiva ART deverá ser emitida. Para o recalcúlo das fundações, disponibilizamos as cargas nas fundações.

2- Estes projetos estão disponíveis no site do FNDE

3- Recomendamos que seja realizada a sondagem do terreno pelo método SPT para determinação da resistência do solo e análise do perfil geotécnico.