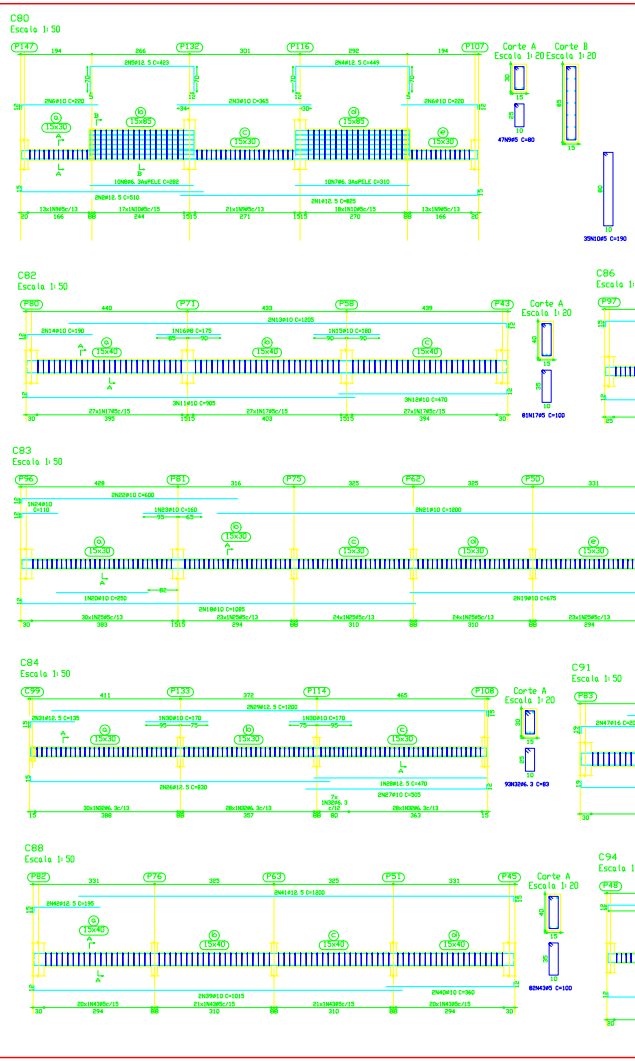

TORRE3 - NÍVEL +5.80
Desenho de viga:
Concreto: C25, em geral
Aço: CA-50-A e CA-60-B
Escala viga: 1:50
Escala seções: 1:20

Elemento	Pos	Diam	Qt	Dob (cm)	Reta (cm)	Dob (cm)	Comp (cm)	Total (cm)	CA-50-A (kg)	CA-60-B (kg)
C80	1	#12.5	2		410	15	820	1600	16.2	
	2	#12.5	2	15	365		730	1460	14.8	
	3	#10	2		363		363	726	4.4	
	4	#12.5	2	70	309	70	449	898	8.9	
	5	#12.5	2	70	283	70	423	846	8.3	
	6	#10	4	12	206		230	880	5.5	
	7	#6.3	10		310		310	3100	2.7	
	8	#6.3	10		282		282	2820	7.0	
	9	#5	47				80	3760		5.9
	10	#5	35				190	6650		10.4
							Total=1100		74.9	17.9
C82	11	#10	3	12	893		905	2715	17.1	
	12	#10	2		458	12	470	1410	8.9	
	13	#10	8		1193	12	1205	9640	60.1	
	14	#10	2	12	178		190	380	2.4	
	15	#10	1		180		190	190	1.1	
	16	#8	1		175		175	175	0.7	
	17	#5	82				100	8100		15.7
							Total=1100		91.8	14.0
C83	18	#10	3	12	1073		1085	2170	13.6	
	19	#10	1		663	12	675	1350	8.5	
	20	#10	1		250		250	250	1.6	
	21	#10	2		1198	12	1200	2400	15.1	
	22	#10	2	12	588		600	1200	7.5	
	23	#10	1		160		140	140	1.0	
	24	#10	1	12	98		110	110	0.7	
	25	#5	124				80	9920		15.6
							Total=1100		30.8	17.2
C84	26	#12.5	2	15	815		830	1660	16.3	
	27	#12.5	1		493	12	505	505	4.9	
	28	#12.5	2		470		470	940	9.2	
	29	#12.5	2		1182	15	1200	2400	23.6	
	30	#10	1		170		170	340	2.1	
	31	#12.5	8	15	120		135	270	2.6	
	32	#6.3	93				83	7719	19.1	
							Total=1100		82.1	
C86	33	#12.5	3	12	423	12	447	894	8.6	
	34	#12.5	2	15	423	15	453	906	8.9	
	35	#5	30				80	2400		3.8
							Total=1100		16.0	4.2
C87	36	#10	2	12	205	12	229	458	2.9	
	37	#8	2	10	205	10	225	450	1.8	
	38	#5	14				80	1120		1.8
							Total=1100		3.2	2.0
C88	39	#10	2	12	1000		1015	2030	12.7	
	40	#10	2		348	12	360	720	4.5	
	41	#12.5	2		1185	15	1200	2400	23.6	
	42	#12.5	2	15	180		195	390	3.8	
	43	#5	86				100	8600		15.9
							Total=1100		49.1	14.2
C91	44	#16	2		801	19	820	1640	25.7	
	45	#16	2	19	556		575	1150	18.1	
	46	#16	2		1181	19	1200	2400	37.7	
	47	#16	2	19	181		200	400	6.3	
	48	#5	82				100	8200		15.9
							Total=1100		86.8	14.2
C94	49	#10	2	12	1067	12	1081	2162	13.7	
	50	#10	1		205		220	220	1.4	
	51	#10	1		1195		1200	1200	7.6	
	52	#10	2	12	1067	12	1081	2162	13.7	
	53	#10	1		135		150	150	1.0	
	54	#10	1		145		145	145	0.9	
	55	#5	77				90	6930		13.9
							Total=1100		38.3	13.9
		#5"						3.0		16.7
		#6.3						37.0		0.0
		#8						6.7		0.0
		#10						185.9		0.0
		#12.5						86.4		0.0
		#16						86.4		0.0
		Total=						461.7		16.7

NORMAS

- NBR 6118 Projeto de Estruturas de Concreto
- NBR 6120 Cargas para o Cálculo de Estruturas de Edificações
- NBR 6122 Projeto e Execução de Fundações
- NBR 6123 Forças Devidas ao Vento em Edificações
- NBR 6118 Projetos de Lajes de Concreto Armado e Protendido - Método de ensaio
- NBR 6120 Cargas para o Cálculo de Estruturas de Edificações - Método de ensaio
- NBR 6122 Projeto e Execução de Fundações - Método de ensaio
- NBR 6123 Forças Devidas ao Vento em Edificações - Método de ensaio
- NBR 6118 Projetos de Estruturas de Concreto - Procedimento
- NBR 7480 Barras e fios de aço destinados a armaduras para estruturas de concreto armado - Especificação

MATERIAIS

CONCRETO		
Resistência característica à compressão aos 28 dias	25MPa	250kgf/cm²
Módulo de elasticidade secante	23842	kgf/cm²
Massa específica aparente	2400	kgf/m³
Fator água-cimento máximo	0,60	-
AÇO		
Em armaduras passivas		CA-50 / CA-60
LAJES		
Tipo	Maciças	
Aço	Tela Telcos	
Protução Vigas pré-moldadas	Concreto	Protótipo maior D=50 (Módulo grande)
	Aço	Protótipo maior D=50 (Módulo grande)
Lajes Alveoladas Vigas	Concreto	Protótipo maior D=50 (Módulo grande)
	Aço	Protótipo maior D=50 (Módulo grande)

EXECUÇÃO DA ESTRUTURA

A execução da estrutura é de responsabilidade de empresa especializada e deverá atender aos à especificação da Resistência de Projeto.
A Fiscalização da Construção pela execução deverá obedecer as responsabilidade da NBR6118 - Execução da Estrutura de Concreto.

CARGAS ADUTADAS PARA ESTE PROJETO

CARGAS ACIDENTAIS	Telhado	
	Lajes	LAJE 1, LAJE2, LAJ 3 e LAJ4, LAJ5 e LAJ6, LAJ7, LAJ8, LAJ9, LAJ10 = 300 kg/m²
		Demais lajes = 200 kg/m²
	Escadas	
		LAJ1, LAJ2 e LAJ3 = 300 kg/m
		Demais lajes = 200 kg/m
		PV acidentais varia para 4 níveis típicos de 3200 L conforme projeto de Arquitetura
		Lajes Alveoladas = 300 kg/m
Peso Próprio do Concreto	2500 kg/m³	

RECOBRIMENTOS

Lajes Maciças/Nervuradas	2,0cm ou
Vigas	3,0 cm
Pilares	3,0 cm
Fundações	4,0 cm

FUNDAÇÕES

As sapatas possuem dimensões e profundidades que variam de acordo com as características do solo e cargas atuantes. Para as sapatas de divisa, foi adotado 0,5 m de balanço.
As vigas baldrames foram dimensionadas para fins de projeto, e devem ser executadas de acordo com as características do solo e cargas atuantes.
Para as vigas baldrames foi considerado o peso próprio da viga e parede de 1,0 m de altura, e uma carga de 1,0 tf/m.
Para as sapatas foi considerado o peso próprio da sapata e do solo acima da sapata, e uma carga de 1,0 tf/m².
Para as sapatas de divisa foi considerado o peso próprio da sapata e do solo acima da sapata, e uma carga de 1,0 tf/m².
Para as sapatas de divisa foi considerado o peso próprio da sapata e do solo acima da sapata, e uma carga de 1,0 tf/m².

REV.	DATA	ESPECIFICAÇÃO	APROV.

PROJETOS DE ESTRUTURA
pc projetos
pcprojetos@uol.com.br Tel.:(22) 2645-8847
resp. tec.:PAULO AURENÍCIO-CREA 34183-D-RJ

CLIENTE: PREFEITURA DE CABO FRIO

Local: Av. Henrique Terra – Lote 09 – Quadra 16
Novo Portinho – Cabo Frio – RJ

ESTRUTURA
ARMAÇÃO DAS CINTAS – PAVIMENTO TÉRREO (Parte 8/10)

DES.		DATA	Nº DE ORDEM	REVISÃO
DES.		DATA	PC-202259	14
FOLH.		PLANIFICAÇÃO		
VERIF.		PLANIFICAÇÃO		

P C P F T R C F E S T 1 4 A R C I T E R R O

PC-PFTR-CF-EST-14-AR-CI-TER-R0.DWG

A1