

V1	V2	V3	V4	V5	V6	V7	V8	V9	V10
----	----	----	----	----	----	----	----	----	-----

ACAO	N	DIAM	QUANT	UNID	C.TOTAL
CA50	1	5,0	75	148	10950
	2	5,0	119	138	16184
	3	5,0	12	108	1272
	4	5,0	46	158	9016
	5	5,0	46	158	9016
	6	6,3	6	CORR	1338
	7	6,3	6	CORR	1338
	8	6,3	6	CORR	1338
	9	6,3	6	CORR	1338
	10	6,3	6	CORR	1338
CA60	11	6,3	28	196	5488
	12	6,3	6	CORR	3878
	13	6,3	6	CORR	1542
	14	6,3	29	126	882
	15	6,3	29	126	882
	16	8,0	1	135	135
	17	8,0	1	91	91
	18	8,0	2	297	594
	19	8,0	10	CORR	4480
	20	8,0	2	172	344
	21	8,0	10	CORR	4710
	22	8,0	2	CORR	4710
	23	8,0	3	164	482
	24	8,0	2	1031	2062
	25	10,0	2	131	262
	26	10,0	2	395	790
	27	10,0	2	160	320
	28	10,0	2	160	320
	29	10,0	2	252	504
	30	10,0	2	252	504
	31	10,0	2	747	1494
	32	10,0	1	147	147
	33	10,0	2	913	1826
	34	10,0	2	116	1392
	35	10,0	12	116	1392
	36	10,0	2	233	466
	37	10,0	2	640	1280
38	12,5	2	489	978	
39	12,5	2	489	978	
40	12,5	2	710	1420	
41	12,5	2	689	1378	
42	12,5	2	489	978	
43	16,0	2	1105	2210	
44	16,0	2	463	926	
45	16,0	2	463	926	
46	16,0	2	724	1448	
47	16,0	2	233	466	
48	16,0	1	285	285	
49	16,0	2	772	1544	
50	16,0	2	547	1094	
51	16,0	2	235	235	
52	16,0	1	235	235	
53	16,0	3	488	1464	
54	16,0	2	567	1134	
55	16,0	5	138	690	
56	16,0	1	308	308	
57	20,0	1	373	373	
58	20,0	2	843	1686	
59	20,0	2	227	454	
60	20,0	2	227	454	
61	20,0	1	610	610	
62	20,0	1	610	610	
63	20,0	2	1080	2160	

Resumo do aço

ACAO	DIAM	C.TOTAL	PESO +10%
CA50	8,0	1152,8	78,8
CA50	10,0	128,7	87,2
CA50	12,5	52,6	55,7
CA60	6,3	126,8	177,7
CA60	8,0	152,9	199,7
CA60	10,0	400,7	67,9
PESO TOTAL			67,9
CA50	698,4		
CA60	67,9		

Volume de concreto (C-25) = 8 m³
 Área de forma = 34,67 m²
 OBSERVAÇÃO:

- 1) A resistência característica do concreto considerada no projeto: FCK= 25MPa para pilares, vigas e lajes e FCK= 20MPa para sapatas;
- 2) Deverá ser usado espaçadores entre a forma e o aço para garantir o cobrimento especificado em projeto de peças;
- 3) Deverá ser aplicado nos pavimentos antes da concretagem, uma contra-flecha de 2mm(duos milímetros) a cada 1m(um metro) de vão das vigas e lajes;
- 4) Não incluir em hipótese alguma lubrificantes nas seções de concreto em pilares. As aberturas em lajes e vigas, consultar e verificar as condições prescritas na NBR 6118, item 21.3(lubros e aberturas);
- 5) Em alguns pilares as armaduras superior podem ter número de barras e seção maior que armaduras inferiores, priorizando sempre a economia de aço e mão de obra;
- 6) Tensão admissível especificada em projeto de 2,0 Kgf/cm², que deverá ser verificada em loco pelo responsável técnico da obra.

7) Caso a concretagem das vigas forem realizadas posteriormente aos pilares e houver barras de ancoragem maior que a altura da viga, estas deverão ser dobradas para dentro da viga.

OBSERVAÇÕES:
 O autor atestará a validade da responsabilidade do projeto.
 O autor não se responsabiliza por erros e omissões que possam ocorrer em virtude de informações e dados não fornecidos pelo cliente.
 É necessário consultar os projetos complementares.
 Direitos autorais reservados, conforme Lei Federal nº 9.610/98, ART. 17º, itens X e XI ART. 1º.

André Perotoni
 Av. Santa Teresinha,605 - Centro - Joazeiro/SC - 89103-000
 Projetos Estruturais
www.projetosestruturais.com.br

Biblioteca Municipal
 Rua Coronel Fernando Fag. de Riva Fregião I. Centro. Campos Novos/SC

Projeto: **Projeto Estrutural**
 Descrição: **L6-Cobertura | Nivel 1450cm**
 Detalhamentos Vigas

Nome: **53**
 Data: **15/07/2010**
 Escala: **1/4**

Projeto: **Projeto Estrutural**
 Autor: **André Perotoni**
 Cliente: **Município de Campos Novos**
 Data: **07/05/2010**
 Nome do Projeto: **Projeto Estrutural**
 Descrição: **L6-Cobertura | Nivel 1450cm**
 Detalhamentos Vigas

