

Relação do aço

ACO	N	DIAM	QUANT	UNIT	C.TOTAL
CA60	1	5,0	205	(Kg)	1022,5
CA60	2	6,3	116	371,2	732,96
CA60	3	8,0	2	235,4	1882,4
CA60	4	8,0	2	2150	17200
CA60	5	8,0	2	1177	9416
CA60	6	8,0	2	1075	8596
CA60	7	8,0	2	1172	9376
CA60	8	8,0	2	1048	8384
CA60	9	8,0	2	212	1696
CA60	10	8,0	2	900	7200
CA60	11	8,0	2	1175	9400
CA60	12	10,0	4	88	352
CA60	13	10,0	4	88	352
CA60	14	10,0	2	325	2600
CA60	15	10,0	2	132	1056
CA60	16	10,0	2	62	504
CA60	17	10,0	1	127	1016
CA60	18	10,0	2	393	3144
CA60	19	10,0	2	30	240
CA60	20	10,0	2	715	5720
CA60	21	12,5	2	242	1936
CA60	22	12,5	2	242	1936
CA60	23	12,5	2	363	2904
CA60	24	12,5	2	287	2296
CA60	25	12,5	2	450	3600
CA60	26	12,5	2	27	216
CA60	27	12,5	2	353	2824
CA60	28	12,5	2	744	5952
CA60	29	16,0	1	240	1920
CA60	30	16,0	1	373	2984
CA60	31	16,0	1	438	3504
CA60	32	16,0	2	494	3952
CA60	33	16,0	3	370	2960
CA60	34	16,0	3	370	2960
CA60	35	16,0	1	1063	8504
CA60	36	16,0	1	1050	8400
CA60	37	16,0	1	272	2176
CA60	38	16,0	2	1133	9064
CA60	39	16,0	2	314	2512
CA60	40	16,0	2	314	2512
CA60	41	16,0	1	1196	9568
CA60	42	16,0	1	1196	9568
CA60	43	16,0	1	913	7304
CA60	44	16,0	1	1044	8352
CA60	45	16,0	1	1095	8760

Resumo do aço

ACO	DIAM	C.TOTAL	PESO - 10 %
CA60	5,0	1016	101,6
CA60	6,3	732,96	73,296
CA60	8,0	50,3	5,03
CA60	12,5	83,2	8,32
CA60	16,0	25,6	2,56
CA60	5,0	82,1	8,21
CA60	420,7	82,1	8,21

Volume de concreto (C=20) = 6,13 m³
Área de forma = 69,49 m²

OBSERVAÇÃO:

- 1) A resistência característica do concreto considerada no projeto, FCK= 20MPa para pilares, vigas e lajes e FCK= 15MPa para sapatas;
- 2) Deverá ser usado espaçadores entre a forma e o aço para garantir o cobrimento especificado em projeto de;
- 3) Deverá ser aplicado nos pavimentos antes de concretagem, uma contra-flecha de Zmm(duas milímetros) a cada 1m(um metro) de vão das vigas e lajes;
- 4) Não inibir em hipótese alguma tubulões nas seções de concreto em pilares. As aberturas em lajes e vigas, consultar e verificar as condições prescritas na NBR 6118, item 21.3(furos 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 Kg/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;
- 8) É de responsabilidade do fabricante de elementos pré-moldados entregues na obra.

OBSERVAÇÕES:
Obrigado a quem não se responsabiliza pelo responsável do projeto.
Este projeto foi elaborado com o auxílio de softwares prontos para serem utilizados.
É necessário consultar os projetos complementares.
Direitos autorais reservados, conforme Lei Federal nº 9.610/98, ART 7º, itens X e XI ART 1º.

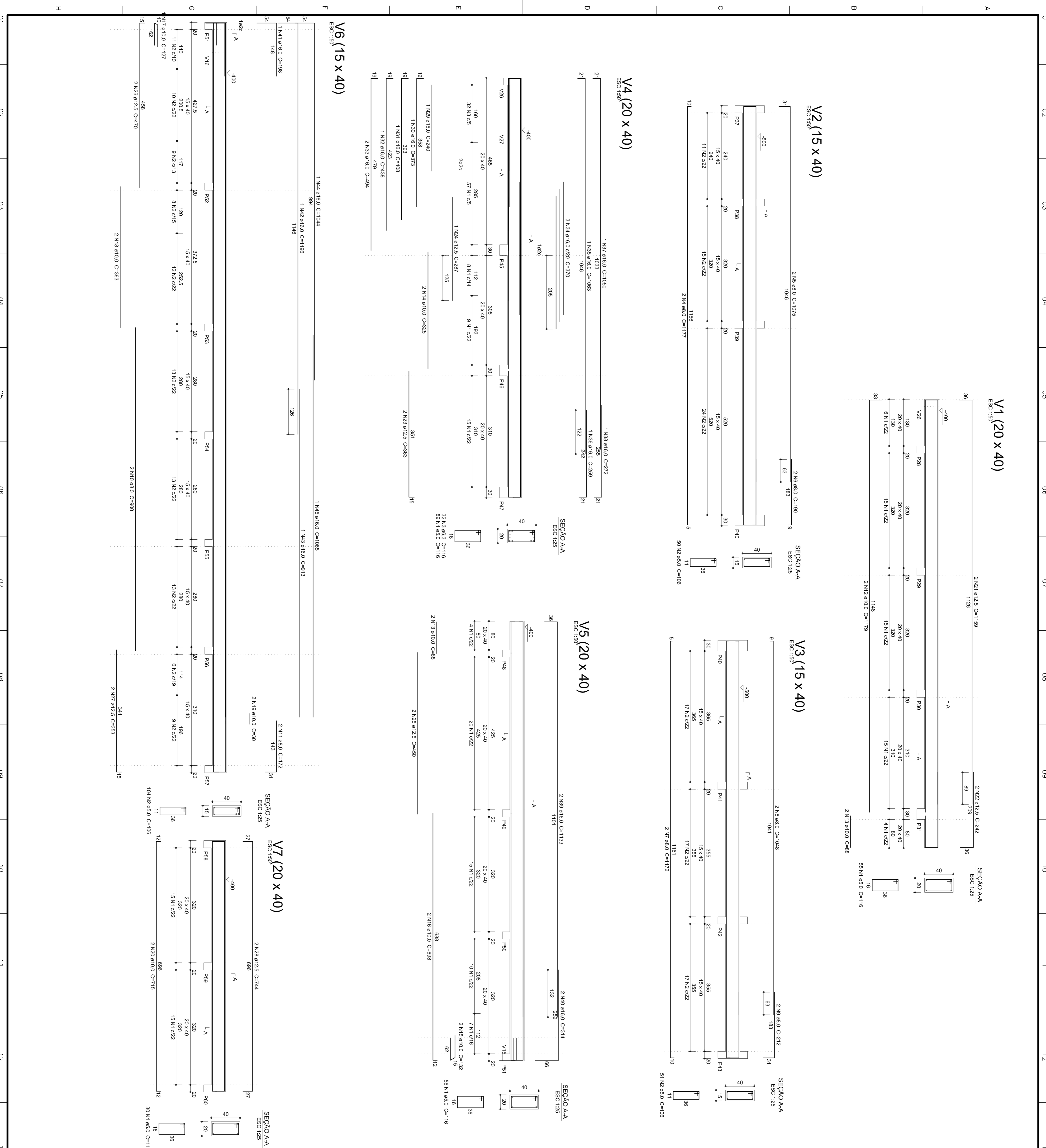
André Perotoni
Projetos Estruturais
Av. Sina Teófilo,605 - Centro - Jorquiba/SC - 15150-000
projetos@andrepereiro.com.br

Mirante Abdon Batista
Estrutura Municipal Abdon Batista/SC

Projeto: **Projeto Estrutural**
Descrição: **L3-Mirante | Nivel -400cm**
Detalhamentos: **Vigas**

Projeto: **Projeto Estrutural**
Descrição: **L3-Mirante | Nivel -400cm**
Detalhamentos: **Vigas**

Bole: **15**
Data: **07/05/20**
Escala: **1/50**
Indicada: **1**
Revisão: **30**



01 02 03 04 05 06 07 08 09 10 11 12 13 14 15 16

H G F E D C B A