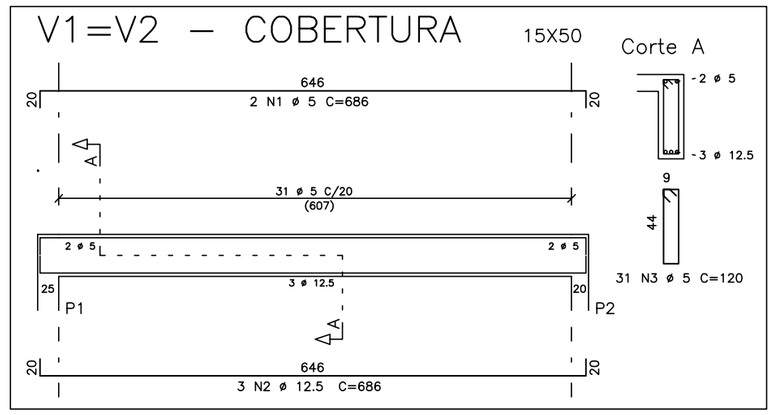
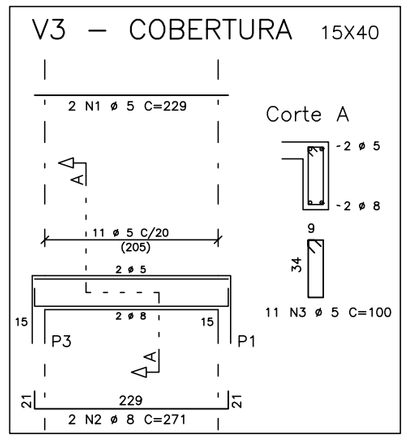
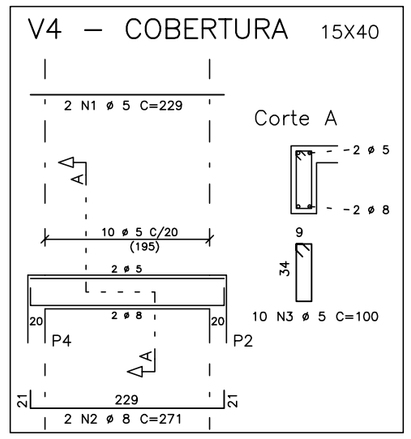
V1=V2 – COBERTURA 15X50



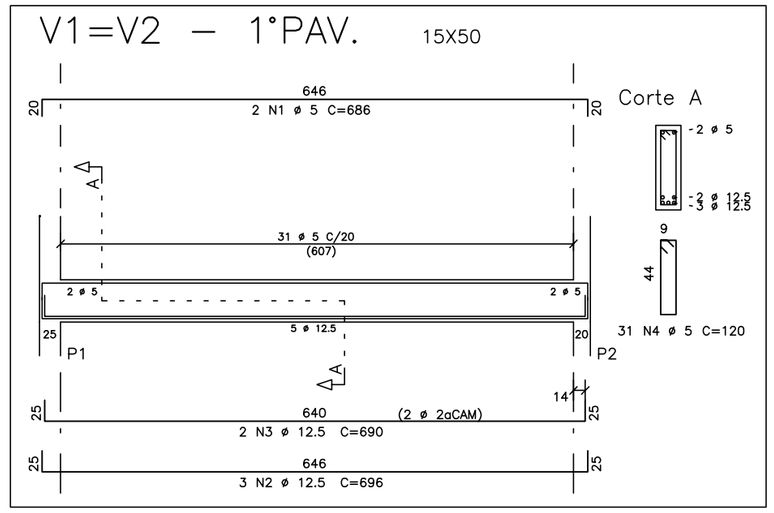
V3 – COBERTURA 15X40



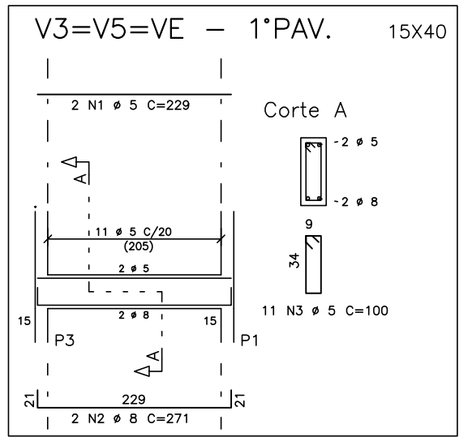
V4 – COBERTURA 15X40



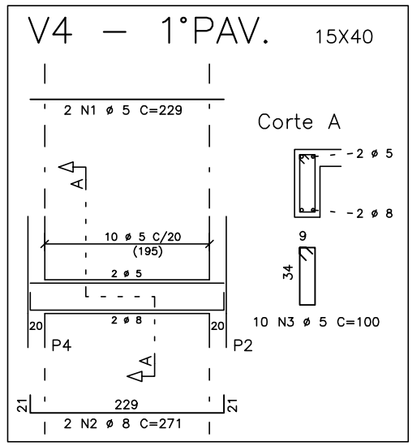
V1=V2 – 1°PAV. 15X50



V3=V5=VE – 1°PAV. 15X40



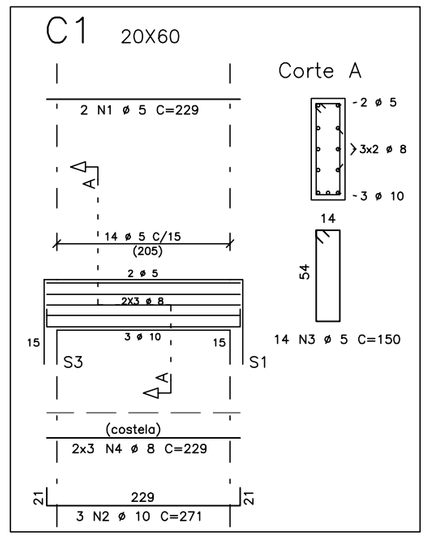
V4 – 1°PAV. 15X40



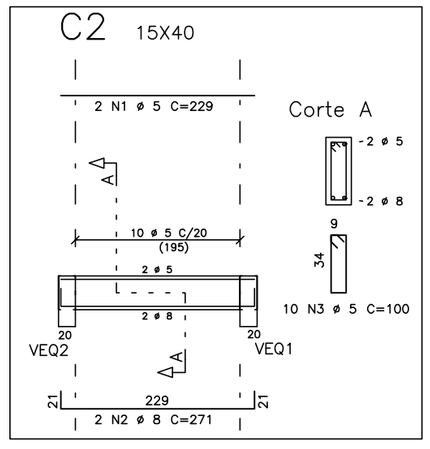
	AÇO	POS	BIT (mm)	QUANT	COMPRIMENTO UNIT (cm)	COMPRIMENTO TOTAL (cm)
C1						
	60B	1	5	2	229	458
	50A	2	10	3	271	813
	60B	3	5	14	150	2100
	50A	4	8	6	229	1374
C2						
	60B	1	5	2	229	458
	50A	2	8	2	271	542
	60B	3	5	10	100	1000
C3						
	60B	1	5	2	229	458
	50A	2	10	3	271	813
	60B	3	5	14	150	2100
	50A	4	8	6	229	1374
VEQ1						
	50A	1	16	3	755	2265
	50A	2	16	2	749	1498
	50A	3	10	3	647	1941
	50A	4	6.3	39	150	5850
	50A	5	8	6	123	738
	50A	6	8	6	452	2712
	50A	7	8	6	117	702
VEQ2						
	50A	1	20	3	755	2265
	50A	2	10	3	647	1941
	50A	3	6.3	35	150	5250
	50A	4	8	6	123	738
	50A	5	8	6	452	2712
	50A	6	8	6	117	702
V1=V2 – 1°PAV. (X2)						
	60B	1	5	4	686	2744
	50A	2	12.5	6	696	4176
	50A	3	12.5	4	690	2760
	60B	4	5	62	120	7440
V3=V5=VE – 1°PAV. (X3)						
	60B	1	5	6	229	1374
	50A	2	8	6	271	1626
	60B	3	5	33	100	3300
V4 – 1°PAV.						
	60B	1	5	2	229	458
	50A	2	8	2	271	542
	60B	3	5	10	100	1000
V1=V2 – COBERTURA (X2)						
	60B	1	5	4	686	2744
	50A	2	12.5	6	686	4116
	60B	3	5	62	120	7440
V3 – COBERTURA						
	60B	1	5	2	229	458
	50A	2	8	2	271	542
	60B	3	5	11	100	1100
V4 – COBERTURA						
	60B	1	5	2	229	458
	50A	2	8	2	271	542
	60B	3	5	10	100	1000

RESUMO AÇO CA 50–60			
AÇO	BIT (mm)	COMPR (m)	PESO (kg)
60B	5	361	58
50A	6.3	111	28
50A	8	148	59
50A	10	55	35
50A	12.5	111	111
50A	16	38	60
50A	20	23	57
Peso Total	60B =		58 kg
Peso Total	50A =		349 kg

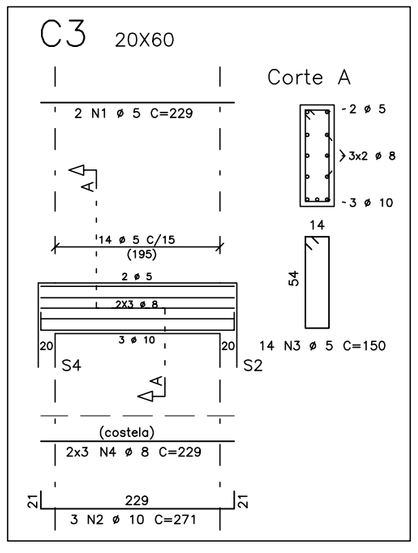
C1 20X60



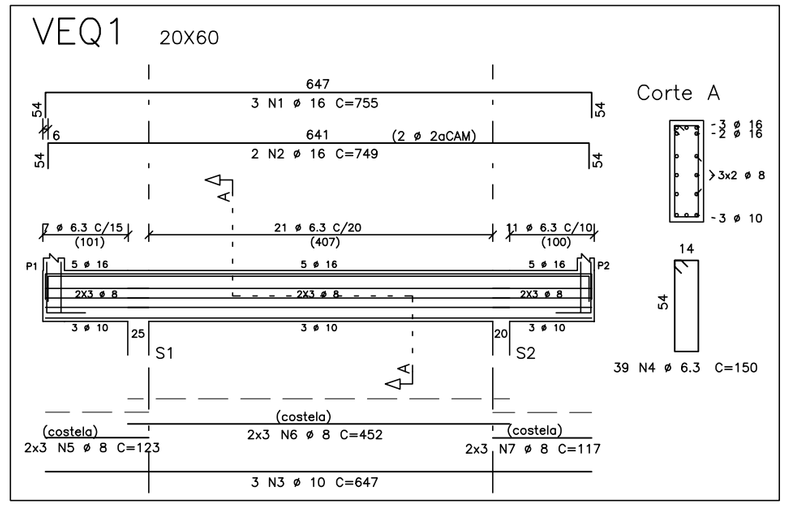
C2 15X40



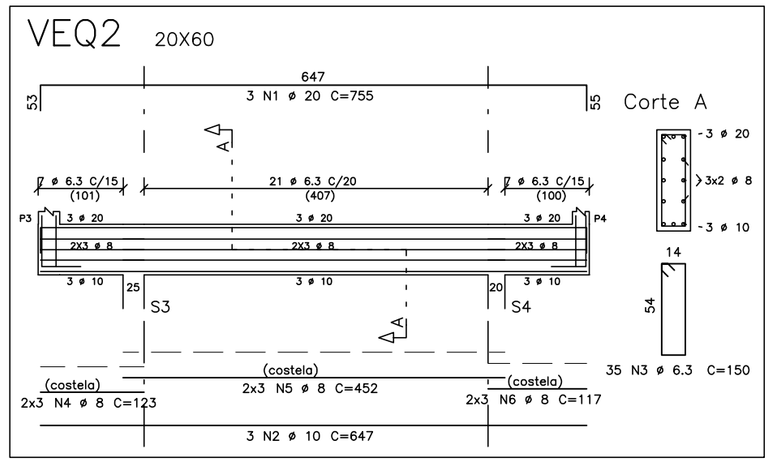
C3 20X60



VEQ1 20X60



VEQ2 20X60



NOTAS :

01 – COTAS E DIMENSÕES EM CENTÍMETROS.
02 – TODAS AS MEDIDAS DEVERÃO SER CONFIRMADAS NO LOCAL.
03 – AS COTAS PREVALECEM SOBRE O DESENHO
04 – AÇOS:
CA–50: Fyk = 500 MPa
CA–60: Fyk = 600 MPa
05 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS:
LAJES = 2,5 cm
VIGAS = 3,0 cm
PILARES = 3,0 cm
TOLERÂNCIA PARA RECOBRIMENTO = 0,5 cm
06 – CARACTERÍSTICAS DO CONCRETO:
PROPRIEDADES EXIGIDAS:

ELEMENTOS ESTRUTURAIS EM GERAL				
PROPRIEDADE	VALOR			UNIDADE
	LAJES	VIGAS	PILARES	
Resistência característica (Fck)	30	30	30	MPa
Módulo de deformação tangente inicial	31	31	31	GPa
Consumo mínimo de cimento	300	300	300	Kg/m3
Fator água–cimento	0.55	0.55	0.55	–

07 – PRECAUÇÕES ESPECIAIS DEVERÃO SER TOMADAS QUANTO À CURA DO CONCRETO, MANTENDO A SUPERFÍCIE DO MESMO ÚMIDA E PROTEGIDA.
08 – A EXECUÇÃO DA ESTRUTURA É DE RESPONSABILIDADE DA CONSTRUTORA E DEVERÁ CONTAR COM COM A CONSULTORIA DE UM TECNOLOGISTA DE MATERIAIS. O ENGENHEIRO RESPONSÁVEL DEVERÁ OBEDECER AS RECOMENDAÇÕES DA NBR–14931 – EXECUÇÃO DE ESTRUTURAS DE CONCRETO – PROCEDIMENTOS.
09 – PROJETO DE ESCORAMENTOS E CIMBRAMENTOS É DE RESPONSABILIDADE DO CONSTUTORA OU DO RESPONSÁVEL TÉCNICO DA OBRA.
10 – OS QUANTITATIVOS DE AÇO, FORMAS E CONCRETO, DEVERÃO SER CONFIRMADOS PELO RESPONSÁVEL TÉCNICO DA OBRA.

REV.	MODIFICAÇÃO	DATA	PROJETISTA	DESENHISTA	APROVO

PLANEJAMENTO E CONSULTORIA

Coordenador do Contrato: CREA/UF: ARQ° MARGARET SIEGLE 4522D/ES	Autor do Projeto/ Resp. Técnico: CREA/UF: ENG° HELTON DE BARROS COUTINHO 5058D/ES	Co-Autor: CREA/UF: ENG° MARCOS PAULO PEIXOTO LEAL 21228D/ES	
Número: 200_PB.EST.DE-2004/00	Desenhista: MARCOS HENRIQUE C. COELHO	Escala: INDICADA	Data: 25/10/2011

INFRAERO

SÍTIO: AEROPORTO EURICO AGUIAR SALLES -SBVT		
ÁREA DO SÍTIO: TERMINAL DE PASSAGEIROS		
ESCALA	DATA	DESENHISTA: LOFT
ESPECIALIDADE/SUBESPECIALIDADE: ESTRUTURAL		
FISCAL DO CONTRATO: ANDRÉ NASCIMENTO LOPES	RUBRICA	TIPO/ESPECIFICAÇÃO DO DOCUMENTO: ARMAÇÃO DAS VIGAS
FISCAL DO CONTRATO: FÚLVIA SOARES COELHO	RUBRICA	TIPO DE OBRA: REFORMA / CLASSE DO PROJETO: PROJETO BÁSICO
GESTOR DO CONTRATO: LUIS NOGUEIRA DE ARAUJO / LEANDRO LABARRERE SOUZA	RUBRICA	SUBSTITUI A: - / SUBSTITUÍDA POR: -
TERMO DE CONTRATO Nº: 0015-EG/2011/0023		CODIFICAÇÃO: VT . 06 / 300.13 / 04737 / 00