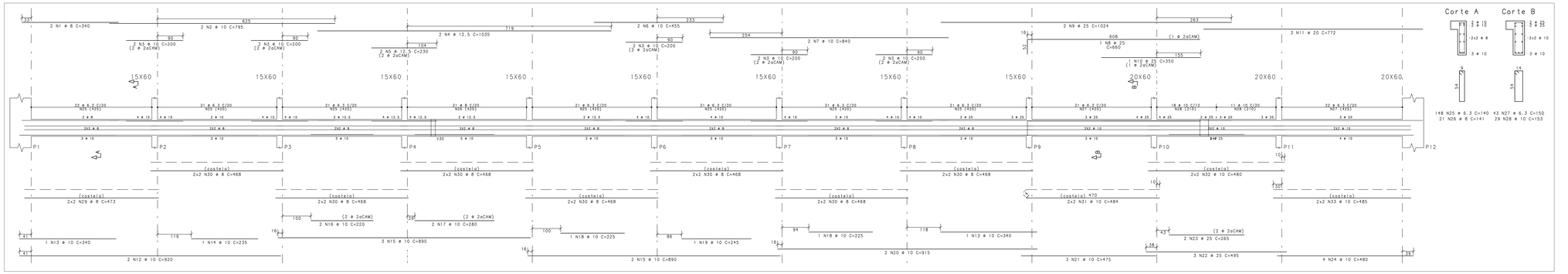
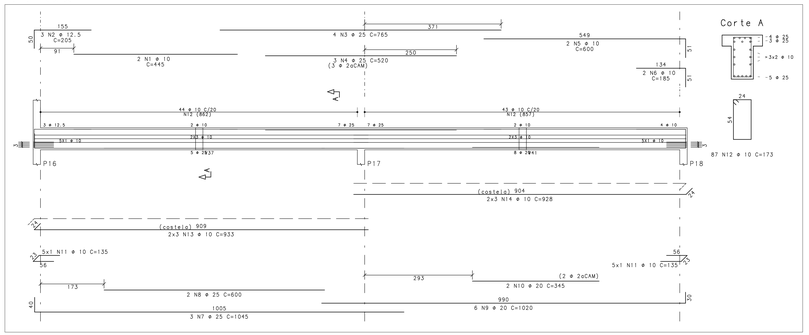
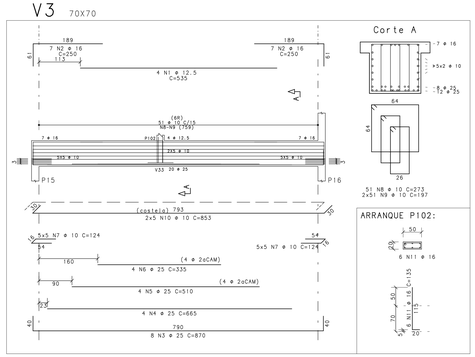
V1



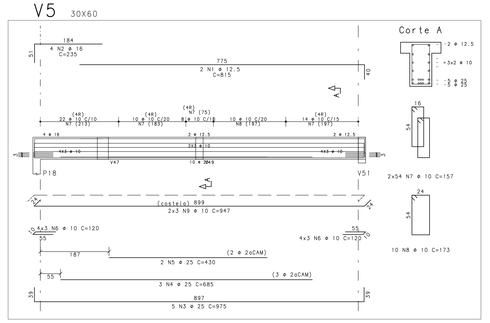
V4 30X60



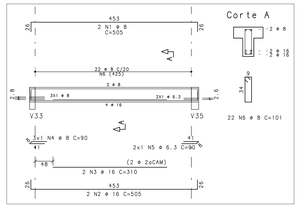
V3 70X70



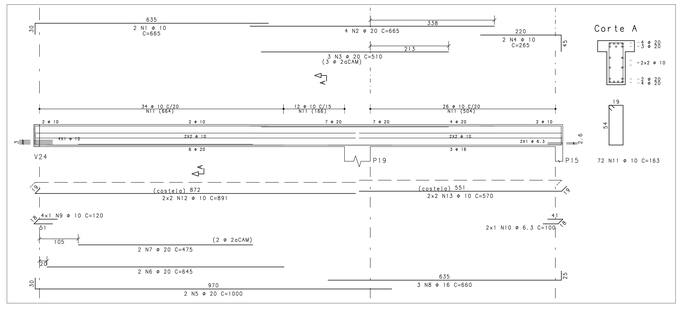
V5 30X60



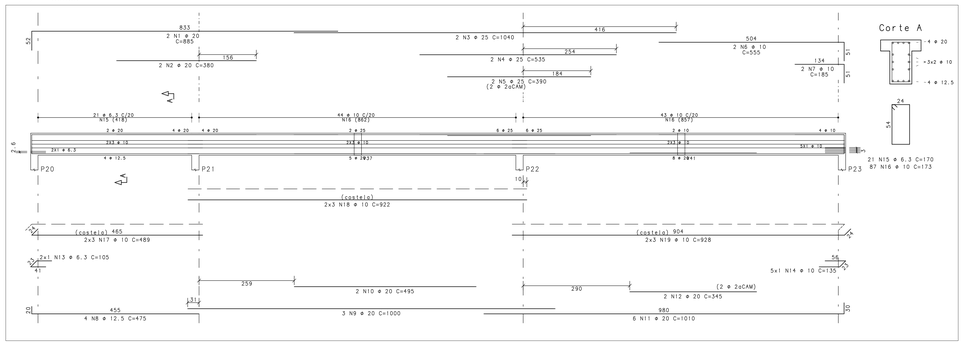
V2 15X40



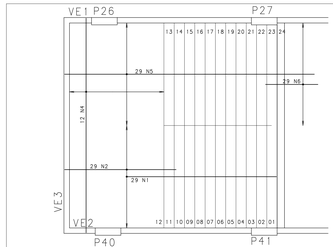
V6 25X60



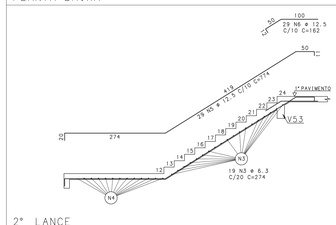
V7 30X60



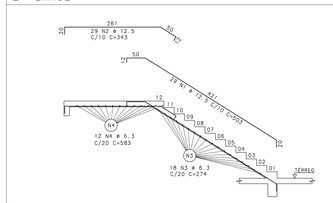
VE1 P26 – P27 / VE2 – P40 – P41 / VE3



PLANTA BAIXA



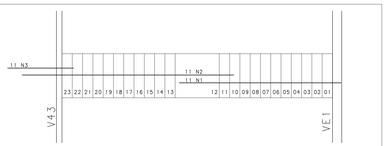
2° LANCE



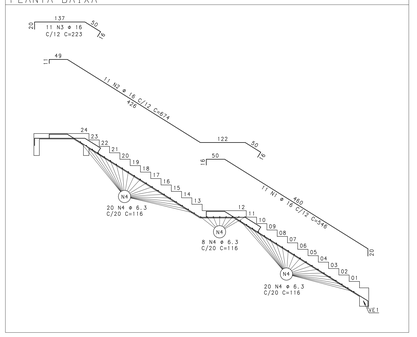
1° LANCE

ARMAÇÃO ESCADA 01
ESCALA = 1:50

V4A3 – VE1



PLANTA BAIXA



ARMAÇÃO ESCADA 02
ESCALA = 1:50

	AÇO	POS	BIT (mm)	QUANT	COMPRIMENTO UNIT (cm)	COMPRIMENTO TOTAL (cm)
ARMAÇÃO ESCADA 01						
	50A	1	12.5	29	503	14587
	50A	2	12.5	29	343	9947
	50A	3	6.3	37	274	10138
	50A	4	6.3	12	583	6996
	50A	5	12.5	29	774	22446
	50A	6	12.5	29	162	4698
ARMAÇÃO ESCADA 02						
	50A	1	16	11	546	6006
	50A	2	16	11	674	7414
	50A	3	16	11	223	2453
	50A	4	6.3	48	116	5568
V1						
	50A	1	8	2	340	680
	50A	2	10	2	795	1590
	50A	3	10	10	200	2000
	50A	4	12.5	2	1035	2070
	50A	5	12.5	2	230	460
	50A	6	10	2	455	910
	50A	7	10	2	840	1680
	50A	8	25	2	1024	2048
	50A	9	25	2	1024	2048
	50A	10	25	1	350	350
	50A	11	20	3	772	2316
	50A	12	10	2	920	1840
	50A	13	10	2	340	680
	50A	14	10	1	235	235
	50A	15	10	5	890	4450
	50A	16	10	2	220	440
	50A	17	10	2	280	560
	50A	18	10	2	225	450
	50A	19	10	2	245	490
	50A	20	10	2	915	1830
	50A	21	10	3	975	1625
	50A	22	25	3	495	1485
	50A	23	25	2	265	530
	50A	24	10	4	480	1920
	50A	25	6.3	148	140	20720
	50A	26	8	21	141	2961
	50A	27	6.3	43	150	6450
	50A	28	10	29	153	4437
	50A	29	8	4	473	1892
	50A	30	8	26	468	13104
	50A	31	10	4	484	1936
	50A	32	10	4	480	1920
	50A	33	10	4	485	1940
V2						
	50A	1	8	2	505	1010
	50A	2	16	2	505	1010
	50A	3	16	2	310	620
	50A	4	8	3	90	270
	50A	5	6.3	2	90	180
	50A	6	8	22	101	2222
V3						
	50A	1	12.5	4	535	2140
	50A	2	16	14	250	3500
	50A	3	25	8	870	6960
	50A	4	25	4	665	2660
	50A	5	25	4	510	2040
	50A	6	25	4	335	1340
	50A	7	10	50	124	6200
	50A	8	10	50	187	9350
	50A	9	10	10	187	20094
	50A	10	10	10	853	8530
	50A	11	16	6	135	810
V4						
	50A	1	10	2	445	890
	50A	2	12.5	3	205	615
	50A	3	25	4	765	3060
	50A	4	25	3	520	1560
	50A	5	10	2	600	1200
	50A	6	10	2	185	370
	50A	7	25	3	1045	3135
	50A	8	25	2	600	1200
	50A	9	20	5	1220	6120
	50A	10	20	3	345	690
	50A	11	10	10	1045	10450
	50A	12	10	87	173	15051
	50A	13	10	6	933	5598
	50A	14	10	6	928	5568
V5						
	50A	1	12.5	2	815	1630
	50A	2	16	4	235	940
	50A	3	25	5	975	4875
	50A	4	25	3	685	2055
	50A	5	25	2	430	860
	50A	6	10	24	120	2880
	50A	7	10	108	157	16956
	50A	8	10	10	173	1730
	50A	9	10	6	947	5682
V6						
	50A	1	10	2	665	1330
	50A	2	20	4	665	2660
	50A	3	20	3	510	1530
	50A	4	10	2	265	530
	50A	5	20	2	1000	2000
	50A	6	20	2	645	1290
	50A	7	20	2	475	950
	50A	8	16	3	660	1980
	50A	9	10	4	120	480
	50A	10	6.3	2	100	200
	50A	11	10	72	163	11736
	50A	12	6	4	891	3564
	50A	13	10	4	570	2280
V7						
	50A	1	20	2	885	1770
	50A	2	20	2	380	760
	50A	3	25	2	1040	2080
	50A	4	25	2	535	1070
	50A	5	25	2	390	780
	50A	6	10	2	550	1110
	50A	7	10	2	185	370
	50A	8	12.5	4	475	1900
	50A	9	20	3	1000	3000
	50A	10	20	2	495	990
	50A	11	20	6	1010	6060
	50A	12	20	2	345	690
	50A	13	6.3	2	105	210
	50A	14	10	5	135	675
	50A	15	6.3	21	170	3570
	50A	16	10	87	173	15051
	50A	17	10	6	489	2934
	50A	18	10	6	922	5532
	50A	19	10	6	928	5568

RESUMO AÇO CA 50-60			
AÇO	BIT (mm)	COMPR (m)	PESO (kg)
50A	6.3	540	132
50A	8	221	87
50A	10	1877	1158
50A	12.5	605	583
50A	16	247	390
50A	20	308	760
50A	25	387	1493
Peso Total	50A =		4604 kg

REVISÃO				
REV.	DESCRIÇÃO	DATA	POR	APR.
00	EMISSÃO INICIAL	15/05/18	KFC	CAG
01	REVISÃO GERAL	21/09/21	KFC	CAG

DOCUMENTOS DE REFERÊNCIA :

1 - PROJETO ESTRUTURAL: Formas do piso do 1ºPavimento

NOTAS :

1 - COTAS E DIMENSÕES EM cm.
2 - CONFIRMAR MEDIDAS NO LOCAL.
3 - AS COTAS PREVALECEM SOBRE O DESENHO.
4 - CONCRETO:

4.1 - PROPRIEDADES EXIGIDAS.

ELEMENTOS ESTRUTURAIS EM GERAL					
PROPRIEDADE	VALORES				UNIDADE
	LAJES	VIGAS	PILARES		
Resistência característica (fck)	30 *	30 *	35 **		MPa
Módulo de deformação tangente inicial	28	28	28		GPa
Consumo mínimo de cimento	300	300	300		kg/m3
Fator água-cimento	0.50	0.50	0.50		-

ENSAIOS DE COMPRESSÃO PARA LAJES:
* - CORPOS DE PROVA - 3 dias, 7 dias, 28 dias.
ENSAIOS DE COMPRESSÃO PARA PILARES/PAREDES:
** - CORPOS DE PROVA - 3 dias , 28 dias , 63 dias.
OBS.: (MOLDAR MÍNIMO 2 CORPOS DE PROVA PARA CADA DATA DE ENSAIO)

4.2 - EMPRESA ESPECIALIZADA EM CONTROLE TECNOLÓGICO DO CONCRETO.

4.2.1 - ESPECIFICAÇÕES DO CONCRETO:
- Massa específica - NBR 6118/14 incluir nos relatórios os ensaios (Valores desejados, entre 2300kg/m3 e 2400kg/m3)
- Agregados graúdo: utilizar brita 0 e Brita 1 (<= 19mm)
- Consistência medida em mm: Slump Test - Abatimento >= 14cm +- 2cm

5 - AÇOS:
CA-50: Fyk = 500 MPa
CA-60: Fyk = 600 MPa

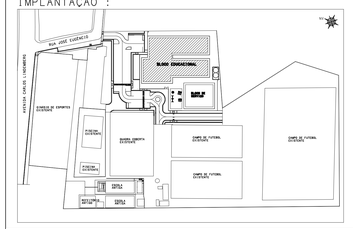
6 - COBRIMENTO DAS ARMADURAS:
Pilares: 3.0 cm
Vigas: 3.0 cm
Lajes: 2.0 cm
Tolerância para o cobrimento: 0.5 cm

7 - NORMAS:
NBR 6118 - Projeto de estrutura de concreto - procedimento.
NBR 6120 - Cargas para o cálculo de estruturas de edificações.
NBR 6123 - Forças devidas ao vento em edificações.
NBR 7483 - Cordoalhas de aço para concreto protendido.
NBR 12655 - Concreto de cimento Portland - Controle e recebimento - Procedimento
NBR 14432 - Exigências de resistência aos fogo de elementos construtivos de edificações
ACI 318 - Armaduras mínimas e puncionamento.

8 - Os quantitativos de aço e de concreto deverão ser confirmados pelo responsável técnico da obra.

9 - EXECUÇÃO DA ESTRUTURA:
A execução da estrutura é de responsabilidade da empresa construtora e deverá contar com a consultoria de um tecnologista de materiais.
O engenheiro responsável deverá obedecer as recomendações descritas nas
NBR 14931 - Execução de Estruturas de Concreto - Procedimentos

IMPLANTAÇÃO :



SESC – SERVIÇO SOCIAL DO COMERCIO
BLOCO EDUCACIONAL (BED)
RUA JOSÉ EUGÊNIO,30 – BAIXO NOSSA SENHORA DA PENHA – VILA VELHA – ES

PROJETADO	DESENHADO	VERIFICADO	APROVADO	DATA	ESCALA
C.A.G.	K.F.C.	K.F.C.	C.A.G.	15/05/2018	INDICADA

MCA ESTRUTURAS
TEL. (27) 3324-5372
FAX. (27) 3325-0157
E-MAIL. mca@mca.eng.br

PROJETO EXECUTIVO DE CONCRETO ARMADO

ARMAÇÃO ESCADAS
ARMAÇÃO DAS VIGAS
DO PISO DO 1ºPAVIMENTO

DESENHO PREVIO :	REV.:
No. MCA : 2289-BED-1C-303	REV.: 01
No. CLIENTE :	REV.:
No.CAD : 2289BEDU303.DWG	FOLHA 303

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOS.

ARQUIVO: C:\TQS\MCA2253_BLOCO EDUCACIONAL\1PAVI*.DWG
Nº MCA: MCA2289-BED-0303-EXE-ARV-1PAV-R01

MCA TECNOLOGIA DE ESTRUTURAS LTDA EL MCA 170.172.252.250 ACT 21/09/2021 16:01:13