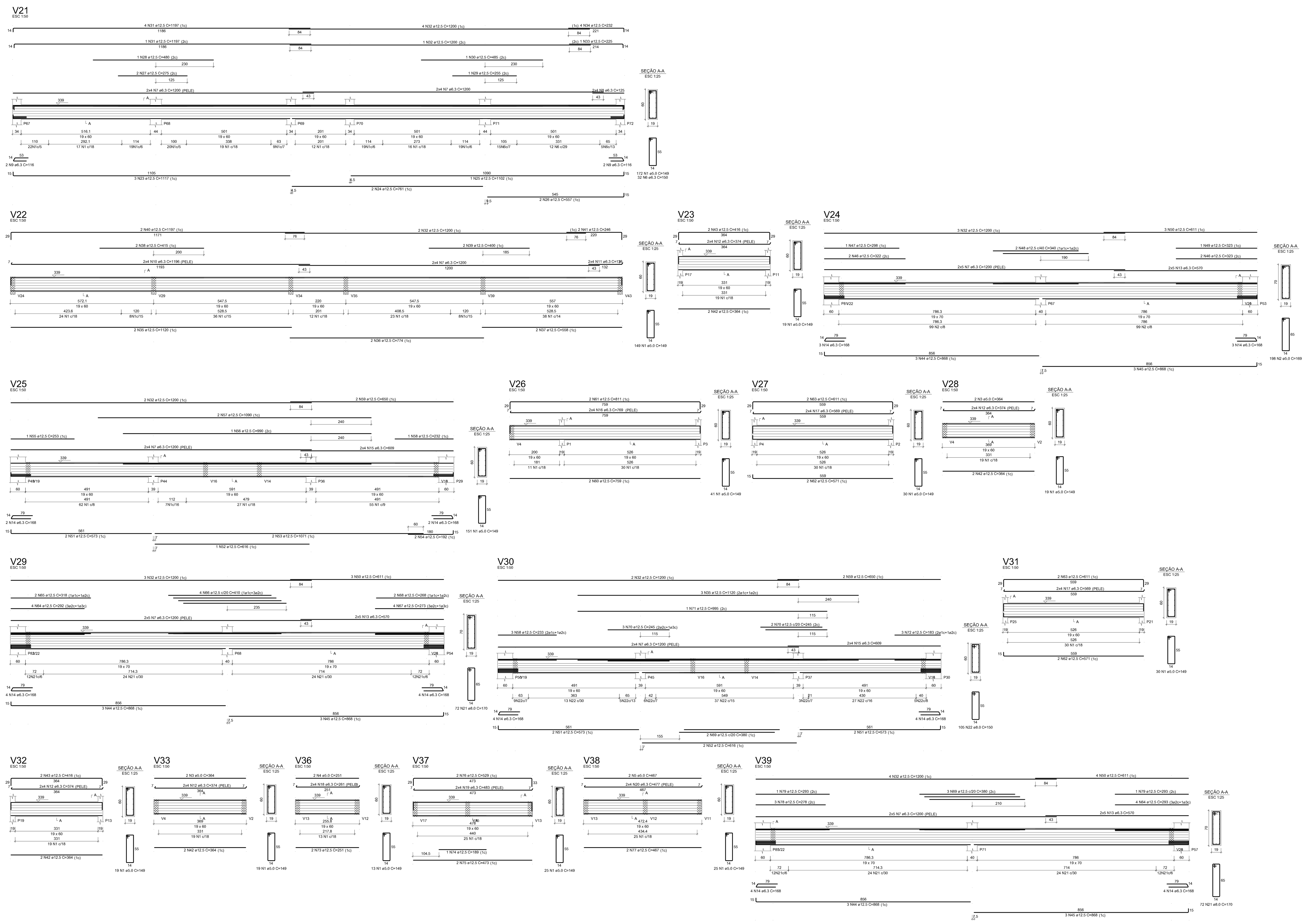


RELAÇÃO DO AÇO

V21	V22	V23
V24	V25	V26
V27	V28	V29
V30	V31	V32
V33	V36	V37
V38	V39	

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	712	149	106088
	2	5.0	198	169	33462
	3	5.0	4	364	1456
	4	5.0	2	251	502
	5	5.0	2	467	934
CA50	6	6.3	32	150	4800
	7	6.3	70	1200	84000
	8	6.3	8	125	1000
	9	6.3	4	116	464
	10	6.3	8	1196	9568
	11	6.3	8	138	1104
	12	6.3	32	374	11968
	13	6.3	30	570	17100
	14	6.3	34	168	5712
	15	6.3	16	609	9744
	16	6.3	8	769	6152
	17	6.3	16	569	9104
	18	6.3	8	261	2088
	19	6.3	8	483	3864
	20	6.3	8	477	3816
	21	8.0	144	170	24480
	22	8.0	105	150	15750
	23	12.5	3	1117	3351
	24	12.5	2	761	1522
	25	12.5	1	1102	1102
	26	12.5	2	557	1114
	27	12.5	2	275	550
	28	12.5	1	480	480
	29	12.5	1	255	255
	30	12.5	1	485	485
	31	12.5	5	1197	5985
	32	12.5	21	1200	25200
	33	12.5	1	225	225
	34	12.5	4	232	928
	35	12.5	5	1120	5600
	36	12.5	2	774	1548
	37	12.5	2	558	1116
	38	12.5	2	415	830
	39	12.5	2	400	800
	40	12.5	2	1197	2394
	41	12.5	2	246	492
	42	12.5	8	364	2912
	43	12.5	4	416	1664
	44	12.5	9	868	7812
	45	12.5	9	868	7812
	46	12.5	4	322	1288
	47	12.5	1	298	298
	48	12.5	2	340	680
	49	12.5	1	323	323
	50	12.5	10	611	6110
	51	12.5	6	573	3438
	52	12.5	3	616	1848
	53	12.5	2	1071	2142
	54	12.5	2	192	384
	55	12.5	1	253	253
	56	12.5	1	990	990
	57	12.5	2	1090	2180
	58	12.5	4	232	928
	59	12.5	4	650	2600
	60	12.5	2	759	1518
	61	12.5	2	811	1622
	62	12.5	4	571	2284
	63	12.5	4	611	2444
	64	12.5	8	292	2336
	65	12.5	2	318	636
	66	12.5	4	410	1640
	67	12.5	4	273	1092
	68	12.5	2	268	536
	69	12.5	5	380	1900
	70	12.5	5	245	1225
	71	12.5	1	995	995
	72	12.5	3	183	549
	73	12.5	2	251	502
	74	12.5	1	189	189
	75	12.5	2	473	946
	76	12.5	2	529	1058
	77	12.5	2	467	934
	78	12.5	3	278	834
	79	12.5	2	293	586

RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10% (kg)
CA50	6.3	1704.8	458.9
	8.0	402.3	174.6
	12.5	1214.7	1287.2
CA60	5.0	1424.4	241.5

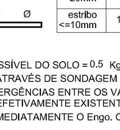
PESO TOTAL (kg)	
CA50	1920.7
CA60	241.5

Volume de concreto (C-30) = 21.74 m³
Área de forma = 263.39 m²

NOTAS IMPORTANTES:

— A EXECUÇÃO DA ESTRUTURA DEVERÁ OBEDECER AS PRESCRIÇÕES DA NBR-6118
— O RESPECTIVO PROJETO ESTRUTURAL SE COMPLEMENTA COM PROJETO ARQUITETÔNICO E OS PROJETOS COMPLEMENTARES DEVENDO SER ANALIZADAS TODAS AS INTERFERÊNCIAS ENTRE OS PROJETOS ANTES DO INÍCIO DA OBRA
— COTAS E DIMENSÕES EM CENTÍMETROS
— Fck= 30 MPa
— RECOBRIMENTO: LAJES:2.0 cm
VIGAS:2.5 cm
PILARES:2.5cm

RAIO (r) DE DOBRAMENTO PARA GANCHOS



NBR-6118(Item 6.3.4.1)

BITOLA Ø	CA50	CA60
<20mm	2,5xØ	3xØ
>=20mm	4xØ	
estribo <=10mm	1,5xØ	1,5xØ

— TENSÃO ADMISSÍVEL DO SOLO = 0.5 Kgf/cm2 (CONFIRMAR ATRAVÉS DE SONDAGEM GEOTÉCNICA) HAVENDO DIVERGÊNCIAS ENTRE OS VALORES ADOTADOS OS VALORES EFETIVAMENTE EXISTENTES DEVE-SE CONSULTAR IMEDIATAMENTE O Engo. CALCULISTA DA ESTRUTURA
— DEVERÁ SER ESCORADA TODA E QUALQUER ESTRUTURA QUE POR VENTURA VENHA A SER COMPROMETIDA COM A EXECUÇÃO DAS CAVAS DE FUNDAÇÕES , COMO EXEMPLO:
-MUROS DE EDIFICAÇÕES VIZINHAS
-REDES DE ABASTECIMENTO
-VIAS DE ACESSO
-ETC...
— DEVERÁ SER DADA ATENÇÃO ESPECIAL NO QUE SE REFERE AS CAVAS DE FUNDAÇÃO QUANTO A PRESENÇA LOCALIZADA DE SOLOS DE MÁ QUALIDADE (SOLOS ORGÂNICOS) ,PRESENÇA DE FORMIGUEIROS, RAÍZES DE ÁRVORES(MATERIAS ORGÂNICAS) ANTIGOS POÇOS E CACIMBAS E ATERROS MAL COMPACTADOS
— TODO MATERIAL ESCAVADO DEVERÁ SER DEPOSITADO A UMA DISTÂNCIA MÍNIMA DE 50 cm DA BORDA ESCAVADA
— O SOLO DEVERÀ SER ENERGICAMENTO APILOADO ANTES DA EXECUÇÃO DAS FUNDAÇÕES E O REATERRO EXECUTADO COM SOLO CIMENTO EM 30/1, COMPACTADOS DE 20 EM 20 cm DEVIDAMENTE UMEDECIDOS CASO O SOLO CONTENHA TEORES ORGÂNICOS DEVE-SE TROCAR POR MATERIAL ARENOSO DE BOA QUALIDADE
— MODIFICACOES NAS SECOES DAS PECAS OU NAS ARMADURAS E NA SITUACAO DE CARREGAMENTO PREVISTA NO PROJETO ESTRUTURAL OU DE ARQUITETURA SAO TERMINANTEMENTE PROIBIDAS SEM A PREVIA CONSULTA AO ENGENHEIRO CALCULISTA DA ESTRUTURA.
— A UTILIZACAO DESTE PROJETO NO TODO OU EM PARTE EM OUTRA OBRA QUE NAO A ESPECIFICADA ABAIXO SUJEITARAO OS RESPONSAVEIS AS PENAS PREVISTAS NA LEGISLACAO VIGENTE.

ATENÇÃO

É TOTALMENTE PROIBIDO O INÍCIO DA OBRA SEM A CONFIRMAÇÃO DA SONDAGEM GEOTÉCNICA JUNTO AO RESPECTIVO PROJETO E DA DOCUMENTAÇÃO (ART DE CÁLCULO ESTRUTURAL) PRESENTE NO CANTEIRO

CONCRETO FCK 30MPa

AUTORES E RESPONSÁVEIS TÉCNICOS PELO PROJETO ESTRUTURAL:

(ORIGINAL ASSINADO)

DAVID ANDRIOLA COLARES, ENG.CIVIL
CREA RNP: 1603925317
ART n°CE20200626699

UNIVERSIDADE FEDERAL DO CARIRI - UFCA
PROPRIETARIO

Rua Divino Salvador, 284 - Alto do Rosário
Barbalha - Ceará CEP: 63180-000
ENDEREÇO DA EDIFICAÇÃO

NUMERO DO PROCESSO

ÁREA TOTAL DA INTERVENÇÃO | ÁREA A CONSTRUIR

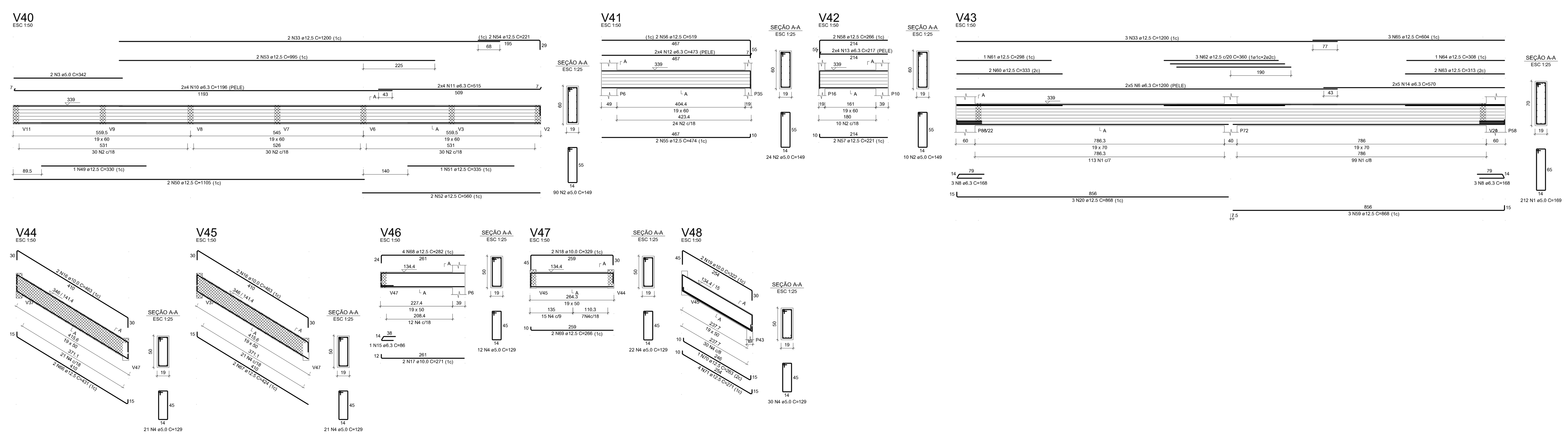
CLIENTE / PROJETO
CLINICA ESCOLA DA FAMED - BARBALHA
UNIVERSIDADE FEDERAL DO CARIRI

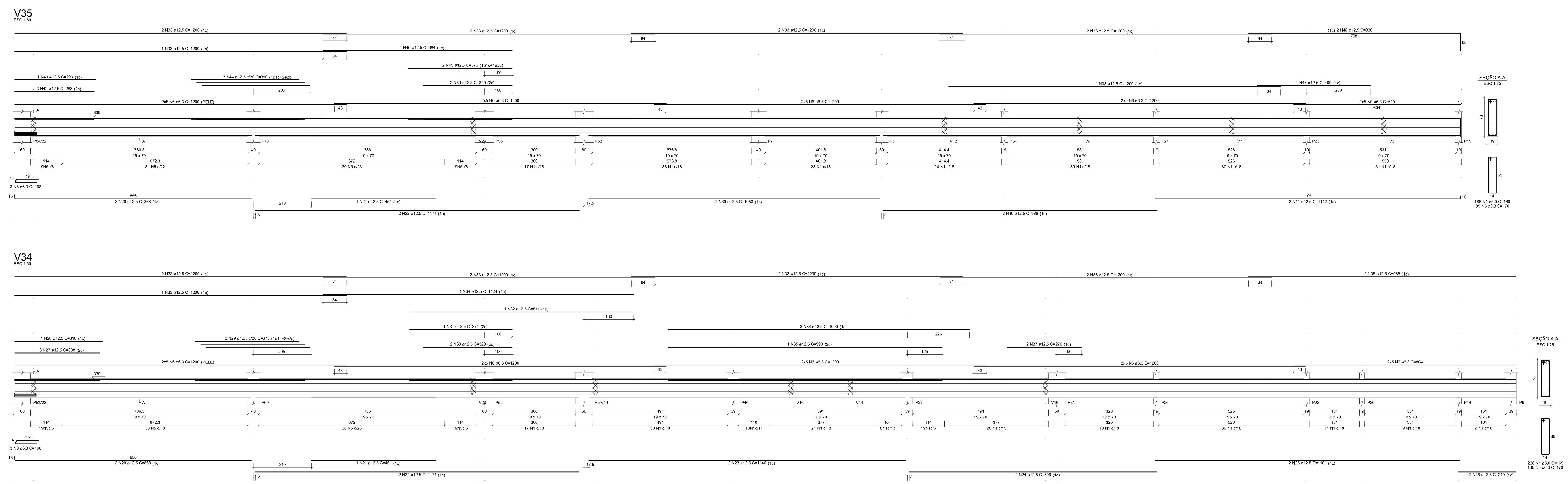
UNIVERSIDADE FEDERAL DO CARIRI

PROJETO ESTRUTURAL PRÉDIO CLINICA

DESENHOS DA PRANCHA: ARMADURA DAS VIGAS DO PAV. SUPERIOR 02/03
ESCALA: VER DESENHO

ETAPA: PROJETO BÁSICO | DESENHO: DAVID ANDRIOLA COLARES | DATA: 28/05/2020 | PRANCHA 12/27





RELAÇÃO DO AÇO

V34 V35 V40
V41 V42 V43
V44 V45 V46
V47 V48

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	638	169	107822
	2	5.0	124	149	18476
	3	5.0	2	342	684
	4	5.0	106	129	13674
CA50	5	6.3	205	170	34850
	6	6.3	90	1200	108000
	7	6.3	10	804	8040
	8	6.3	12	168	2016
	9	6.3	10	610	6100
	10	6.3	8	1196	9568
	11	6.3	8	515	4120
	12	6.3	8	473	3784
	13	6.3	8	217	1736
	14	6.3	10	570	5700
	15	6.3	1	86	86
	16	10.0	4	463	1852
	17	10.0	2	271	542
	18	10.0	2	329	658
	19	10.0	2	322	644
	20	12.5	9	868	7812
	21	12.5	2	451	902
	22	12.5	4	1171	4684
	23	12.5	2	1146	2292
	24	12.5	2	896	1792
	25	12.5	2	1101	2202
	26	12.5	2	210	420
	27	12.5	3	308	924
	28	12.5	1	318	318
	29	12.5	3	375	1125
	30	12.5	4	320	1280
	31	12.5	1	371	371
	32	12.5	1	811	811
	33	12.5	24	1200	28800
	34	12.5	1	1124	1124
	35	12.5	1	990	990
	36	12.5	2	1090	2180
	37	12.5	2	270	540
	38	12.5	2	968	1936
	39	12.5	2	1053	2106
	40	12.5	2	989	1978
	41	12.5	2	1112	2224
	42	12.5	3	288	864
	43	12.5	1	293	293
	44	12.5	3	390	1170
	45	12.5	2	376	752
	46	12.5	1	684	684
	47	12.5	1	409	409
	48	12.5	2	830	1660
	49	12.5	1	330	330
	50	12.5	2	1105	2210
	51	12.5	1	335	335
	52	12.5	2	560	1120
	53	12.5	2	995	1990
	54	12.5	2	221	442
	55	12.5	2	474	948
	56	12.5	2	519	1038
	57	12.5	2	221	442
	58	12.5	2	266	532
	59	12.5	3	868	2604
	60	12.5	2	333	666
	61	12.5	1	298	298
	62	12.5	3	360	1080
	63	12.5	2	313	626
	64	12.5	1	308	308
	65	12.5	3	604	1812
	66	12.5	2	431	862
	67	12.5	2	424	848
	68	12.5	4	282	1128
	69	12.5	2	266	532
	70	12.5	1	263	263
	71	12.5	4	271	1084

RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10% (kg)
CA50	6.3	1840	495.3
	10.0	37	25.1
	12.5	941.4	997.6
CA60	5.0	1406.6	238.5

PESO TOTAL (kg)	
CA50	1517.9
CA60	238.5

Volume de concreto (C-30) = 20.58 m³
Área de forma = 247.44 m²

NOTAS IMPORTANTES:

- A EXECUÇÃO DA ESTRUTURA DEVERÁ OBEDECER AS PRESCRIÇÕES DA NBR-6118
- O RESPECTIVO PROJETO ESTRUTURAL SE COMPLEMENTA COM PROJETO ARQUITETÔNICO E OS PROJETOS COMPLEMENTARES DEVENDO SER ANALIZADAS TODAS AS INTERFERÊNCIAS ENTRE OS PROJETOS ANTES DO INÍCIO DA OBRA
- COTAS E DIMENSÕES EM CENTÍMETROS
- Fck= 30 MPa
- RECOBRIMENTO: LAJES:2.0 cm
  VIGAS:2.5 cm
  PILARES:2.5cm

RAIO (r) DE DOBRAMENTO PARA GANCHOS

2xØ
8xØ

NBR-6118(ítem 6.3.4.1)

BITOLA Ø	CA50	CA60
<20mm	2,5xØ	3xØ
>=20mm	4xØ	
estribo <=10mm	1,5xØ	1,5xØ

- TENSÃO ADMISSÍVEL DO SOLO = 0.5 Kgf/cm2 (CONFIRMAR ATRAVÉS DE SONDAGEM GEOTÉCNICA) HAVENDO DIVERGÊNCIAS ENTRE OS VALORES ADOTADOS OS VALORES EFETIVAMENTE EXISTENTES DEVE-SE CONSULTAR IMEDIATAMENTE O Engo. CALCULISTA DA ESTRUTURA
- DEVERÁ SER ESCORADA TODA E QUALQUER ESTRUTURA QUE POR VENTURA VENHA A SER COMPROMETIDA COM A EXECUÇÃO DAS CAVAS DE FUNDAÇÕES , COMO EXEMPLO:
  -MUROS DE EDIFICAÇÕES VIZINHAS
  -REDES DE ABASTECIMENTO
  -VIAS DE ACESSO
  -ETC...
- DEVERÁ SER DADA ATENÇÃO ESPECIAL NO QUE SE REFERE AS CAVAS DE FUNDAÇÃO QUANTO A PRESENÇA LOCALIZADA DE SOLOS DE MÁ QUALIDADE (SOLOS ORGÂNICOS) ,PRESENÇA DE FORMIGUEIROS, RAÍZES DE ÁRVORES(MATERIAS ORGÂNICAS) ANTIGOS POÇOS E CACIMBAS E ATERROS MAL COMPACTADOS
- TODO MATERIAL ESCAVADO DEVERÁ SER DEPOSITADO A UMA DISTÂNCIA MÍNIMA DE 50 cm DA BORDA ESCAVADA
- O SOLO DEVERÀ SER ENERGICAMENTO APILOADO ANTES DA EXECUÇÃO DAS FUNDAÇÕES E O REATERRO EXECUTADO COM SOLO CIMENTO EM 30/1, COMPACTADOS DE 20 EM 20 cm DEVIDAMENTE UMEDECIDOS CASO O SOLO CONTENHA TEORES ORGÂNICOS DEVE-SE TROCAR POR MATERIAL ARENOSO DE BOA QUALIDADE
- MODIFICACOES NAS SECOES DAS PECAS OU NAS ARMADURAS E NA SITUACAO DE CARREGAMENTO PREVISTA NO PROJETO ESTRUTURAL OU DE ARQUITETURA SAO TERMINANTEMENTE PROIBIDAS SEM A PREVIA CONSULTA AO ENGENHEIRO CALCULISTA DA ESTRUTURA.
- A UTILIZACAO DESTE PROJETO NO TODO OU EM PARTE EM OUTRA OBRA QUE NAO A ESPECIFICADA ABAIXO SUJEITARAO OS RESPONSAVEIS AS PENAS PREVISTAS NA LEGISLACAO VIGENTE.

ATENÇÃO

É TOTALMENTE PROIBIDO O INÍCIO DA OBRA SEM A CONFIRMAÇÃO DA SONDAGEM GEOTÉCNICA JUNTO AO RESPECTIVO PROJETO E DA DOCUMENTAÇÃO (ART DE CÁLCULO ESTRUTURAL) PRESENTE NO CANTEIRO

CONCRETO FCK 30MPa

AUTORES E RESPONSÁVEIS TÉCNICOS PELO PROJETO ESTRUTURAL:

(ORIGINAL ASSINADO)

DAVID ANDRIOLA COLARES, ENG.CIVIL

UNIVERSIDADE FEDERAL DO CARIRI - UFCA
PROPRIETÁRIO

Rua Divino Salvador, 284 - Alto do Rosário
Barbalha - Ceará CEP: 63180-000
ENDEREÇO DA EDIFICAÇÃO

NUMERO DO PROCESSO

ÁREA TOTAL DA INTERVENÇÃO
ÁREA A CONSTRUIR

CLIENTE / PROJETO
CLÍNICA ESCOLA DA FAMED - BARBALHA
UNIVERSIDADE FEDERAL DO CARIRI

PROJETO ESTRUTURAL PRÉDIO CLINICA

UFCA UNIVERSIDADE FEDERAL DO CARIRI

DESENHOS DA PRANCHA: ARMADURA DAS VIGAS DO PAV. SUPERIOR 03/03

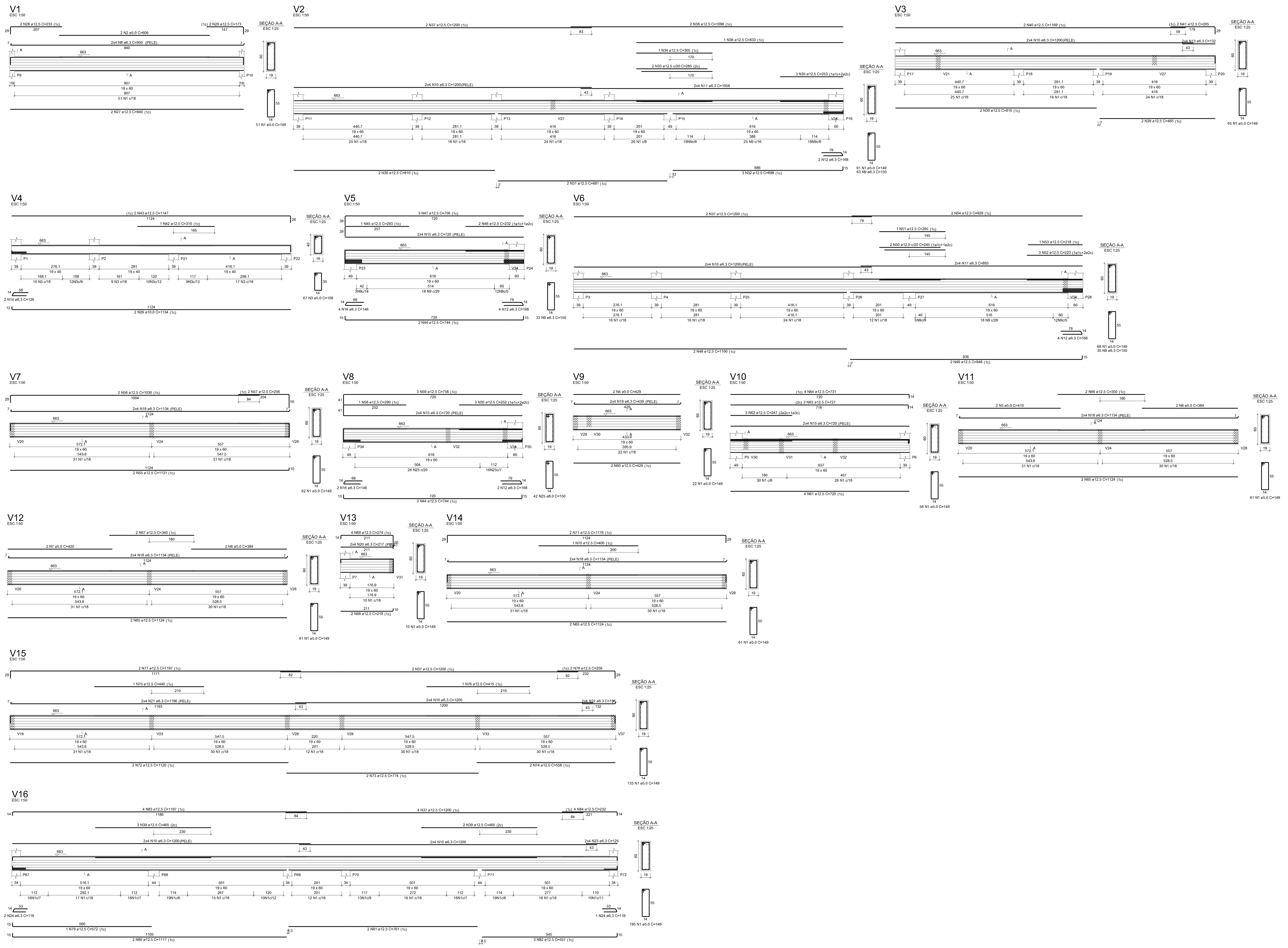
ESCALA: VER DESENHO

ETAPA: PROJETO BÁSICO

DESENHO: DAVID ANDRIOLA COLARES

DATA: 28/05/2020

PRANCHA 13/27



RELAÇÃO DO AÇO

V1 V2 V3
V4 V5 V6
V7 V8 V9
V10 V11 V12
V13 V14 V15
V16

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	936	149	139464
	2	5.0	2	606	1212
	3	5.0	67	109	7303
	4	5.0	2	429	858
	5	5.0	2	410	820
	6	5.0	4	384	1536
	7	5.0	2	420	840
CA50	8	6.3	8	950	7600
	9	6.3	131	150	19650
	10	6.3	48	1200	57600
	11	6.3	8	1058	8464
	12	6.3	12	168	2016
	13	6.3	8	132	1056
	14	6.3	2	126	252
	15	6.3	24	720	17280
	16	6.3	6	146	876
	17	6.3	8	893	7144
	18	6.3	32	1134	36288
	19	6.3	8	439	3512
	20	6.3	8	217	1736
	21	6.3	8	1196	9568
	22	6.3	8	138	1104
	23	6.3	8	125	1000
	24	6.3	3	116	348
	25	8.0	42	150	6300
	26	10.0	2	1134	2268
	27	12.5	2	940	1880
	28	12.5	2	233	466
	29	12.5	2	173	346
	30	12.5	4	810	3240
	31	12.5	2	681	1362
	32	12.5	3	698	2094
	33	12.5	2	285	570
	34	12.5	1	305	305
	35	12.5	6	253	1518
	36	12.5	1	833	833
	37	12.5	10	1200	12000
	38	12.5	2	1098	2196
	39	12.5	7	465	3255
	40	12.5	2	1169	2338
	41	12.5	2	205	410
	42	12.5	1	310	310
	43	12.5	2	1147	2294
	44	12.5	5	744	3720
	45	12.5	1	293	293
	46	12.5	2	232	464
	47	12.5	3	756	2268
	48	12.5	2	1100	2200
	49	12.5	2	948	1896
	50	12.5	2	245	490
	51	12.5	1	265	265
	52	12.5	3	223	669
	53	12.5	1	218	218
	54	12.5	2	929	1858
	55	12.5	2	1131	2262
	56	12.5	2	1030	2060
	57	12.5	2	256	512
	58	12.5	1	290	290
	59	12.5	3	758	2274
	60	12.5	2	429	858
	61	12.5	4	720	2880
	62	12.5	3	247	741
	63	12.5	2	727	1454
	64	12.5	4	731	2924
	65	12.5	6	1124	6744
	66	12.5	2	350	700
	67	12.5	2	340	680
	68	12.5	2	218	436
	69	12.5	4	274	1096
	70	12.5	1	400	400
	71	12.5	2	1176	2352
	72	12.5	2	1120	2240
	73	12.5	2	774	1548
	74	12.5	2	558	1116
	75	12.5	1	440	440
	76	12.5	1	415	415
	77	12.5	2	1197	2394
	78	12.5	2	258	516
	79	12.5	1	572	572
	80	12.5	2	1117	2234
	81	12.5	2	761	1522
	82	12.5	3	557	1671
	83	12.5	4	1197	4788
	84	12.5	4	232	928

RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10% (kg)
CA50	6.3	1754.9	472.4
	8.0	63	27.3
	10.0	22.7	15.4
	12.5	988	1047
CA60	5.0	1520.3	257.8

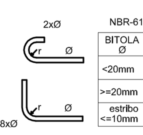
PESO TOTAL (kg)	
CA50	1562.1
CA60	257.8

Volume de concreto (C-30) = 22.22 m³
Área de forma = 271.70 m²

NOTAS IMPORTANTES:

- A EXECUÇÃO DA ESTRUTURA DEVERÁ OBEDECER AS PRESCRIÇÕES DA NBR-6118
- O RESPECTIVO PROJETO ESTRUTURAL SE COMPLEMENTA COM PROJETO ARQUITETÔNICO E OS PROJETOS COMPLEMENTARES DEVENDO SER ANALIZADAS TODAS AS INTERFERÊNCIAS ENTRE OS PROJETOS ANTES DO INÍCIO DA OBRA
- COTAS E DIMENSÕES EM CENTÍMETROS
- Fck= 30 MPa
- RECOBRIMENTO: LAJES:2.0 cm
  VIGAS:2.5 cm
  PILARES:2.5cm

RAIO (r) DE DOBRAMENTO PARA GANCHOS



NBR-6118(Ítem 6.3.4.1)

BITOLA Ø	CA50	CA60
<20mm	2,5xØ	3xØ
>=20mm	4xØ	
estribo <=10mm	1,5xØ	1,5xØ

- TENSÃO ADMISSÍVEL DO SOLO = 0.5 Kgf/cm2 (CONFIRMAR ATRAVÉS DE SONDAGEM GEOTÉCNICA) HAVENDO DIVERGÊNCIAS ENTRE OS VALORES ADOTADOS OS VALORES EFETIVAMENTE EXISTENTES DEVE-SE CONSULTAR IMEDIATAMENTE O Engo. CALCULISTA DA ESTRUTURA
- DEVERÁ SER ESCORADA TODA E QUALQUER ESTRUTURA QUE POR VENTURA VENHA A SER COMPROMETIDA COM A EXECUÇÃO DAS CAVAS DE FUNDAÇÕES , COMO EXEMPLO:
  -MUROS DE EDIFICAÇÕES VIZINHAS
  -REDES DE ABASTECIMENTO
  -VIAS DE ACESSO
  -ETC...
- DEVERÁ SER DADA ATENÇÃO ESPECIAL NO QUE SE REFERE AS CAVAS DE FUNDAÇÃO QUANTO A PRESENÇA LOCALIZADA DE SOLOS DE MÁ QUALIDADE (SOLOS ORGÂNICOS) ,PRESENÇA DE FORMIGUEIROS, RAÍZES DE ÁRVORES(MATERIAS ORGÂNICAS) ANTIGOS POÇOS E CACIMBAS E ATERROS MAL COMPACTADOS
- TODO MATERIAL ESCAVADO DEVERÁ SER DEPOSITADO A UMA DISTÂNCIA MÍNIMA DE 50 cm DA BORDA ESCAVADA
- O SOLO DEVERÀ SER ENERGICAMENTO APILOADO ANTES DA EXECUÇÃO DAS FUNDAÇÕES E O REATERRO EXECUTADO COM SOLO CIMENTO EM 30/1, COMPACTADOS DE 20 EM 20 cm DEVIDAMENTE UMEDECIDOS CASO O SOLO CONTENHA TEORES ORGÂNICOS DEVE-SE TROCAR POR MATERIAL ARENOSO DE BOA QUALIDADE
- MODIFICACOES NAS SECOES DAS PECAS OU NAS ARMADURAS E NA SITUACAO DE CARREGAMENTO PREVISTA NO PROJETO ESTRUTURAL OU DE ARQUITETURA SAO TERMINANTEMENTE PROIBIDAS SEM A PREVIA CONSULTA AO ENGENHEIRO CALCULISTA DA ESTRUTURA.
- A UTILIZACAO DESTE PROJETO NO TODO OU EM PARTE EM OUTRA OBRA QUE NAO A ESPECIFICADA ABAIXO SUJEITARAO OS RESPONSAVEIS AS PENAS PREVISTAS NA LEGISLACAO VIGENTE.

ATENÇÃO

É TOTALMENTE PROIBIDO O INÍCIO DA OBRA SEM A CONFIRMAÇÃO DA SONDAGEM GEOTÉCNICA JUNTO AO RESPECTIVO PROJETO E DA DOCUMENTAÇÃO (ART DE CÁLCULO ESTRUTURAL) PRESENTE NO CANTEIRO

CONCRETO FCK 30MPa

AUTORES E RESPONSÁVEIS TÉCNICOS PELO PROJETO ESTRUTURAL:

(ORIGINAL ASSINADO)

DAVID ANDRIOLA COLARES, ENG.CIVIL
CREA RNP: 1603925317
ART n°**CE20200626699**

UNIVERSIDADE FEDERAL DO CARIRI - UFCA
PROPRIETARIO

Rua Divino Salvador, 284 - Alto do Rosário
Barbalha - Ceará CEP: 63180-000
ENDEREÇO DA EDIFICAÇÃO

NUMERO DO PROCESSO

ÁREA TOTAL DA INTERVENÇÃO | ÁREA A CONSTRUIR

CLIENTE / PROJETO
CLINICA ESCOLA DA FAMED - BARBALHA
UNIVERSIDADE FEDERAL DO CARIRI

PROJETO ESTRUTURAL PRÉDIO CLINICA

UNIVERSIDADE FEDERAL DO CARIRI

DESENHOS DA PRANCHA: ARMADURA DAS VIGAS DO PAV.COBERTURA 01/03
ESCALA: VER DESENHO

ETAPA: PROJETO BÁSICO | DESENHO: DAVID ANDRIOLA COLARES | DATA: 28/05/2020 | PRANCHA 14/27