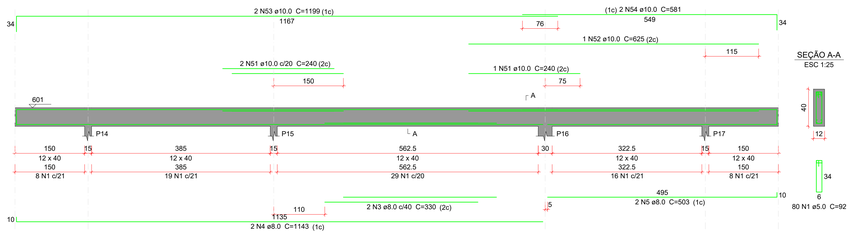
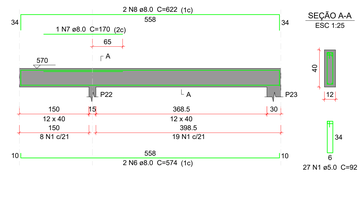
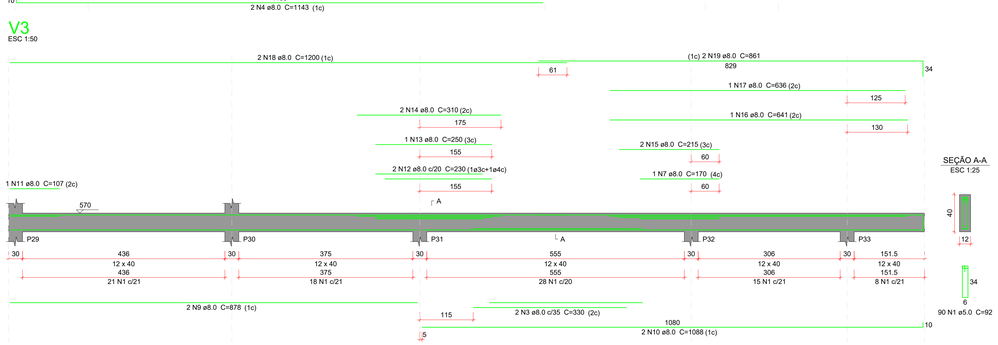
V1
ESC 1:50



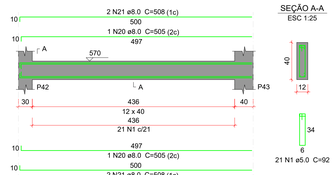
V2
ESC 1:50



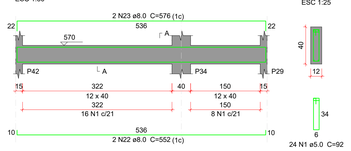
V3
ESC 1:50



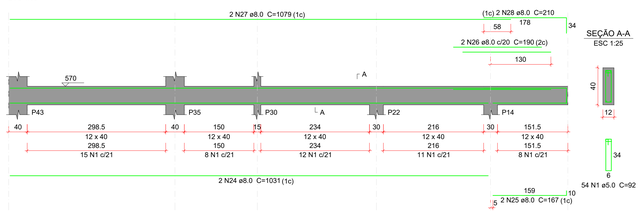
V4
ESC 1:50



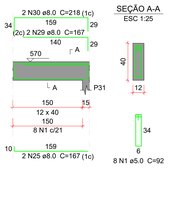
V5
ESC 1:50



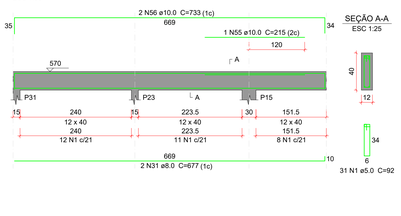
V6
ESC 1:50



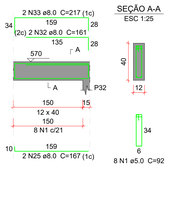
V7
ESC 1:50



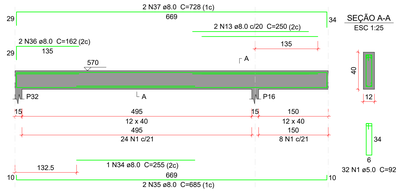
V8
ESC 1:50



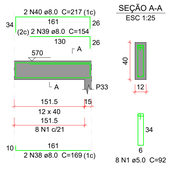
V9
ESC 1:50



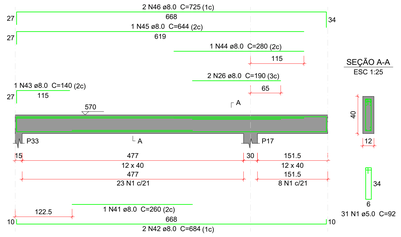
V10
ESC 1:50



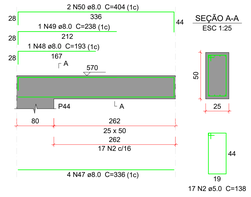
V11
ESC 1:50



V12
ESC 1:50



V13
ESC 1:50



Relação do aço

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

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	414	92	38088
	2	5.0	17	138	2346
CA50	3	8.0	4	330	1320
	4	8.0	2	1143	2286
	5	8.0	2	503	1006
	6	8.0	2	574	1148
	7	8.0	2	170	340
	8	8.0	2	622	1244
	9	8.0	2	878	1756
	10	8.0	2	1088	2176
	11	8.0	1	107	107
	12	8.0	2	230	460
	13	8.0	3	250	750
	14	8.0	2	310	620
	15	8.0	2	215	430
	16	8.0	1	641	641
	17	8.0	1	636	636
	18	8.0	2	1200	2400
	19	8.0	2	861	1722
	20	8.0	2	505	1010
	21	8.0	4	508	2032
	22	8.0	2	552	1104
	23	8.0	2	576	1152
	24	8.0	2	1031	2062
	25	8.0	6	167	1002
	26	8.0	4	190	760
	27	8.0	2	1079	2158
	28	8.0	2	210	420
	29	8.0	2	167	334
	30	8.0	2	218	436
	31	8.0	2	677	1354
	32	8.0	2	161	322
	33	8.0	2	217	434
	34	8.0	1	255	255
	35	8.0	2	685	1370
	36	8.0	2	162	324
	37	8.0	2	728	1456
	38	8.0	2	169	338
	39	8.0	2	154	308
	40	8.0	2	217	434
	41	8.0	1	260	260
	42	8.0	2	684	1368
	43	8.0	1	140	140
	44	8.0	1	280	280
	45	8.0	1	644	644
	46	8.0	2	725	1450
	47	8.0	4	336	1344
	48	8.0	1	193	193
	49	8.0	1	238	238
	50	8.0	2	404	808
	51	10.0	3	240	720
	52	10.0	1	625	625
	53	10.0	2	1199	2398
	54	10.0	2	581	1162
	55	10.0	1	215	215
	56	10.0	2	733	1466

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	8.0	448.4	194.6
	10.0	65.9	44.7
CA60	5.0	404.4	68.6

PESO TOTAL (kg)	
CA50	239.3
CA60	68.6

Volume de concreto (C-25) = 4.3 m³
Área de forma = 86.66 m²

LEGENDA e NOTAS

NOTAS GERAIS

Concreto a usar: fck = 30,0 MPa.
Medidas expressas em centímetros. Escalas indicadas no desenho.
Não tomar medidas do desenho com régua (escala).
Observar comprimentos mínimos de traspasse (emendas e esperas) exigidos.
Obedecer cobrimentos das armaduras segundo as normas da ABNT e o projeto.
Dispor armaduras de pele (costela) quando se indicar no desenho da ferragem.
Jamais alterar a distribuição das armaduras de pilares nas respectivas seções.
Projeto de fundações elaborado com tensão admissível do solo no valor de 1,20 kg/cm²
No caso de dúvidas, ou na suspeita de engano no desenho, contatar o calculista.

gov.br
Documento assinado digitalmente
MANASSES IBERNON MAIA
Data: 22/08/2022 10:16:19-0300
Verifique em https://verificador.iti.br

Nº	Comentário	Data	Autor
0	Emissão inicial	17/08/22	Manassés

Configuração de Penas

Colocar em TODAS as Penas:
- Espessura = 0.05
- Color = Black
- GrayScale = Off

Com exceção das seguintes:

Pena	Espessura
1	0.10
2	0.20
3	0.30
4	0.40
5	0.50
6	0.60
7	0.15
8	0.05

UNIVERSIDADE FEDERAL DO AMAZONAS - UFAM
PREFEITURA DO CAMPUS UNIVERSITÁRIO - PCU
DEPARTAMENTO DE ENGENHARIA - DE
COORDENAÇÃO DE PROJETOS - CPRO

Prefeitura da UFAM

OBRA: RESTAURANTE UNIVERSITÁRIO DO IEAA/UFAM
RUA CIRCULAR MUNICIPAL, 1805, BAIRRO SÃO PEDRO – HUMAITÁ – AM

PROJETO: ESTRUTURA EM CONCRETO ARMADO

PRANCHA: Vigas do pavimento Cobertura 2

REVISÃO: 0

PRANCHA / ARQUIVO: 37.03.22.CON.0117

AUTOR DO PROJETO	RRT / ART	DATA	ESCALA	ÁREA CONSTRUÍDA
Manassés Ibernon Maia CREA nº 111161-D/AM	AM20220333337	17/08/2022	INDICADA	658,00 m²

PROIBIDAS ALTERAÇÕES E REPRODUÇÕES POR TERCEIROS - DIREITOS AUTORAIS RESERVADOS - LEI 9610/98

Formato A0