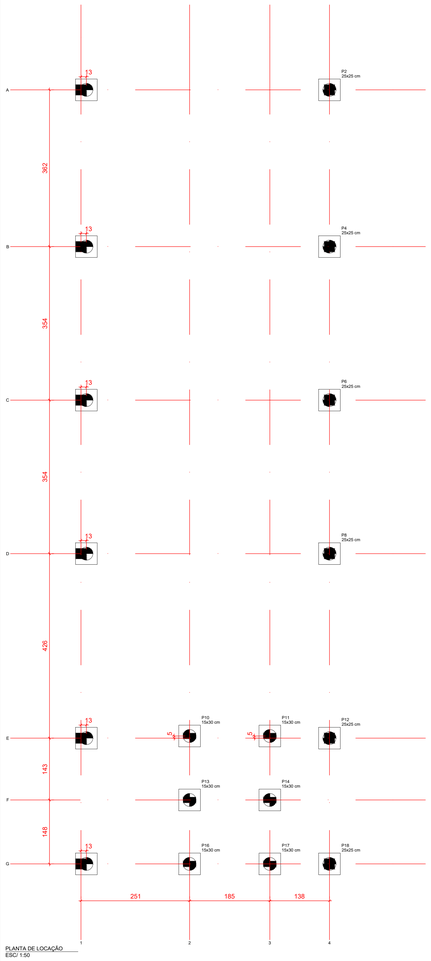
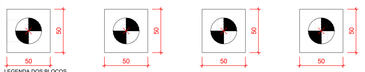


PLANTA DE LOCAÇÃO
ESC/ 1:50



LEGENDA DOS BLOCOS
ESC/ 1:25

Pilar												
Nome	Seção (cm)	X (cm)	Y (cm)	Posição	CAP (cm)	Carga Máx. (tf)	Carga Mín. (tf)	Mx Máximo (kgf.m) Positivo	Mx Máximo (kgf.m) Negativo	My Máximo (kgf.m) Positivo	My Máximo (kgf.m) Negativo	Fz Máximo (tf) Positivo	Fz Máximo (tf) Negativo
B1*	-	27,0	-369,0	A-E	-	3,5	3,5	250	0	0	-1750	0,0	-0,2
B2*	-	27,0	-369,0	B-E	-	3,8	1,4	250	-500	0	-1750	0,0	-0,2
B3*	-	27,0	-723,0	C-E	-	3,4	1,4	250	-500	0	-1750	0,0	-0,2
B4*	-	27,0	-1077,0	D-E	-	3,5	3,5	250	0	0	-1750	0,0	-0,2
B5*	-	27,0	-1431,0	E-E	-	4,3	4,3	250	0	0	-1750	0,0	-0,2
B6*	-	27,0	-1785,0	E-D	-	4,3	1,7	250	-250	0	-2250	0,1	-0,4
P2	25x25	587,5	-2,5	A-C	-	3,8	3,3	500	0	0	-1250	0,2	0,3
P4	25x25	587,5	-369,0	B-C	-	4,5	4,5	250	0	0	-1250	0,1	0,2
P6	25x25	587,5	-723,0	C-C	-	4,4	4,4	250	0	0	-1250	0,0	0,2
P8	25x25	587,5	-1077,0	D-C	-	4,4	4,4	250	0	0	-1250	0,0	0,2
P9	15x30	265,0	-1497,5	E-D	-	4,8	4,8	250	0	250	0	0,3	-0,0
P11	15x30	450,0	-1497,5	E-D	-	2,9	1,5	250	0	250	0	0,3	-0,1
P12	25x25	587,5	-1502,5	E-D	-	4,6	1,8	0	-250	500	-750	0,1	-0,5
P13	15x30	265,0	-1645,0	F-D	-	6,7	6,4	250	0	250	0	0,1	0,0
P14	15x30	450,0	-1645,0	F-D	-	4,8	4,8	250	0	250	0	0,1	0,0
P16	15x30	265,0	-1792,5	G-D	-	4,8	4,8	250	0	250	0	0,3	0,0
P17	15x30	450,0	-1792,5	G-D	-	3,3	1,8	250	0	250	0	0,8	0,0
P18	25x25	587,5	-1792,5	G-E	-	3,7	2,7	0	-250	500	-1250	0,0	0,1

Os esforços indicados nesta tabela são os valores máximos obtidos pela envoltória de todas as combinações definidas para as fundações. Para dimensionamento estrutural de cada fundação, deve-se consultar o relatório específico da fundação, que apresenta os valores calculados para cada combinação.
*Os esforços indicados são referentes ao centro da fundação.

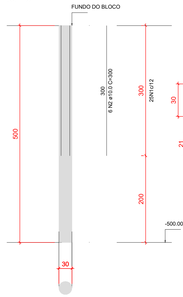
Coordenadas (cm)	Locação no eixo X Nome
27,0	B1, B3, B5, B7, B9, B15
265,0	P10, P13, P16
450,0	P11, P14, P17
587,5	P2, P4, P6, P8, P12, P18

Coordenadas (cm)	Locação no eixo Y Nome
27,0	B1, B2
-369,0	B3, P4
-723,0	B5, P6
-1077,0	B7, P8
-1431,0	B9, P9
-1502,5	B9, P12
-1645,0	P13, P14
-1792,5	B15, P16, P17, P18

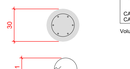
Estacas			
Simbologia	Nome	Ø (cm)	Quantidade
	ESC30	30,00	18

ESTACA ESCAVADA

CORTE
ESC/ 1:50



SEÇÃO
ESC/ 1:20



RELAÇÃO DO AÇO

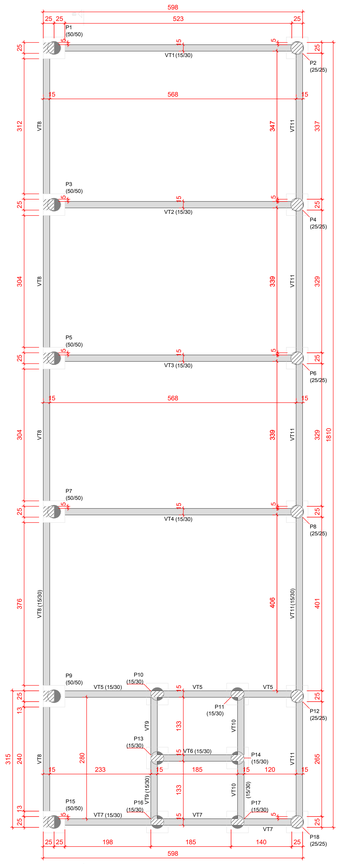
18xTE19

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	450	83	37350
CA50	2	10.0	108	300	32400

RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	QUANT + 0% (Barras)	UNIT	PESO + 0% (kg)
CA50	10.0	324	27	12 m	199.8
CA60	5.0	373.5	32	12 m	57.6
PESO TOTAL (kg)					
CA50	199.8				
CA60	57.6				

Volume de concreto (C-30) = 6.36 m³



FORMA DO PAVIMENTO TÉRREO (NÍVEL 0)
ESC/ 1:50

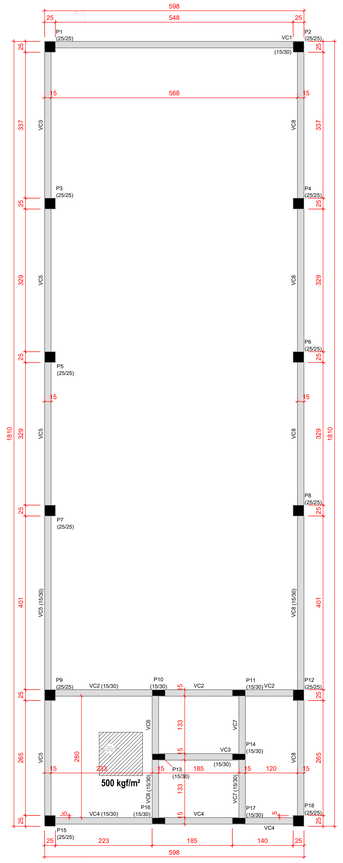
Vigas			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
VT1	15x30	0	0
VT2	15x30	0	0
VT3	15x30	0	0
VT4	15x30	0	0
VT5	15x30	0	0
VT6	15x30	0	0
VT7	15x30	0	0
VT8	15x30	0	0
VT9	15x30	0	0
VT10	15x30	0	0
VT11	15x30	0	0

Características dos materiais			
Elemento	fck (kgf/cm²)	Ecs (kgf/cm²)	fct (kgf/cm²)
Vigas	300	322061	29
Pilares	250	289800	26
Blocos	250	289800	26

Dimensão máxima do agregado = 19 mm

Legenda dos pilares	
	Pilar que passa
	Fundação

Legenda das vigas e paredes	
	Viga



FORMA DO PAVIMENTO COBERTURA (NÍVEL 255)
ESC/ 1:50

Vigas			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
VC1	15x30	0	255
VC2	15x30	0	255
VC3	15x30	0	255
VC4	15x30	0	255
VC5	15x30	0	255
VC6	15x30	0	255
VC7	15x30	0	255
VC8	15x30	0	255

Área de lajes			
Tipo	Altura (cm)	Bloco de Enchimento	Área (m²)
Maciça	10	-	6.51

Características dos materiais			
Elemento	fck (kgf/cm²)	Ecs (kgf/cm²)	fct (kgf/cm²)
Vigas	300	322061	29
Pilares	250	289800	26
Lajes	300	322061	29

Dimensão máxima do agregado = 19 mm

Legenda dos pilares	
	Pilar que morre

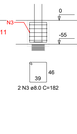
Legenda das vigas e paredes	
	Viga
	Viga genérica

Legenda das lajes	
	Laje

B1
1xESC30
PLANTA
ESC/ 1:25

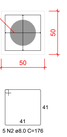
CORTE A-A
ESC/ 1:50

CORTE B-B
ESC/ 1:50

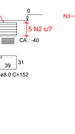


DETALHE DO PILAR
ESC/ 1:25

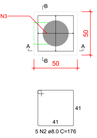
B2=B4=B6=B8=B10=B11=B12=B13=B14=B16=B17
=B18
1xESC30
PLANTA
ESC/ 1:25



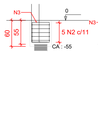
CORTE
ESC/ 1:50



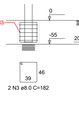
B3
1xESC30
PLANTA
ESC/ 1:25



CORTE A-A
ESC/ 1:50

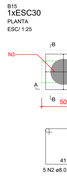


CORTE B-B
ESC/ 1:50

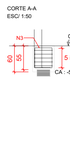


DETALHE DO PILAR
ESC/ 1:25

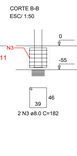
B15
1xESC30
PLANTA
ESC/ 1:25



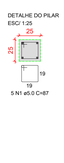
CORTE A-A
ESC/ 1:50



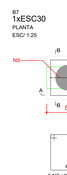
CORTE B-B
ESC/ 1:50



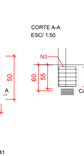
DETALHE DO PILAR
ESC/ 1:25



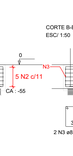
B7
1xESC30
PLANTA
ESC/ 1:25



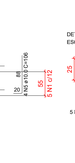
CORTE A-A
ESC/ 1:50



CORTE B-B
ESC/ 1:50



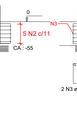
DETALHE DO PILAR
ESC/ 1:25



B5
1xESC30
PLANTA
ESC/ 1:25

CORTE A-A
ESC/ 1:50

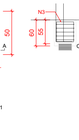
CORTE B-B
ESC/ 1:50



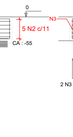
DETALHE DO PILAR
ESC/ 1:25

B9
1xESC30
PLANTA
ESC/ 1:25

CORTE A-A
ESC/ 1:50



CORTE B-B
ESC/ 1:50



DETALHE DO PILAR
ESC/ 1:25

RELAÇÃO DO AÇO

B1 B3 B5
B7 B9 B15
12xB18

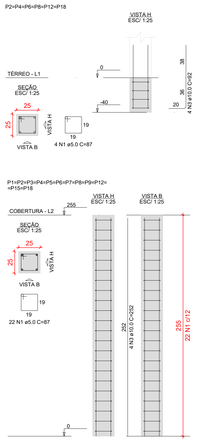
AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	30	37	2810
CA50	2	8.0	90	176	15840
	3	8.0	12	182	2184
	4	8.0	24	152	3648
	5	10.0	24	106	2544

RESUMO DO AÇO

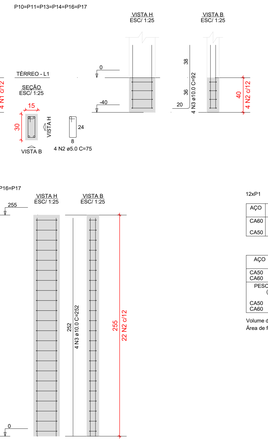
AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	QUANT + 0% (Barras)	UNIT	PESO + 0% (kg)
CA50	8.0	216.7	19	12 m	85.5
	10.0	25.4	3	12 m	15.7
CA60	5.0	26.1	3	12 m	4
PESO TOTAL (kg)					
CA50	101.2				
CA60	4				

Volume de concreto (C-25) = 2.19 m³
Área de forma = 18.00 m²

P2=P4=P6=P8=P12=P18



P10=P11=P13=P14=P16=P17



RELAÇÃO DO AÇO

6xP2 6xP10

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	24	87	2088
	2	8.0	48	152	7296
CA50	3	10.0	48	92	4416

RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	QUANT + 0% (Barras)	UNIT	PESO + 0% (kg)
CA50	10.0	44.2	4	12 m	27.2
CA60	5.0	38.9	4	12 m	6
PESO TOTAL (kg)					
CA50	27.2				
CA60	6				

Volume de concreto (C-25) = 0.00 m³
Área de forma = 0.00 m²

P1=P2=P3=P4=P5=P6=P7=P8=P9=P12=
=P15=P18

P10=P11=P13=P14=P16=P17

RELAÇÃO DO AÇO

12xP1 6xP10

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	264	87	22968
	2	8.0	132	75	9900
CA50	3	10.0	72	252	18144

RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	QUANT + 0% (Barras)	UNIT	PESO + 0% (kg)
CA50	10.0	181.4	16	12 m	111.9
CA60	5.0	328.7	28	12 m	50.7
PESO TOTAL (kg)					
CA50	111.9				
CA60	50.7				

Volume de concreto (C-25) = 2.56 m³
Área de forma = 44.06 m²

NOTAS GERAIS

1 - COTAS EM CENTÍMETRO
2 - CLASSE DE AGRESSIVIDADE DO AMBIENTE : CLASSE II
3 - COBRIMENTO DAS ARMAÇÕES
: BLOCOS C= 5.0cm
: ESTACAS C= 5.0cm
: SAPATAS C= 5.0cm
: TUBULÕES C= 5.0cm
: ESCADAS C= 2.5cm
: LAJES C= 2.5cm
: PILARES C= 3.0cm
: VIGAS C= 3.0cm

4 - CONCRETO ARMADO, NORMA DA ABNT NBR-6118/2014
RESISTÊNCIA CARACTERÍSTICA À COMPRESSÃO:

INDICADA

CIMENTO DE ACORDO COM A NORMA DA ABNT NBR-5740 E NBR-5732
TESTES NORMALIZADOS: FINURA (NBR-11579), PEGA(11581),
RESISTÊNCIA À COMPRESSÃO (NBR-7215)
AGREGADOS, AREIA E PEDRA BRITADA DE ACORDO COM A NBR7211
AGREGADO GRAUDO COM DIÂMETRO MENOR QUE 38mm PARA
PEÇAS COM DIMENSÃO MAIOR QUE 25cm,
19mm PARA PEÇAS COM DIMENSÕES ENTRE 8cm E 24cm E 9.5mm
PARA PEÇAS MENORES QUE 8cm.
ÁGUA COM CARACTERÍSTICAS DE ACORDO COM NBR-6118/2014, ITEM 8.1.3
SER LIMPA E ISENTA DE SUBSTÂNCIAS ESTRANHAS, TAIS COMO: SILTE,
MATÉRIA ORGÂNICA, ÓLEO, ÁLCALIS, SAIS, ÁCIDOS E OUTRAS IMPUREZAS
5 - AÇO CA-50 (fyk=500MPa) E O CA-60 (fyk=600MPa)
NORMA DA ABNT NBR-7480
ENSAIOS DE CORPOS DE PROVA NBR-6152 (TRAÇÃO)
ENSAIOS DE CORPOS DE PROVA NBR-6152 (TRAÇÃO)
E NBR6153 (DOBRAMENTO)
BARRAS SEM DEFEITOS, FISSURAS, BOLHAS, OXIDAÇÃO
6 - AS COTAS COM (*) DEVERÃO SER CONFERIDAS NO LOCAL
CARREGAMENTOS

ORIENTAÇÕES EXECUTIVAS DAS VIGAS

AS FORMAS DEVEM SER LIMPAS E UMIDECIDAS ANTES DA CONCRETAGEM.
DEVERA SER COLOCADO ESPASSADORES AFIM DE MANTER OS
COBRIMENTOS ESTIPULADOS EM PROJETO.
ANTES DA CONCRETAGEM DEVE SER CONFERIDA TODAS AS ARMADURAS E
COBRIMENTOS PELO RESPONSAVEL TÉCNICO.
DURANTE O PROCESSO DE CONCRETAGEM DEVE SER UTILIZADO VIBRADOR
AFIM DE TOTAL PENETRAÇÃO DO CONCRETO NA FORMA.
DURANTE O PROCESSO DE CURA DO CONCRETO AS FORMAS DEVEM SER
MOLHADAS PERIODICAMENTE POR NO MINIMO 7 DIAS.

AS ESCORAS DEVERAM SER ESPASSADAS EM NO MÁXIMO 50 cm, E SÓ
REMOVIDAS APÓS NO MINIMO 28 DIAS. ATENTAR-SE A PLANTA DE FORMA
CASO NECESSÁRIO EXECUÇÃO DE CONTRA-FLECHAS NAS VIGAS.
AS ALVENARIAS SOBRE VIGAS SÓ DEVEM SER EXECUTAS, APÓS OS
ELEMENTOS ESTRUTURAIS TEREM A RESISTÊNCIA DE PROJETO

QUALQUER DUVIDA O PROJETISTA DEVERA SER CONSULTADO PREVIAMENTE

ORIENTAÇÕES EXECUTIVAS DOS PILARES

EVITAR QUALQUER DANO NA ARMADURA DOS PILARES
ANTES DA CONCRETAGEM DEVE SER CONFERIDA TODAS AS ARMADURAS E
COBRIMENTOS PELO RESPONSAVEL TÉCNICO.
NENHUM ARRANQUE DEVERA TER COMPRIMENTO MENOR QUE 50 CM
DURANTE O PROCESSO DE CONCRETAGEM DEVE SER UTILIZADO VIBRADOR
AFIM DE TOTAL PENETRAÇÃO DO CONCRETO NA FORMA.
DURANTE O PROCESSO DE CURA DO CONCRETO AS FORMAS DEVERAM SER
MOLHADAS PERIODICAMENTE POR NO MINIMO 7 DIAS.
A ALTURA DE LANÇAMENTO DO CONCRETO DEVE RESPEITAR O LIMITE DE 2
METROS E 50 CM, AFIM DE EVITAR SEPARAÇÃO DO AGREDADO DA PASTA
CIMENTICIA

QUALQUER DUVIDA O PROJETISTA DEVERA SER CONSULTADO PREVIAMENTE

Tabela 1 - Diâmetro dos pinos de dobramento			
Bitola mm	CA-25	CA-50	CA-60
Ø ≤ 10	3 Ø	3 Ø	3 Ø
10 < Ø < 20	4 Ø	5 Ø	-
Ø ≥ 20	5 Ø	8 Ø	-

REV.	FASE	DESCRIÇÃO DA REVISÃO	DATA	AUTOR
00	EXE	EMISSÃO INICIAL DO PROJETO EXECUTIVO	14/07/2023	JEAN

APROVAÇÃO:

ESTRUTURAL
POLICIA MILITAR DO ESTADO DE GOIÁS - COMANDO DE APOIO LOGÍSTICO DA POLICIA MILITAR (CALTI)

Endereço: RUA 115, N° 4, SETOR SUL - GOIÂNIA (GO), CEP: 74.085-328

Proprietário
POLÍCIA MILITAR DO ESTADO DE GOIÁS
CNPJ: 01.409.671/0001-73

Autor do projeto
JOÃO PAULO SANTOS SOKOLOWSKEI — CREA 16986/D-GO
JEAN CARLOS BORGES BATISTA — CREA 1016108087/D-GO

Responsável Técnico
JOÃO PAULO SANTOS SOKOLOWSKEI — CREA 16986/D-GO
JEAN CARLOS BORGES BATISTA — CREA 1016108087/D-GO

LOGOMARCA: ENGENHARIA E CONSULTORIA

DESCRIÇÃO DOS PAVTOS: CONVIVÊNCIA

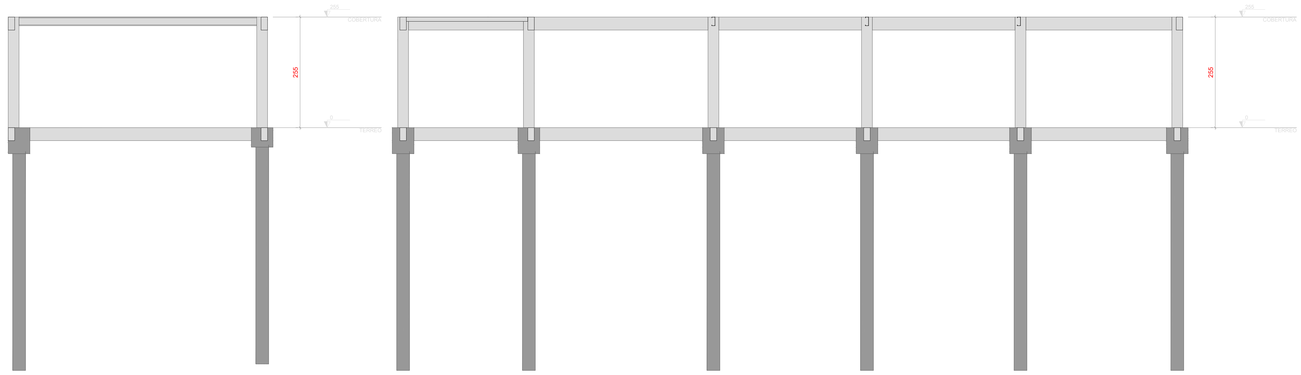
CONTEÚDO: PLANTA DE LOCAÇÃO DET. ESTACAS; FORMA DO PAVIMENTO TÉRREO (NÍVEL 0); FORMA DO PAVIMENTO COBERTURA (NÍVEL 255); B1 B3 B5 B7 B9 B15; 12xB18; 6xP2 6xP10

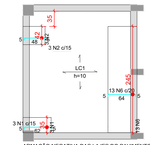
ÁREA CONSTRUÍDA:

FOLHA: 01/02

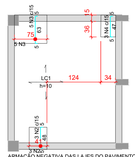
DATA: 14/07/2023

DESENHO: JEAN CARLOS



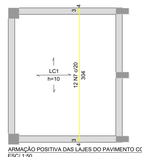


ARMAÇÃO NEGATIVA DAS LAJES DO PAVIMENTO COBERTURA (EIXO X)
ESC/ 1:50



ARMAÇÃO NEGATIVA DAS LAJES DO PAVIMENTO COBERTURA (EIXO Y)
ESC/ 1:50

ARMAÇÃO POSITIVA DAS LAJES DO PAVIMENTO COBERTURA (EIXO X)
ESC/ 1:50



ARMAÇÃO POSITIVA DAS LAJES DO PAVIMENTO COBERTURA (EIXO Y)
ESC/ 1:50

NOTAS GERAIS

1 - COTAS EM CENTÍMETRO
2 - CLASSE DE AGRESSIVIDADE DO AMBIENTE : CLASSE II
3 - COBRIMENTO DAS ARMAÇÕES
: BLOCOS C= 5.0cm
: ESTACAS C= 5.0cm
: SAPATAS C= 5.0cm
: TUBULÕES C= 5.0cm
: ESCADAS C= 2.5cm
: LAJES C= 2.5cm
: PILARES C= 3.0cm
: VIGAS C= 3.0cm

4 - CONCRETO ARMADO, NORMA DA ABNT NBR-6118/2014
RESISTENCIA CARACTERISTICA A COMPRESSÃO:

INDICADA

CIMENTO DE ACORDO COM A NORMA DA ABNT NBR-5740 E NBR-5732
TESTES NORMALIZADOS: FINURA (NBR-11579), PEGA(11581),
RESISTÊNCIA À COMPRESSÃO (NBR-7215)
AGREGADOS, AREIA E PEDRA BRITADA DE ACORDO COM A NBR7211
AGREGADO GRAUDO COM DIÂMETRO MENOR QUE 38mm PARA
PEÇAS COM DIMENSÃO MAIOR QUE 25cm,
19mm PARA PEÇAS COM DIMENSÕES ENTRE 8cm E 24cm E 9.5mm
PARA PEÇAS MENORES QUE 8cm.
ÁGUA COM CARACTERÍSTICAS DE ACORDO COM NBR-6118/2014, ITEM 8.1.3
SER LIMPA E ISENTA DE SUBSTÂNCIAS ESTRANHAS, TAIS COMO: SILTE,
MATÉRIA ORGÂNICA, ÓLEO, ÁLCALIS, SAIS, ÁCIDOS E OUTRAS IMPUREZAS
5 - AÇO CA-50 (fyk=500MPa) E O CA-60 (fyk=600MPa)
NORMA DA ABNT NBR-7480
ENSAIOS DE CORPOS DE PROVA NBR-6152 (TRAÇÃO)
ENSAIOS DE CORPOS DE PROVA NBR-6152 (TRAÇÃO)
E NBR6153 (DOBRAMENTO)
BARRAS SEM DEFEITOS, FISSURAS, BOLHAS, OXIDAÇÃO
6 - AS COTAS COM (*) DEVERÃO SER CONFERIDAS NO LOCAL
CARREGAMENTOS

ORIENTAÇÕES EXECUTIVAS DAS VIGAS

AS FORMAS DEVEM SER LIMPAS E UMIDECIDAS ANTES DA CONCRETAGEM.
DEVERA SER COLOCADO ESPASSADORES AFIM DE MANTER OS
COBRIMENTOS ESTIPULADOS EM PROJETO.
ANTES DA CONCRETAGEM DEVE SER CONFERIDA TODAS AS ARMADURAS E
COBRIMENTOS PELO RESPONSAVEL TÉCNICO.
DURANTE O PROCESSO DE CONCRETAGEM DEVE SER UTILIZADO VIBRADOR
AFIM DE TOTAL PENETRAÇÃO DO CONCRETO NA FORMA.
DURANTE O PROCESSO DE CURA DO CONCRETO AS FORMAS DEVEM SER
MOLHADAS PERIODICAMENTE POR NO MINIMO 7 DIAS.

AS ESCORAS DEVERAM SER ESPASSADAS EM NO MÁXIMO 50 cm, E SÓ
REMOVIDAS APÓS NO MINIMO 28 DIAS. ATENTAR-SE A PLANTA DE FORMA
CASO NECESSÁRIO EXECUÇÃO DE CONTRA-FLECHAS NAS VIGAS.
AS ALVENARIAS SOBRE VIGAS SÓ DEVEM SER EXECUTAS, APÓS OS
ELEMENTOS ESTRUTURAIS TEREM A RESISTÊNCIA DE PROJETO

QUALQUER DUVIDA O PROJETISTA DEVERA SER CONSULTADO PREVIAMENTE

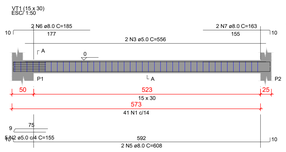
ORIENTAÇÕES EXECUTIVAS DOS PILARES

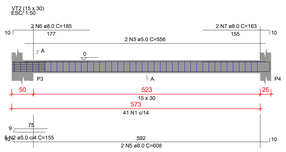
EVITAR QUALQUER DANO NA ARMADURA DOS PILARES
ANTES DA CONCRETAGEM DEVE SER CONFERIDA TODAS AS ARMADURAS E
COBRIMENTOS PELO RESPONSAVEL TÉCNICO.
NENHUM ARRANQUE DEVERA TER COMPRIMENTO MENOR QUE 50 CM
DURANTE O PROCESSO DE CONCRETAGEM DEVE SER UTILIZADO VIBRADOR
AFIM DE TOTAL PENETRAÇÃO DO CONCRETO NA FORMA.
DURANTE O PROCESSO DE CURA DO CONCRETO AS FORMAS DEVERAM SER
MOLHADAS PERIODICAMENTE POR NO MINIMO 7 DIAS.
A ALTURA DE LANÇAMENTO DO CONCRETO DEVE RESPEITAR O LIMITE DE 2
METROS E 50 CM, AFIM DE EVITAR SEPARAÇÃO DO AGREDADO DA PASTA
CIMENTICIA

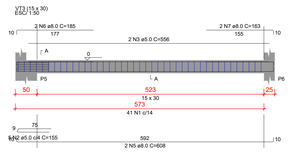
QUALQUER DUVIDA O PROJETISTA DEVERA SER CONSULTADO PREVIAMENTE

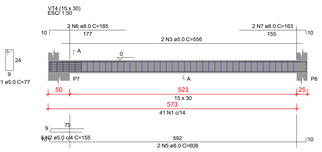
Tabela 1 - Diâmetro dos pinos de dobramento

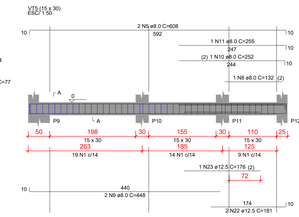
Bitola mm	CA-25	CA-50	CA-60
Ø ≤ 10	3 Ø	3 Ø	3 Ø
10 < Ø < 20	4 Ø	5 Ø	-
Ø ≥ 20	5 Ø	8 Ø	-

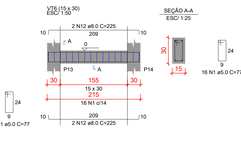












RELAÇÃO DO AÇO

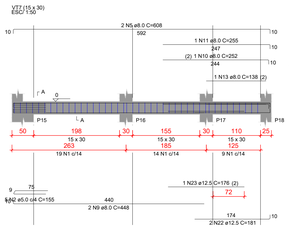
VT1	VT2	VT3
VT4	VT5	VT6
VT7	VT8	VT9
VT10	VT11	

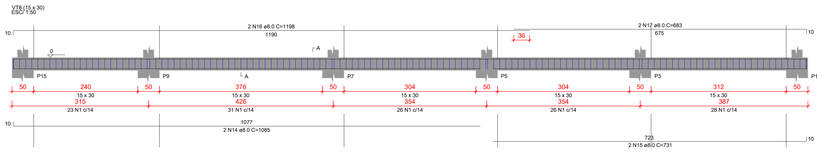
AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	559	77	43043
	2	5.0	25	155	3875
	3	5.0	2	2208	4416
	4	5.0	2	466	932
	5	8.0	12	608	7296
	6	8.0	8	185	1480
	7	8.0	8	163	1304
	8	8.0	4	556	2224
	9	8.0	4	442	1768
	10	8.0	2	252	504
	11	8.0	2	255	510
	12	8.0	4	225	900
	13	8.0	2	138	276
	14	8.0	4	185	740
	15	8.0	4	731	2924
	16	8.0	2	1198	2396
	17	8.0	2	683	1366
	18	8.0	4	319	1276
	19	8.0	4	335	1340
	20	8.0	2	347	694
	21	8.0	2	1197	2394
	22	12.5	4	181	724
	23	12.5	2	176	352

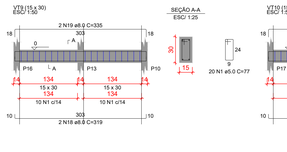
RESUMO DO AÇO

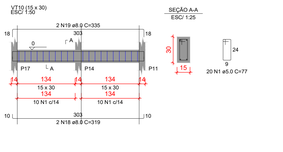
AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	QUANT + 0% (Barras)	UNIT	PESO + 0% (kg)
CA50	8.0	309.3	26	12 m	122
	12.5	10.8	1	12 m	10.4
CA60	5.0	523	44	12 m	80.6
PESO TOTAL (kg)					
CA50	132.4				
CA60	80.6				

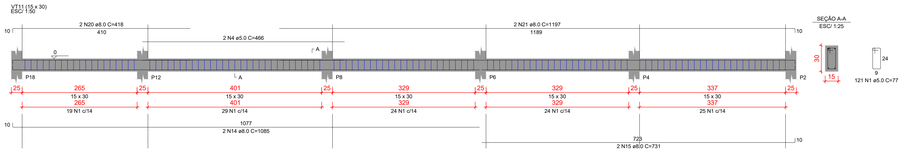
Volume de concreto (C-30) = 3.16 m³
Área de forma = 52.66 m²

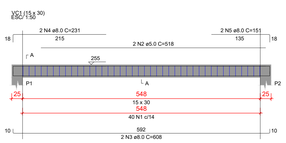


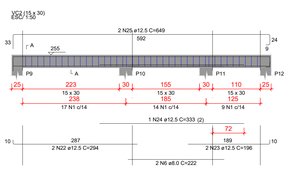


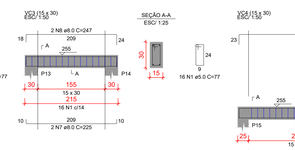


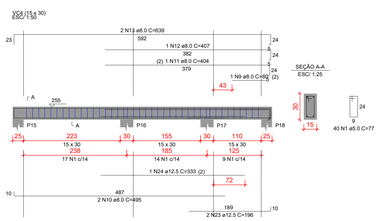


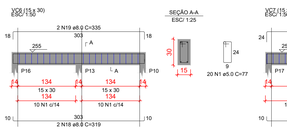


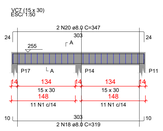


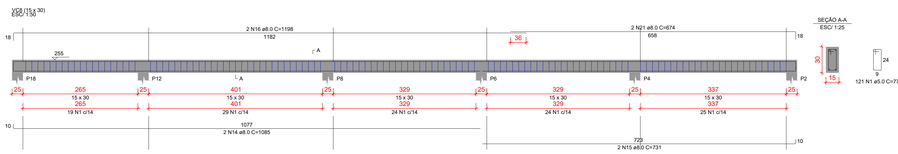


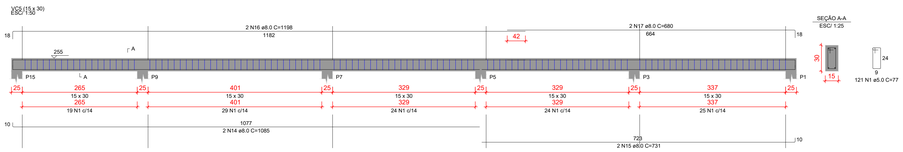












RELAÇÃO DO AÇO

VC1	VC2	VC3
VC4	VC5	VC6
VC7	VC8	

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	420	77	32340
	2	5.0	2	518	1036
CA50	3	8.0	2	608	1216
	4	8.0	2	231	462
	5	8.0	2	151	302
	6	8.0	2	222	444
	7	8.0	2	225	450
	8	8.0	2	247	494
	9	8.0	1	80	80
	10	8.0	2	649	1298
	11	8.0	2	404	808
	12	8.0	1	407	407
	13	8.0	2	639	1278
	14	8.0	4	1085	4340
	15	8.0	4	731	2924
	16	8.0	4	1198	4792
	17	8.0	2	683	1366
	18	8.0	4	319	1276
	19	8.0	2	335	670
	20	8.0	2	347	694
	21	8.0	2	674	1348
	22	8.0	2	680	1360
	23	12.5	4	196	784
	24	12.5	2	333	666
	25	12.5	2	649	1298

RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	QUANT + 0% (Barras)	UNIT	PESO + 0% (kg)
CA50	8.0	239.3	20	12 m	94.4
	12.5	33.4	2	12 m	32.1
CA60	5.0	333.8	29	12 m	51.4
PESO TOTAL (kg)					
CA50	126.6				
CA60	51.4				

Volume de concreto (C-30) = 2.54 m³
Área de forma = 41.39 m²

REV.	FASE	DESCRIÇÃO DA REVISÃO	DATA	AUTOR
(0)	EXE	EMISSÃO INICIAL DO PROJETO EXECUTIVO	14/07/2023	JEAN

APROVAÇÃO:

ESTRUTURAL

POLICIA MILITAR DO ESTADO DE GOIÁS - COMANDO DE APOIO LOGÍSTICO DA POLICIA MILITAR (CALTI)

Endereço: RUA 115, N° 4, SETOR SUL - GOIÂNIA (GO), CEP: 74.085-328

Proprietário
POLÍCIA MILITAR DO ESTADO DE GOIÁS
CNPJ: 01.409.671/0001-73

Autor do projeto
JOÃO PAULO SANTOS SOKOLOWSKEI — CREA 16986/D-GO
JEAN CARLOS BORGES BATISTA — CREA 1016108087/D-GO

Responsavel Técnico
JOÃO PAULO SANTOS SOKOLOWSKEI — CREA 16986/D-GO
JEAN CARLOS BORGES BATISTA — CREA 1016108087/D-GO

LOGOMARCA: JP ENGENHARIA E CONSULTORIA

DESCRIÇÃO DOS PAVTOS: CONVIVÊNCIA

CONTEÚDO:
VC1 VC2 VC3
VC4 VC5 VC6
VC7 VC8
VT1 VT2 VT3
VT4 VT5 VT6
VT7 VT8 VT9
VT10 VT11

ÁREA CONSTRUÍDA:

FOLHA: 02/02

DATA: 14/07/2023

DESENHO: JEAN CARLOS