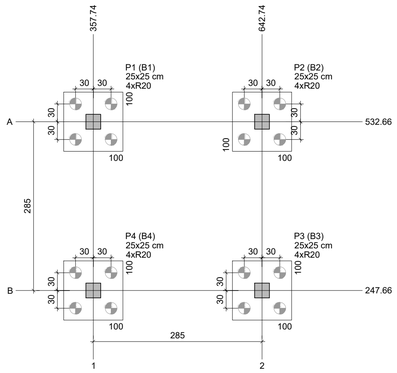
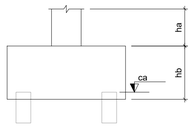
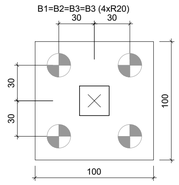


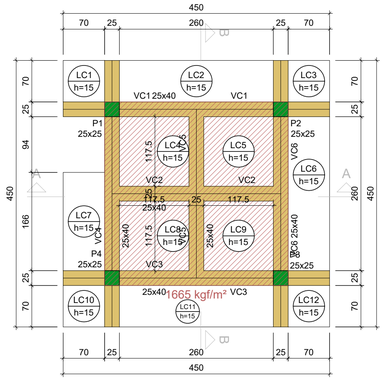
01 PLANTA DE LOCAÇÃO
ESC. 1:50

Pilar							Fundação						Bloco		
Nome	Seção (cm)	X (cm)	Y (cm)	Posição	Carga Máx. (tf)	Carga Mín. (tf)	Nome	Lado B (cm)	Lado H (cm)	h0 / ha (cm)	h1 / hb (cm)	ne	Estaca	ca (cm)
P1	25x25	357.74	532.66	A-1	13.1	6.9	B1	100	100	100	45	4	R20	-135
P2	25x25	642.74	532.66	A-2	14.4	7.5	B2	100	100	100	45	4	R20	-135
P3	25x25	642.74	247.66	B-2	14.3	7.4	B3	100	100	100	45	4	R20	-135
P4	25x25	357.74	247.66	B-1	13.9	7.3	B4	100	100	100	45	4	R20	-135

Estacas				
Simbologia	Nome	d (cm)	b (cm)	Quantidade
	R20	20.00	20.00	16







FORMA DO PAVIMENTO COBERTURA (NÍVEL 700)
ESCALA 1:50

04 FORMA DO PAV. COBERTURA (NÍVEL 700)
ESC. 1:50

Vigas			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
VC700	25x40	0	700
VC701	25x40	0	700
VC702	25x40	0	700
VC703	25x40	0	700
VC704	25x40	0	700
VC705	25x40	0	700

Pilares			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
P1	25x25	0	700
P2	25x25	0	700
P3	25x25	0	700
P4	25x25	0	700

Lajes								
		Dados				Sobrecarga (kgf/m²)		
Nome	Tipo	Altura (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)	Peso próprio (kgf/m²)	Permanente	Acidental	Localizada
LC1	Maciça	15	0	700	375	182	550	sim
LC2	Maciça	15	0	700	375	182	550	sim
LC3	Maciça	15	0	700	375	182	550	sim
LC4	Maciça	15	0	700	375	182	550	-
LC5	Maciça	15	0	700	375	182	550	-
LC6	Maciça	15	0	700	375	182	550	sim
LC7	Maciça	15	0	700	375	182	550	sim
LC8	Maciça	15	0	700	375	182	550	-
LC9	Maciça	15	0	700	375	182	550	-
LC10	Maciça	15	0	700	375	182	550	sim
LC11	Maciça	15	0	700	375	182	550	sim
LC12	Maciça	15	0	700	375	182	550	sim

Área de lajes			
Tipo	Altura (cm)	Bloco de Enchimento	Área (m²)
Maciça	15	-	14.10

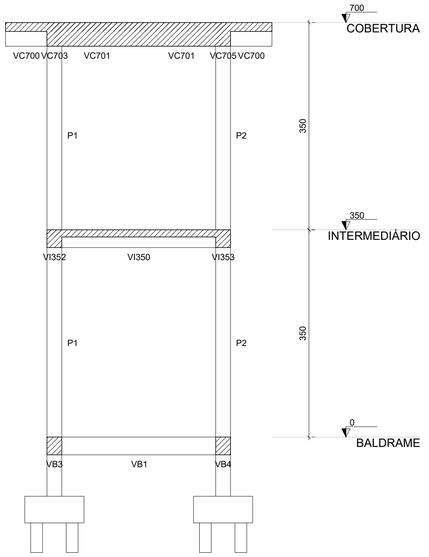
Características dos materiais			
fck (kgf/cm²)	Ecs (kgf/cm²)	fct (kgf/cm²)	Abatimento (cm)
250	241500	26	8.00

Dimensão máxima do agregado = 19 mm

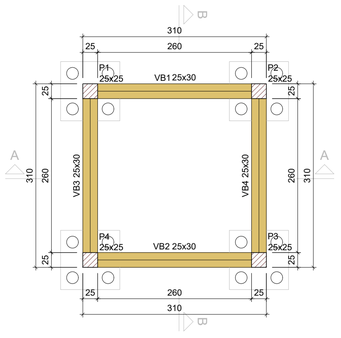
Legenda dos pilares
Pilar que morre

Legenda das vigas e paredes
Viga

Legenda das lajes
Laje



05 CORTE A-A
ESC. 1:25



02 FORMA DO PAV. BALDRAME (NÍVEL 0)
ESC. 1:50

Vigas			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
VB1	25x30	0	0
VB2	25x30	0	0
VB3	25x30	0	0
VB4	25x30	0	0

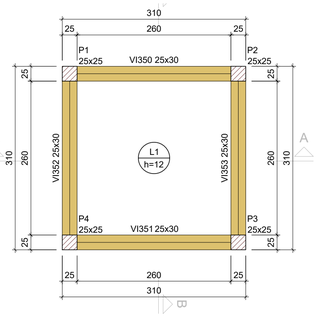
Características dos materiais			
fck (kgf/cm²)	Ecs (kgf/cm²)	fct (kgf/cm²)	Abatimento (cm)
250	241500	26	8.00

Dimensão máxima do agregado = 19 mm

Pilares			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
P1	25x25	0	0
P2	25x25	0	0
P3	25x25	0	0
P4	25x25	0	0

Legenda dos pilares
Pilar que passa

Legenda das vigas e paredes
Viga



03 FORMA DO PAV. INTERMEDIÁRIO (NÍVEL 350)
ESC. 1:50

Vigas			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
VI350	25x30	0	350
VI351	25x30	0	350
VI352	25x30	0	350
VI353	25x30	0	350

Lajes								
		Dados				Sobrecarga (kgf/m²)		
Nome	Tipo	Altura (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)	Peso próprio (kgf/m²)	Permanente	Acidental	Localizada
L1	Maciça	12	0	350	300	182	200	-

Área de lajes			
Tipo	Altura (cm)	Bloco de Enchimento	Área (m²)
Maciça	12	-	6.76

Características dos materiais			
fck (kgf/cm²)	Ecs (kgf/cm²)	fct (kgf/cm²)	Abatimento (cm)
250	241500	26	8.00

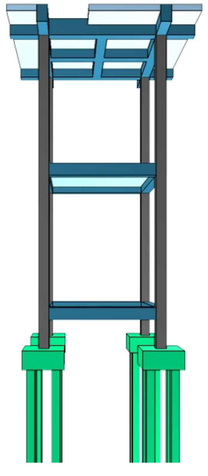
Dimensão máxima do agregado = 19 mm

Pilares			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
P1	25x25	0	350
P2	25x25	0	350
P3	25x25	0	350
P4	25x25	0	350

Legenda dos pilares
Pilar que passa

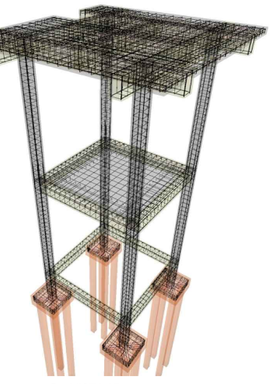
Legenda das vigas e paredes
Viga

Legenda das lajes
Laje



06 VISTA 3D
ESC. S/E

QR CODE
(PROJETO ESTRUTURAL)



07 VISTA 3D
ESC. S/E

Esquema da mesa de dobramento



EX1: GANCHO EXTREMO DE VIGA COM ARMADURA ø8mm
diâmetro do pino de dobramento = 5ø = 5x0,8cm = 4cm

EX1: GANCHO EXTREMO DE VIGA COM ARMADURA ø10mm
diâmetro do pino de dobramento = 5ø = 5x1cm = 5cm

EX2: GANCHO EXTREMO DE VIGA COM ARMADURA ø12,5mm
diâmetro do pino de dobramento = 5ø = 5x1.25cm = 6,25 cm

EX2: GANCHO EXTREMO DE VIGA COM ARMADURA ø16mm
diâmetro do pino de dobramento = 5ø = 5x1.6cm = 8cm

Observação:

Este projeto foi elaborado sem o ensaio de sondagem e para efeito de dimensionamento das estruturas foi considerado solo arenoso medianente compacto de tensão admissivel de 1,5kg/cm². Antes de executar esta obra é necessário realizar um ensaio de sondagem por um profissional habilitado. Se for constatado que as características do solo não conferem com as características adotadas no projeto, a empreiteira deverá elaborar um novo projeto de fundação, adequado as características do solo onde será executado esta obra.E este projeto estrutural foi elaborado levando-se em consideração, o suporte de uma caixa d'água de plastico de 20m³ de agua, se caso for mudado qualquer configuração da caixa d'água será necessário novo projeto estrutural.

SAÚDE INDÍGENA

SECRETARIA ESPECIAL DE ATENÇÃO À SAUDE INDIGENA - MINISTÉRIO DA SAUDE

ESTRUTURAL	PROJETO EXECUTIVO
REVISÕES 1 2 3 4	MUNICIPIO / UF: BRASNORTE/MT DSEI: CUIABÁ ALDEIA: CACHOERINHA BN

PROJETO ESTRUTURAL - H=7 METROS

RESPONSÁVEL TECNICO:

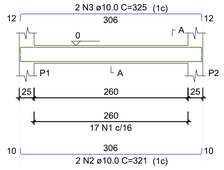
ANDERSON ALEXANDRE C. R. M. SOBRINHO
ENGENHEIRO CIVIL - CREA 121187J0-6

BASE PARA RESERVATÓRIO DE 10.000	PLANTA DE LOCAÇÃO, FORMAS E CORTE	DEZEMBRO/2025	Escala Indicada

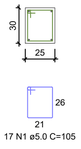
DSEI Cuiabá/SESAI/MS
RUA RUI BARBOSA Nº 280 - BAIRRO GOIABEIRAS - CUIABÁ - MT
- CEP: 78032-040 - TELEFONE: (65) 3624-1050

01/04

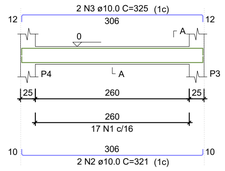
VB1
ESC 1:50



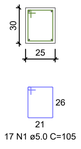
SEÇÃO A-A
ESC 1:25



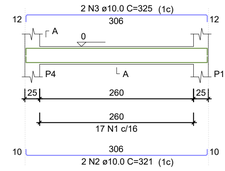
VB2
ESC 1:50



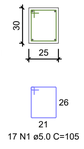
SEÇÃO A-A
ESC 1:25



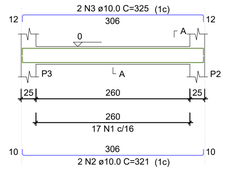
VB3
ESC 1:50



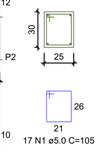
SEÇÃO A-A
ESC 1:25



VB4
ESC 1:50



SEÇÃO A-A
ESC 1:25



RELAÇÃO DO AÇO

VB1
VB4 VB2 VB3

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	68	105	7140
CA50	2	10.0	8	321	2568
	3	10.0	8	325	2600

RESUMO DO AÇO

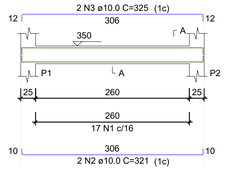
AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	QUANT + 0% (Barras)	UNIT	PESO + 0% (kg)
CA50	10.0	51.7	5	12 m	31.9
CA60	5.0	71.4	6	12 m	11

PESO TOTAL (kg)	
CA50	31.9
CA60	11

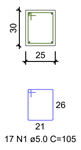
Volume de concreto (C-25) = 0.78 m³
Área de forma = 8.84 m²

01 VIGA BALDRAME
ESC. 1:25

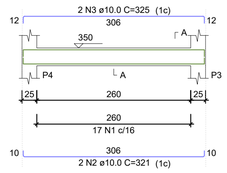
VI350
ESC 1:50



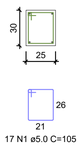
SEÇÃO A-A
ESC 1:25



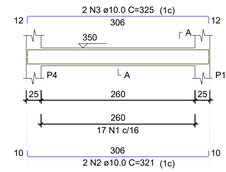
VI351
ESC 1:50



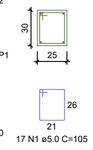
SEÇÃO A-A
ESC 1:25



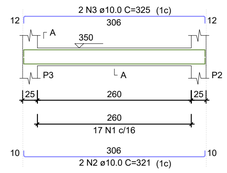
VI352
ESC 1:50



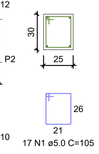
SEÇÃO A-A
ESC 1:25



VI353
ESC 1:50



SEÇÃO A-A
ESC 1:25



RELAÇÃO DO AÇO

VI350
VI353 VI351 VI352

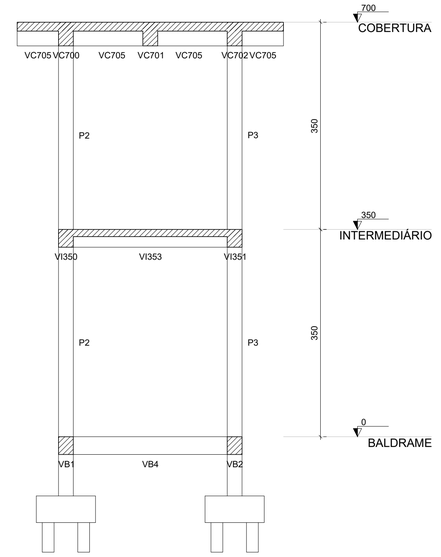
AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	68	105	7140
CA50	2	10.0	8	321	2568
	3	10.0	8	325	2600

RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	QUANT + 0% (Barras)	UNIT	PESO + 0% (kg)
CA50	10.0	51.7	5	12 m	31.9
CA60	5.0	71.4	6	12 m	11

PESO TOTAL (kg)	
CA50	31.9
CA60	11

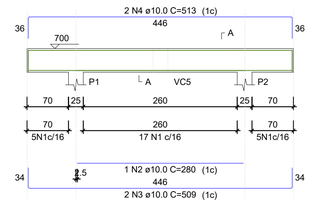
Volume de concreto (C-25) = 0.78 m³
Área de forma = 7.59 m²



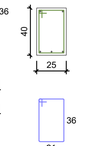
05 CORTE B-B
ESC. 1:25

02 VIGA INTERMEDIÁRIA
ESC. 1:25

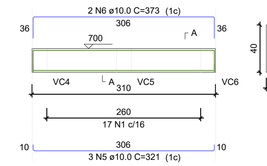
VC1
ESC 1:50



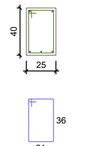
SEÇÃO A-A
ESC 1:25



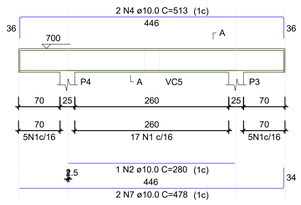
VC2
ESC 1:50



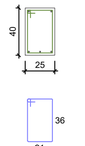
SEÇÃO A-A
ESC 1:25



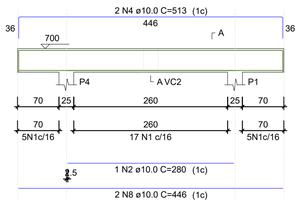
VC3
ESC 1:50



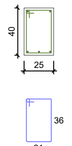
SEÇÃO A-A
ESC 1:25



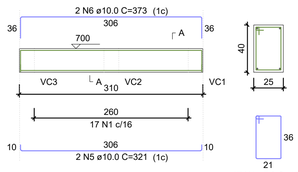
VC4
ESC 1:50



SEÇÃO A-A
ESC 1:25



VC5
ESC 1:50



SEÇÃO A-A
ESC 1:25

RELAÇÃO DO AÇO

4xB4

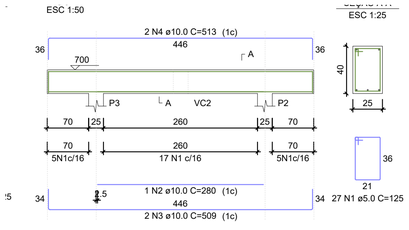
AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	40	138	5520
CA50	2	6.3	20	376	7520
	3	6.3	40	100	4000
	4	8.0	32	VAR	VAR

RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	QUANT + 0% (Barras)	UNIT	PESO + 0% (kg)
CA50	6.3	115.2	10	12 m	28.2
	8.0	51.5	5	12 m	20.3
CA60	5.0	55.2	5	12 m	8.5

PESO TOTAL (kg)	
CA50	48.5
CA60	8.5

Volume de concreto (C-25) = 1.74 m³
Área de forma = 7.20 m²



SEÇÃO A-A
ESC 1:25

VC1
VC4 VC2
VC5 VC3
VC6

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	142	125	17750
CA50	2	10.0	4	280	1120
	3	10.0	4	509	2036
	4	10.0	8	513	4104
	5	10.0	5	321	1605
	6	10.0	4	373	1492
	7	10.0	2	478	956
	8	10.0	2	446	892

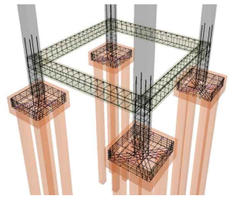
RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	QUANT + 0% (Barras)	UNIT	PESO + 0% (kg)
CA50	10.0	122	11	12 m	75.2
CA60	5.0	177.5	15	12 m	27.4

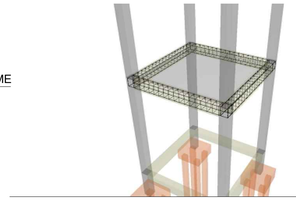
PESO TOTAL (kg)	
CA50	75.2
CA60	27.4

Volume de concreto (C-25) = 2.17 m³
Área de forma = 16.52 m²

03 VIGA COBERTURA
ESC. 1:25

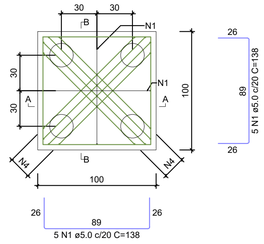


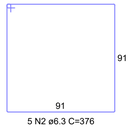
06 VISTA 3D - ARMADURA DA V. BALDRAME
ESC. S/E



07 VISTA 3D - ARMADURA V. INTERMEDIÁRIA
ESC. S/E

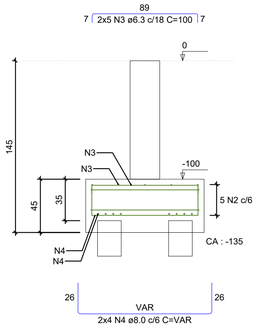
B1=B2=B3=B4
4xR20
PLANTA
ESC 1:25

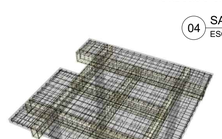




04 SAPATAS
ESC. 1:25

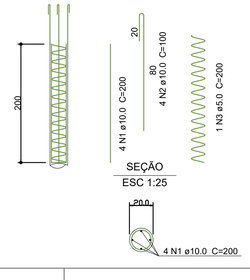
CORTE A-A = CORTE B-B
ESC 1:25





08 VISTA 3D - ARMADURA V. COBERTURA
ESC. S/E

ESTACA - 2m
1:50



RELAÇÃO DO AÇO

4xB4

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	2	5.0	16	200	3200
CA50	1	10.0	64	200	12800
	2	10.0	64	100	6400

RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	QUANT + 0% (Barras)	UNIT	PESO + 0% (kg/barra)
CA50	10.0	32	2.67	12 m	20.56
	10.0	128	10.67	12 m	79.00
CA60	5.0	64	5.34	12 m	9.86

PESO TOTAL (kg)	
CA50	29.61
CA60	4.92

Volume de concreto (C-25) = 0.96 m³
Área de forma = 0 m²

QR CODE
(PROJETO ESTRUTURAL)

Observação:
Este projeto foi elaborado sem o ensaio de sondagem e para efeito de dimensionamento das estruturas foi considerado solo arenoso mediamente compacto de tensão admissível de 1,5kg/cm². Antes de executar esta obra é necessário realizar um ensaio de sondagem por um profissional habilitado. Se for constatado que as características do solo não conferem com as características adotadas no projeto, a empreiteira deverá elaborar um novo projeto de fundação, adequado as características do solo onde será executado esta obra.E, este projeto estrutural foi elaborado levando-se em consideração, o suporte de uma caixa d'água de plastico de 20m³ de agua, se caso for mudado qualquer configuração da caixa d'água será necessário novo projeto estrutural.

SAÚDE INDÍGENA

SECRETARIA ESPECIAL DE ATENÇÃO À SAÚDE INDÍGENA - MINISTÉRIO DA SAÚDE

ESTRUTURAL | PROJETO EXECUTIVO

REVISÕES
1
2
3
4

MUNICÍPIO / UF: BRASNORTE/MT
DSEI: CUIABÁ
ALDEIA: CACHOEIRINHA BN

PROJETO ESTRUTURAL - H=7 METROS

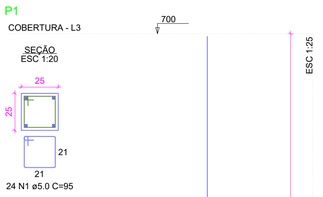
RESPONSÁVEL TÉCNICO:
ANDERSON ALEXANDRE C. R. M. SOBRINHO
ENGENHEIRO CIVIL - CREA 121118730-6

BASE PARA RESERVATÓRIO DE 10.000	VIGAS, SAPATAS E CORTE	DEZEMBRO/2025	Escala Indicada

DSEI Cuiabá/SESAI/MS
RUA RUI BARBOSA Nº 282 - BAIRRO DOZEMESES - CUIABÁ - MT
- CEP: 78032-040 - TELEFONE: (65) 3624-1050

02/04

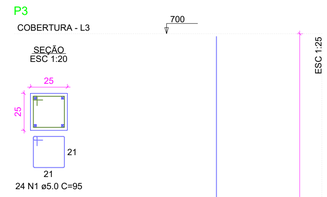
P1



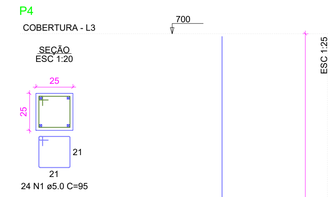
P2



P3



P4



RELAÇÃO DO AÇO

P1-L3	P1-L2	P1-L1
P2-L3	P2-L2	P2-L1
P3-L3	P3-L2	P3-L1
P4-L3	P4-L2	P4-L1

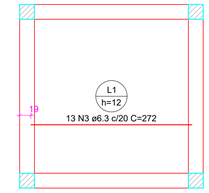
AÇO	N.	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	228	95	21660
CA50	2	12.5	16	348	5568
	3	12.5	16	397	6352
	4	12.5	16	195	3120

RESUMO DO AÇO

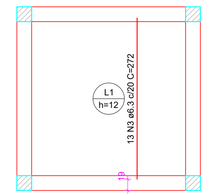
AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	QUANT + 0% (Barras)	UNIT	PESO + 0% (kg)
CA50	12.5	150.4	13	12 m	144.9
CA60	5.0	216.6	19	12 m	33.4

PESO TOTAL (kg)
CA50 144.9
CA60 33.4

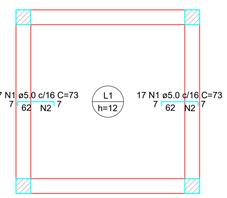
Volume de concreto (C-25) = 2.00 m³
Área de forma = 32.00 m²



04 ARMAÇÃO POSITIVA - LAJE DA COBERTURA (Eixo X)
ESC. 1:50

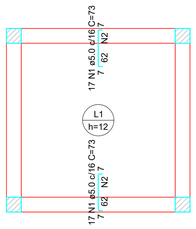


05 ARMAÇÃO POSITIVA - LAJE DA COBERTURA (Eixo Y)
ESC. 1:50



Armaduras de distribuição	
Armadura	Armadura de distribuição
N1	3 N2 ø5.0 c/20 C=278
N1	3 N2 ø5.0 c/20 C=278

02 ARMAÇÃO NEGATIVA - LAJE INTERMEDIÁRIA (Eixo X)
ESC. 1:50



Armaduras de distribuição	
Armadura	Armadura de distribuição
N1	3 N2 ø5.0 c/20 C=278
N1	3 N2 ø5.0 c/20 C=278

03 ARMAÇÃO NEGATIVA - LAJE INTERMEDIÁRIA (Eixo Y)
ESC. 1:50

RELAÇÃO DO AÇO

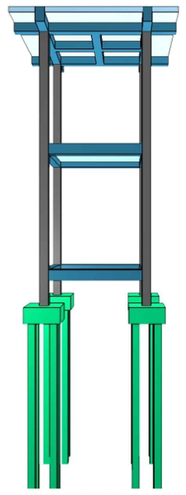
Negativos Y Positivos X

DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
5.0	68	73	4964
5.0	12	278	3336
6.3	26	272	7072

RESUMO DO AÇO

M n)	C.TOTAL (m)	QUANT + 0% (Barras)	UNIT	PESO + 0% (kg)
3	70.7	6	12 m	17.3
0	83	7	12 m	12.8
-				
7.3				
1.8				

eto (C-25) = 0.81 m³
6.73 m²



07 VISTA 3D - ARMADURA DE PILARES
ESC. S/E

06 VISTA 3D
ESC. S/E

QR CODE
(PROJETO ESTRUTURAL)



08 VISTA 3D - ARMADURA DA LAJE
ESC. S/E

Observação:

Este projeto foi elaborado sem o ensaio de sondagem e para efeito de dimensionamento das estruturas foi considerado solo arenoso medianmente compacto de tensão admissivel de 1,5kg/cm². Antes de executar esta obra é necessário realizar um ensaio de sondagem por um profissional habilitado. Se for constatado que as caracteristicas do solo não conferem com as caracteristicas adotadas no projeto, o empreiteira deverá elaborar um novo projeto de fundação, adequado as caracteristicas do solo onde será executado esta obra. Este projeto estrutural foi elaborado levando-se em consideração, o suporte de uma caixa d'água de plastico de 20m³ de agua, se caso for mudado qualquer configuração da caixa d'água será necessário novo projeto estrutural.

SAÚDE INDÍGENA

SECRETARIA ESPECIAL DE ATENÇÃO À SAÚDE INDÍGENA - MINISTÉRIO DA SAÚDE

ESTRUTURAL	PROJETO EXECUTIVO

REVISÕES
1
2
3
4

MUNICÍPIO / UF: BRASNORTE/MT
DSEI: CUIABÁ
ALDEIA: CACHOERINHA BN

PROJETO ESTRUTURAL - H=7 METROS

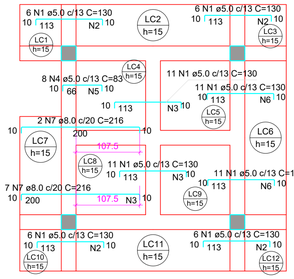
RESPONSÁVEL TÉCNICO:

ANDERSON ALEXANDRE C. R. M. SOBRINHO
ENGENHEIRO CIVIL - CREA 121118730-6

BASE PARA RESERVATÓRIO DE 10.000	PILARES E LAJE INTERMEDIÁRIA	DEZEMBRO/2025	Escala Indicada

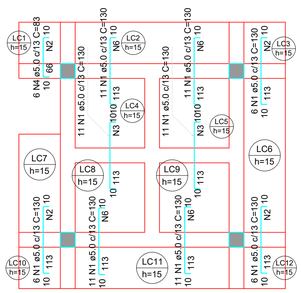
DSEI Cuiabá/SESAI/MS
RUA RUI BARBOSA Nº 282 - BAIRRO GOIABEIRAS - CUIABÁ - MT
- CEP: 78032-040 - TELEFONE: (65) 3624-1050

03/04



01 ARMAÇÃO NEGATIVA - LAJE DA COBERTURA (Eixo X)
ESC. 1:50

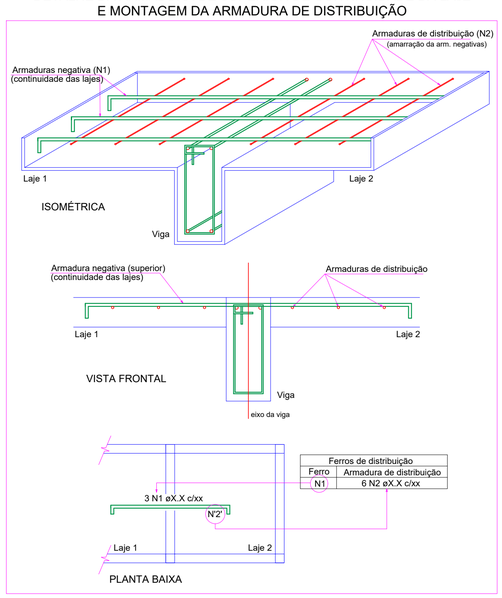
Armaduras de distribuição	
Armadura	Armadura de distribuição
N1	7 N2 ø5.0 c/17 C=82
N1	7 N2 ø5.0 c/17 C=82
N1	7 N3 ø5.0 c/17 C=143
N4	4 N5 ø5.0 c/17 C=106
N1	7 N6 ø5.0 c/17 C=142
N1	7 N6 ø5.0 c/17 C=142
N7	12 N3 ø5.0 c/17 C=143
N1	7 N3 ø5.0 c/17 C=143
N1	7 N2 ø5.0 c/17 C=82
N1	7 N2 ø5.0 c/17 C=82



02 ARMAÇÃO NEGATIVA - LAJE DA COBERTURA (Eixo Y)
ESC. 1:50

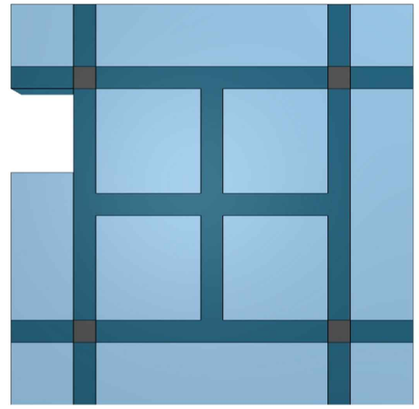
Armaduras de distribuição	
Armadura	Armadura de distribuição
N4	4 N2 ø5.0 c/17 C=82
N1	7 N6 ø5.0 c/17 C=142
N1	7 N6 ø5.0 c/17 C=142
N1	7 N2 ø5.0 c/17 C=82
N1	7 N3 ø5.0 c/17 C=143
N1	7 N3 ø5.0 c/17 C=143
N1	7 N2 ø5.0 c/17 C=82
N1	7 N2 ø5.0 c/17 C=82
N1	7 N6 ø5.0 c/17 C=142
N1	7 N6 ø5.0 c/17 C=142

DETALHE DA ARMADURA DE SUPERIOR DE CONTINUIDADE DA LAJE
E MONTAGEM DA ARMADURA DE DISTRIBUIÇÃO

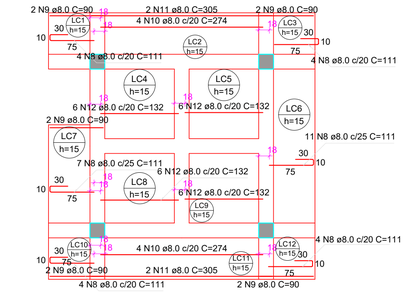


Ferros de distribuição	
Ferro	Armadura de distribuição
N1	6 N2 øX.X c/xx

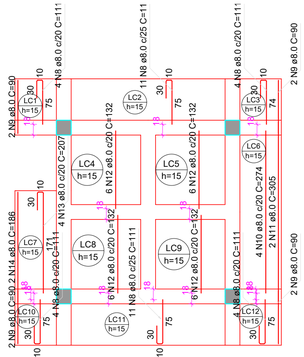
DETALHE DA ARMADURA DE SUPERIOR DE CONTINUIDADE DA LAJE



07 VISTA 3D
ESC. S/E



03 ARMAÇÃO POSITIVA - LAJE DA COBERTURA (Eixo X)
ESC. 1:50



04 ARMAÇÃO POSITIVA - LAJE DA COBERTURA (Eixo Y)
ESC. 1:50

RELAÇÃO DO AÇO

Negativos X
Positivos Y

Negativos Y

Positivos X

AÇO	N	DIAM (mm)		QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0		152	130	19760
	2	5.0		53	82	4346
	3	5.0		40	143	5720
	4	5.0		14	83	1162
	5	5.0		4	106	424
	6	5.0		42	142	5964
CA50	7	8.0		9	216	1944
	8	8.0		72	111	7992
	9	8.0		18	90	1620
	10	8.0		12	274	3288
	11	8.0		6	305	1830
	12	8.0		48	132	6336
	13	8.0		4	207	828
	14	8.0		2	186	372

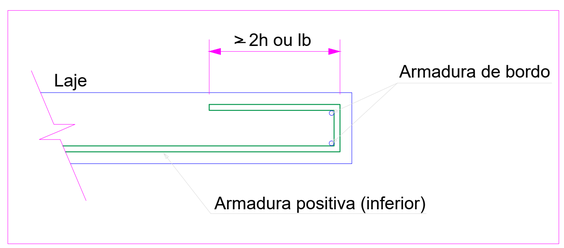
RESUMO DO AÇO

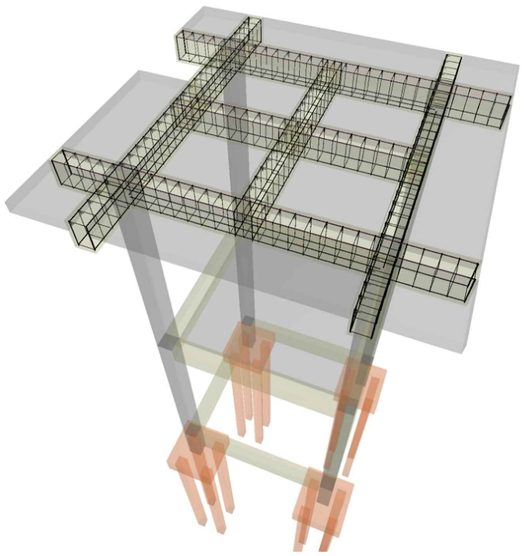
AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	QUANT + 0% (Barras)	UNIT	PESO + 0% (kg)
CA50	8.0	242.1	21	12 m	95.5
CA60	5.0	373.8	32	12 m	57.6

PESO TOTAL (kg)	
CA50	95.5
CA60	57.6

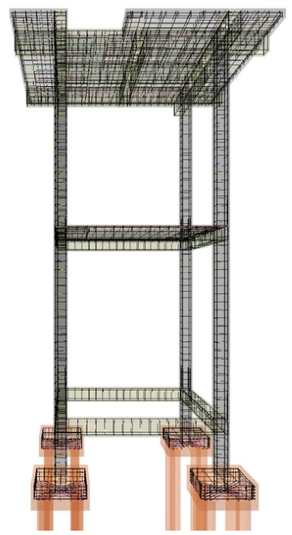
Volume de concreto (C-25) = 2.10 m³
Área de forma = 16.63 m²

DETALHE DA ARMADURA
DE BORDO LIVRE DA LAJE





05 VISTA 3D
ESC. S/E



06 VISTA 3D - ARMADURA DE PILARES
ESC. S/E

QR CODE
(PROJETO ESTRUTURAL)

Observação:

Este projeto foi elaborado sem o ensaio de sondagem e para efeito de dimensionamento das estruturas foi considerado solo arenoso medianmente compacto de tensão admissivel de 1,5kg/cm². Antes de executar esta obra é necessário realizar um ensaio de sondagem por um profissional habilitado. Se for constatado que as características do solo não conferem com as características adotadas no projeto, a empreiteira deverá elaborar um novo projeto de fundação, adequado as características do solo onde será executado esta obra. Este projeto estrutural foi elaborado levando-se em consideração, o suporte de uma caixa d'água de plastico de 20m³ de agua, se caso for mudado qualquer configuração da caixa d'água será necessário novo projeto estrutural.

SAÚDE INDÍGENA

SECRETARIA ESPECIAL DE ATENÇÃO À SAUDE INDÍGENA - MINISTÉRIO DA SAUDE

ESTRUTURAL	PROJETO EXECUTIVO
REVISÕES 1 2 3 4	MUNICIPIO / UF: BRASNORTE/MT DSEI: CUIABÁ ALDEIA: CACHOERINHA BN

PROJETO ESTRUTURAL - H=7 METROS

RESPONSÁVEL TECNICO:

ANDERSON ALEXANDRE C. R. M. SOBRINHO
ENGENHEIRO CIVIL - CREA 121187-6

BASE PARA RESERVATÓRIO DE 10.000	LAJES DO PAV. COBERTURA E VISTAS 3D	DEZEMBRO/2025	Escala Indicada

DSEI Cuiabá/SESAI/MS
RUA RUI BARBOSA Nº 2102 - BAIRRO GOIABEIRAS - CUIABA - MT
- CEP: 78032-040 - TELEFONE: (65) 3624-1050

04/04