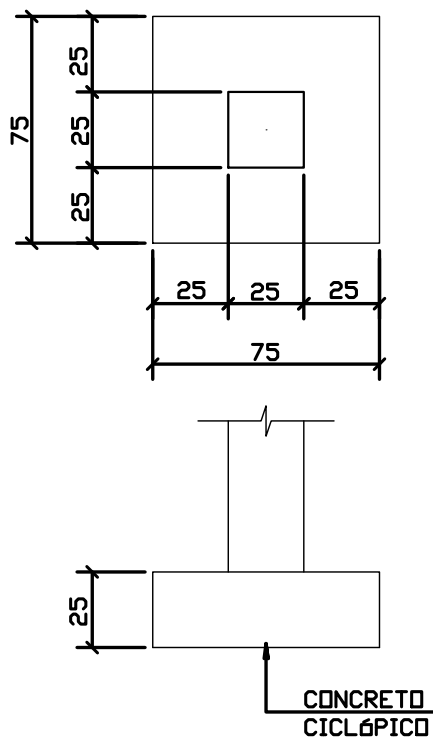
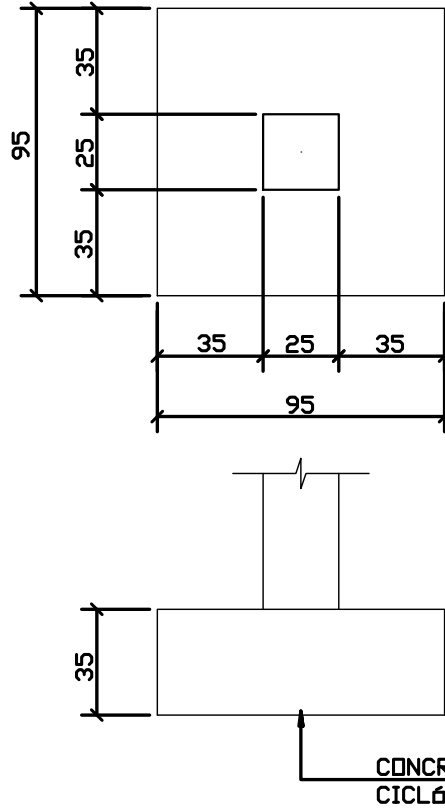


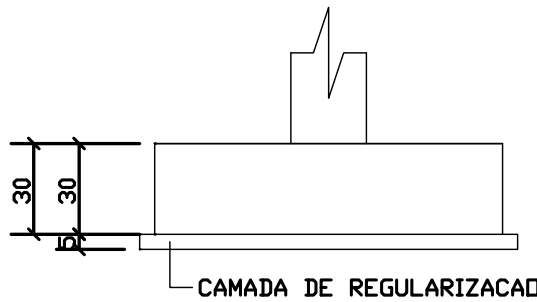
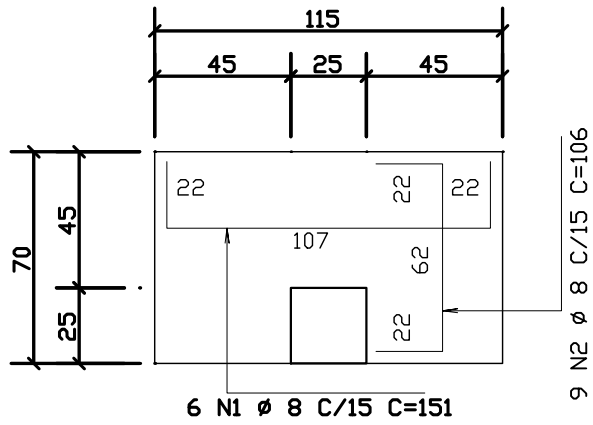
DETALHE FUNDAÇÕES DOS PILARES P1 E P3
(esc.1:25)
V=0,14m3



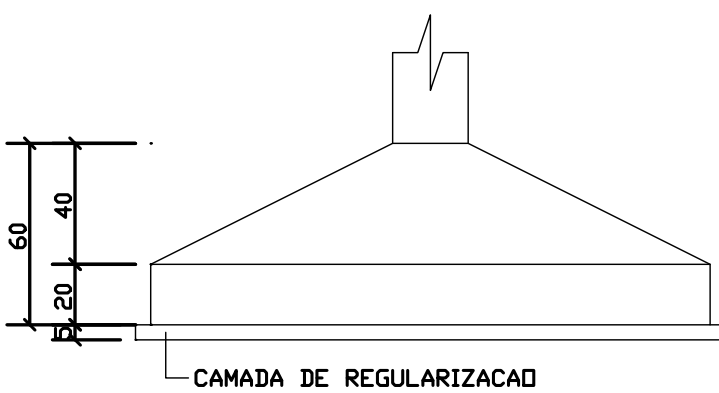
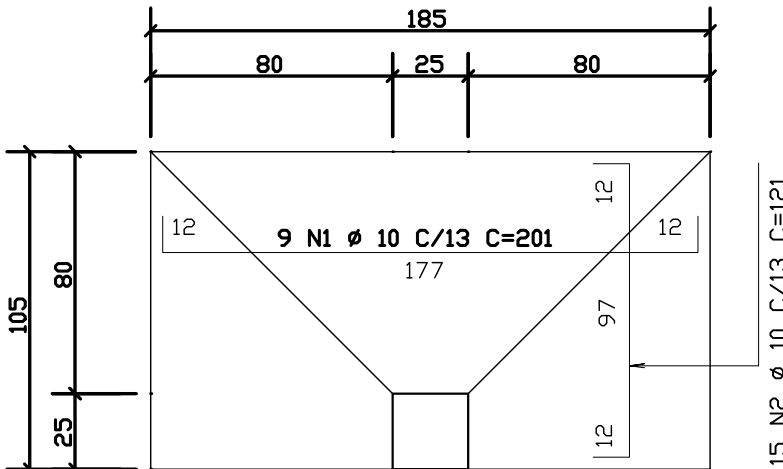
DETALHE FUNDAÇÕES DOS PILARES P2
(esc.1:25)
V=0,32m3



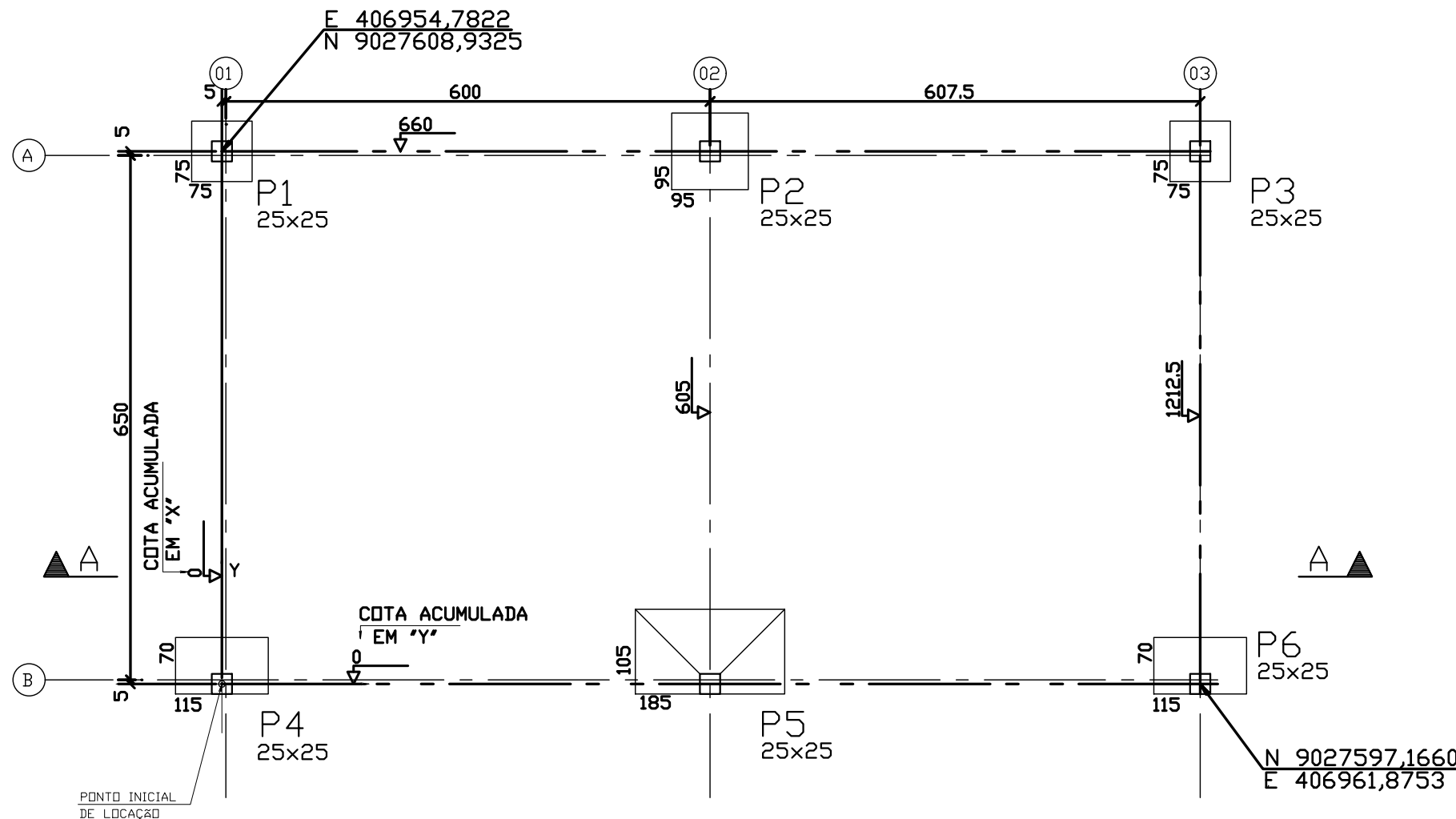
DETALHE FUNDAÇÕES DOS PILARES P4 e P6
(esc.1:25)
V=0,24m3



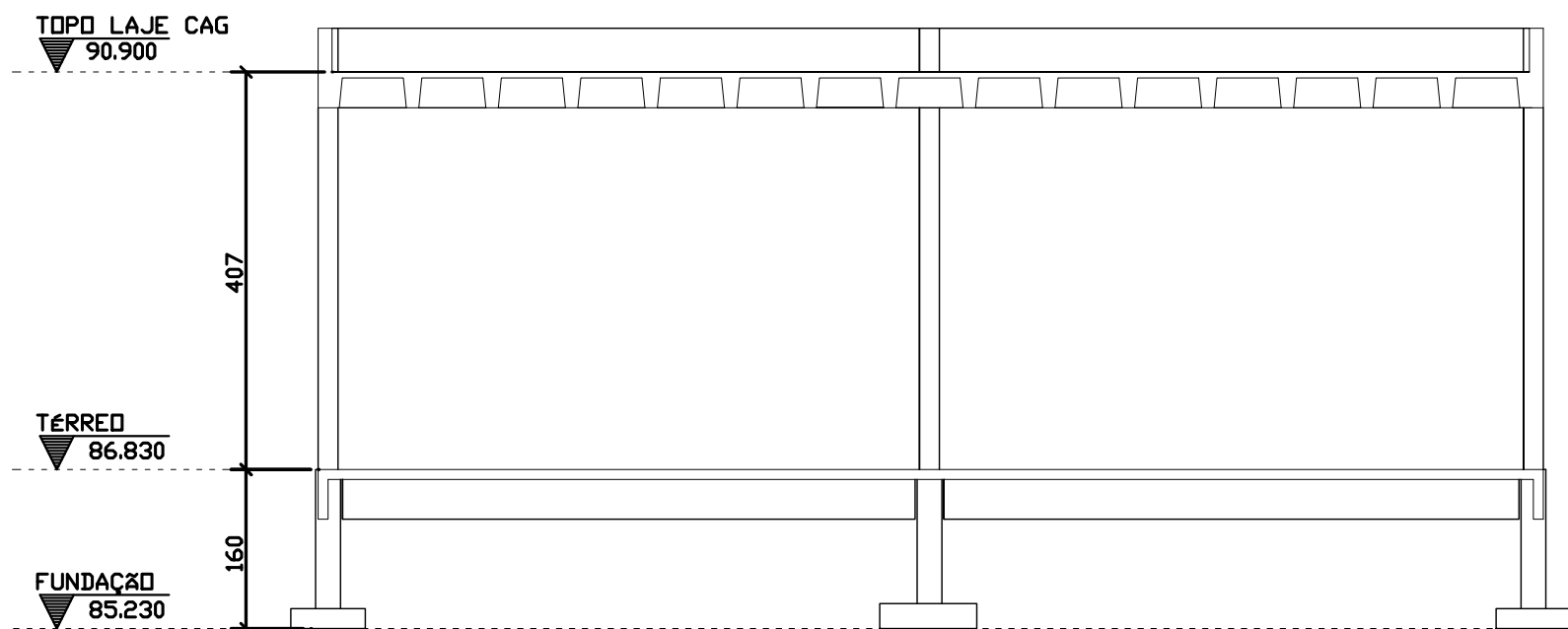
DETALHE FUNDAÇÕES DOS PILARES P5
(esc.1:25)
V=0,71m3



LOCAÇÃO PILARES CAG
(esc.1:75)

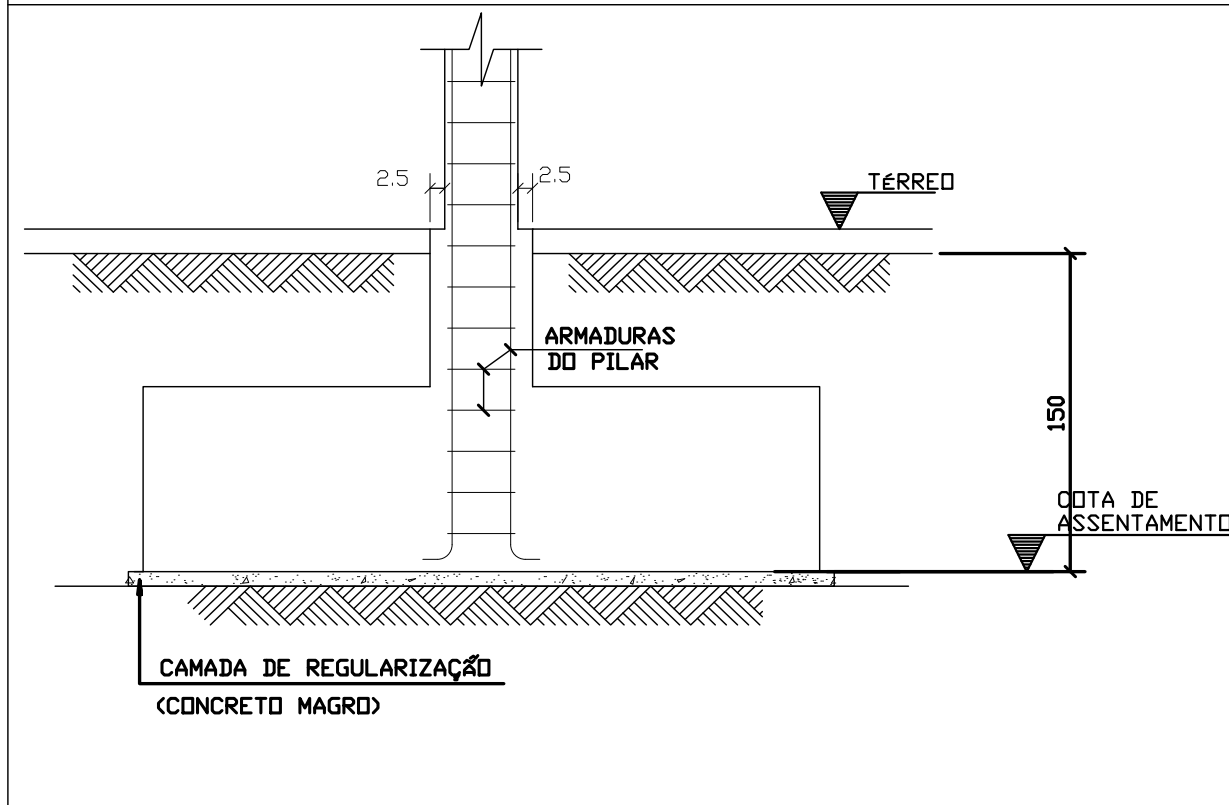


CORTE A-A
(esc.1:75)



RESUMO QUANTITATIVOS		
ELEMENTOS	VOLUME CONCRETO	FORMA
SAPATAS	1,93	6,96

DETALHE DE LIGAÇÃO PILAR/SAPATA



NOTAS SAPATAS:

- 1- MEDIDAS EM CENTIMETROS.
- 2- COTA DE ASSENTAMENTO DAS FUNDAÇÕES: 85,23.
- 3- TENSÃO ADMISSÍVEL NO SOLO: 2,00 Kgf/cm².
- 4- ESTES VALORES ESTÃO DE ACORDO COM O RELATÓRIO DA SONDAGEM FORNECIDO POR Eng. Sérgio Carvalho Feitosa.

- 5- DURANTE A EXECUÇÃO, AS CAVAS DAS FUNDAÇÕES DEVERÃO SER EXAMINADAS POR TÉCNICO ESPECIALIZADO, PARA DETECTAR POSSÍVEIS OCORRÊNCIAS QUE POSSAM INTERFERIR NA CAPACIDADE DE SUPORTE DO SOLO TAIS COMO: SUMIDOUROS, FOSSAS, CISTERNAS, FORMIGUEIROS, ETC.

TABELA DE CARGAS	
Pilar	Normal (t)
P1	7,2
P2	17,5
P3	7,2
P4	7,2
P5	17,5
P6	7,2

ELEMENTO	POS	BIT (mm)	QUANT	COMPRIM. UNIT.
P1 AD P6	(X6)	15	24	610
SAP P4 e P6	(X2)	8	12	151
SAP P5	(X2)	8	12	151

RESUMO ACD CA 50-60			
ACD (cm)	BIT (cm)	COMPR (cm)	PESO (kg)
608	8	24	15
50A	10	12	15
Peso Total	608	=	35 kg
Peso Total	50A	=	130 kg

BARICENTROS DOS PILARES			
Pilar	X (cm)	Pilar	Y (cm)
P4	0,0	P5	0,0
P1	0,0	P4	0,0
P2	605,0	P6	0,0
P5	605,0	P3	660,0
P6	1210,0	P2	660,0
P3	1210,0	P1	660,0




NORMAS RELACIONADAS

- NBR 6118 - 2014 - PROJETO DE ESTRUTURA EM CONCRETO - PROCEDIMENTO;
- NBR 8681 - AÇES E SEGURANÇA NAS ESTRUTURAS - PROCEDIMENTO;
- NBR 6120 - CARGAS PARA CÁLCULO DE ESTRUTURAS E EDIFICAÇÕES;
- NBR 6123 - FORÇAS DEVIDAS AO VENTO EM EDIFICAÇÕES;
- NBR 14931 - EXECUÇÃO DE ESTRUTURAS DE CONCRETO - PROCEDIMENTO;
- NBR 15200 - PROJETO DE ESTRUTURAS DE CONCRETO EM SITUAÇÃO DE INCÊNDIO;
- NBR 15421 - PROJETO DE ESTRUTURAS RESISTENTES A SISMOS - PROCEDIMENTO;
- NBR 15575 - DESEMPENHO DE EDIFICAÇÕES HABITACIONAIS;

PROPRIEDADES DO CONCRETO:

- MÓDULO DE ELASTICIDADE INICIAL $E_{ci} > 30$ GPa
- RELAÇÃO ÁGUA/CEMENTO EM MASSA $a/c \leq 0,60$
- DIMENSÃO MÁXIMA DO AGREGADO GRAUDD DE ACORDO COM O ITEM 7.4.7.6 NBR6118 LAJES $\phi 24mm$, VIGAS/PILARES $\phi 30mm$, FUNDAÇÕES $\phi 40mm$.

CONCRETO $f_{ck} \geq 30$ MPa

R00	EMIÇÃO INICIAL	HELDER	LYNCOLN	22/09/2020
R01	ATENDIMENTO A PARECER	HELDER	LYNCOLN	13/11/2020
R02	ATENDIMENTO A PARECER	HELDER	LYNCOLN	04/12/2020
R03	REVISÃO	HELDER	LYNCOLN	07/12/2020
EMIS.	DESCRIÇÃO	REVISADO POR	RESP. TÉCNICO	DATA
		Nº DO CONTRATO 031/2019-COGIC		
		PROCESSO 25389.000189/2017-19		
		COORDENADOR DA META MARLY ZIED		
		FISCAL DE CONTRATO TAMIRES PAZ		
		NOME DO ARQUIVO GED 30000393-03-OS5-B06-FUN-DE-0001-R03.DWG		
		NOME DO PRÉDIO / ÁREA CAMPUS FIUCRUZ RONDÔNIA CENTRAL ÁGUA GELADA		
		Nº PRÉDIO 615		
		CAMPUS RONDÔNIA		
		OBJETIVO CONSTRUÇÃO		
		Nº DA META 2017.027		
		O.E. / O.R. 2020-02-17-01		
		NOME DO ARQUIVO SIENGE		
		TÍTULO DA PRANCHA CAG LOCAÇÃO DOS PILARES SAPATAS, CARGAS E PILARES		
		DATA NOVEMBRO/2020		
		COORDENADOR ALEXANDRE LANDIM		
		RESPONSÁVEL TÉCNICO ASSIS LYNOLN		
		CO-RESPONSÁVEL TÉCNICO HELDER MARTINS		
		EQUIPE ARCHITECTUS		

FUN-0001

RESUMÓ ACO CA 50-60			
ACO	BIT (mm)	COMPR (m)	PESO (kg)
60B	5	203	32
50A	10	136	85
Peso Total		60B =	32 kg
Peso Total		50A =	85 kg

Baricentros de pilares			
Pilar	X (cm)	Pilar	Y (cm)
P1	0.0	P4	0.0
P4	0.0	P6	0.0
P2	380.0	P5	0.0
P5	380.0	P1	130.0
P3	855.0	P3	130.0
P6	855.0	P2	130.0

P1 A□ P6

Technical drawing of a reinforced concrete slab (Laje) showing top and side views.

Top View (Laje Superior):

- Overall dimensions: 4.7 m x 4.7 m (47' 0" x 47' 0").
- Central square area: 1.20 m x 1.20 m (12' 0" x 12' 0").
- Reinforcement: 4 N1 bars at the top and 4 N1 bars at the bottom, with a spacing of 10 cm.

Side View (Laje Lateral):

- Slab thickness: 0.15 m (15 cm).
- Reinforcement: 4 N1 bars at the top and 4 N1 bars at the bottom, with a spacing of 10 cm.

Labels: FUNDECO, 1:25.

- NBR 6118 - AÇA - PROJETO DE ESTRUTURA EM CONCRETO - PROCEDIMENTO);

- NBR 9681 - QUES E SEGURANÇA NAS ESTRUTURAS - PROCEDIMENTO);

- NBR 6120 - CARGAS PARA CÁLCULO DE ESTRUTURAS E EDIFICAÇÕES);

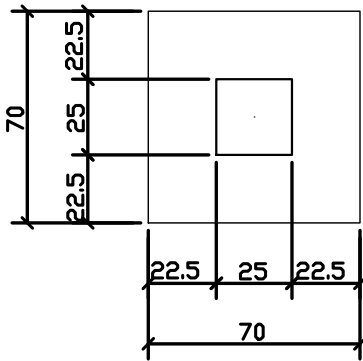
- NBR 6123 - FORÇAS DEVIDAS AO VENTO EM EDIFICAÇÕES);

- NBR 14931 - EXECUÇÃO DE ESTRUTURAS DE CONCRETO - PROCEDIMENTO);

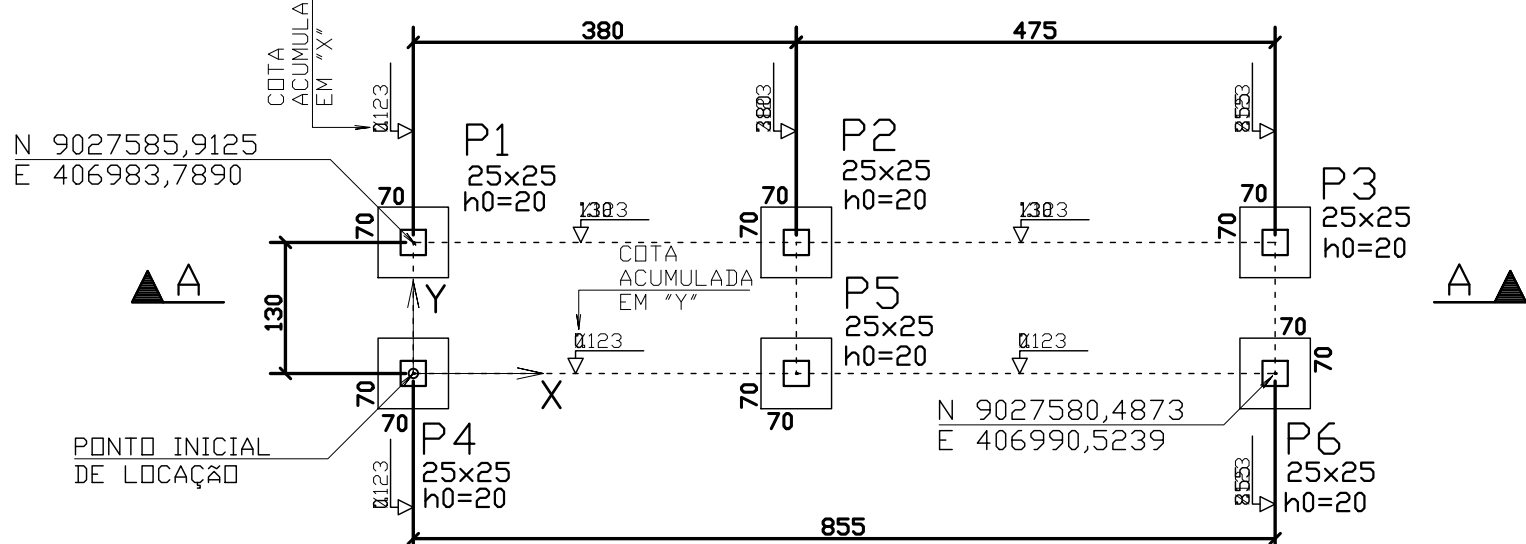
- NBR 15200 - PROJETO DE ESTRUTURAS DE CONCRETO EM SITUAÇÃO DE INCÊNDIO);

- NBR 15421 - PROJETO DE ESTRUTURAS RESISTENTES A SISMOS - PROCEDIMENTO);

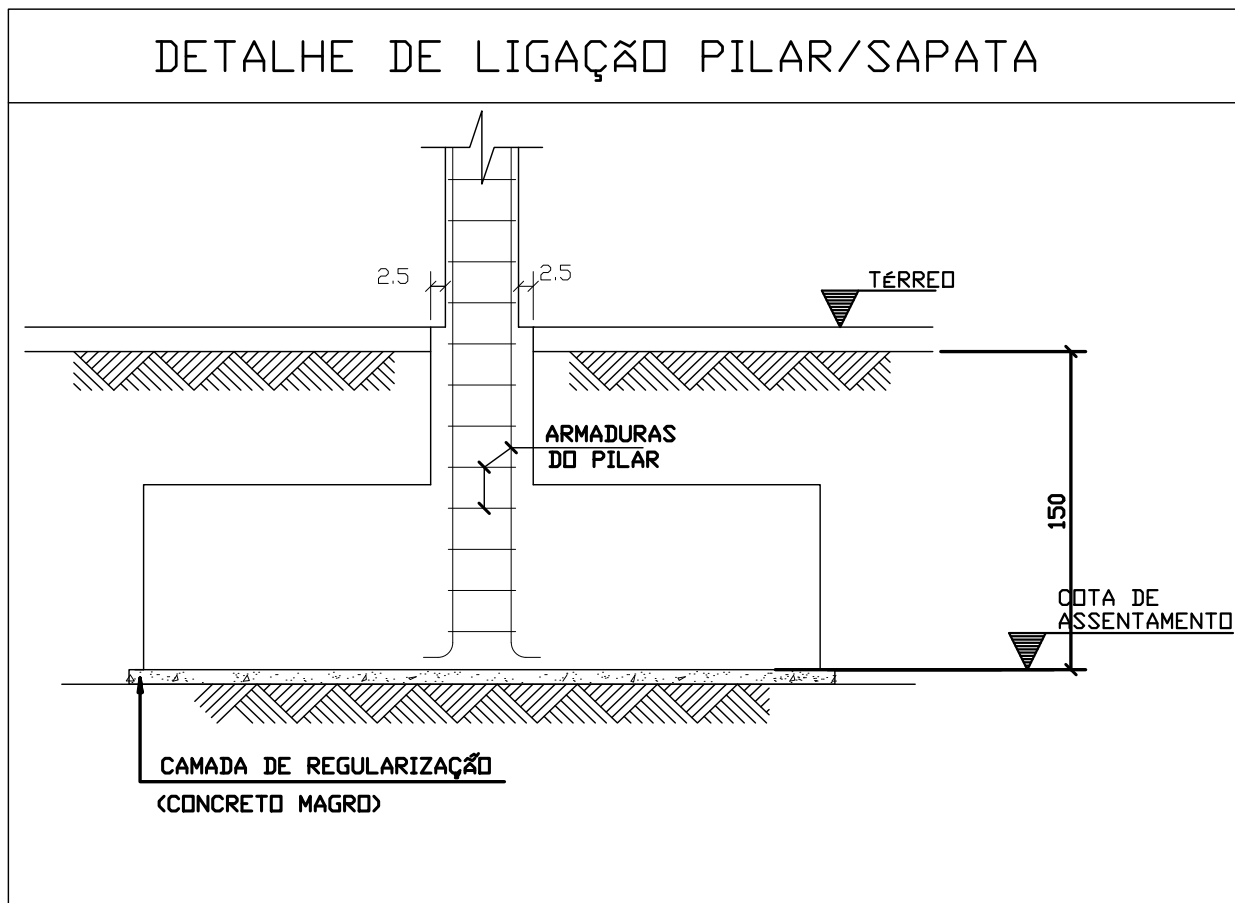
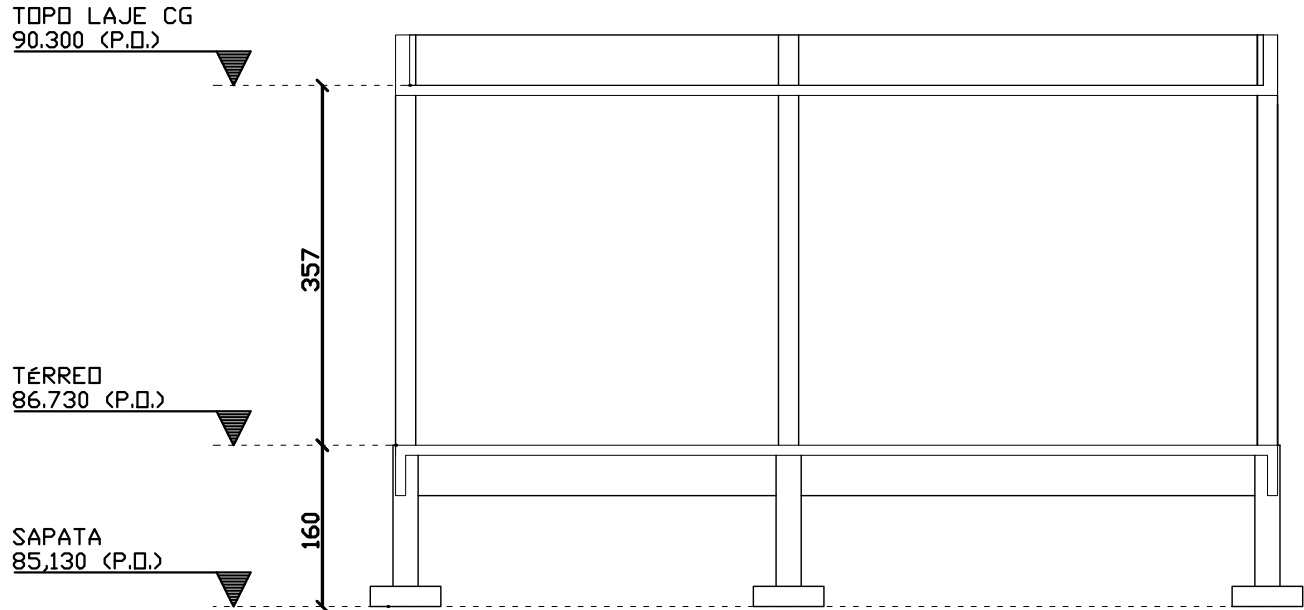
- NBR 15575 - DESEMPENHO DE EDIFICAÇÕES HABITACIONAIS);

 $f_{ck} \geq 30 \text{ MPa}$ 

(esc.1:75)



(esc.175)



RESUMO QUANTITATIVOS		
ELEMENTOS	VOLUME CONCRETO	FORMA
SAPATAS	0.72	4.20

1- MEDIDAS EM CENTIMETROS.

2- COTA DE ASSENTAMENTO DAS FUNDAÇÕES: 85,13 _____
EXCETO AQUELAS COM INDICAÇÃO EM PLANTA.

3- TENSÃO ADMISSÍVEL NO SOLO: 2,00 _____ Kgf/cm.²

4- ESTES VALORES ESTÃO DE ACORDO COM O RELATÓRIO
DA SONDAGEM FORNECIDO POR Eng. Sérgio Carvalho Feltosa _____

5- DURANTE A EXECUÇÃO, AS CAVAS DAS FUNDAÇÕES DEVERÃO SER EXAMINADAS POR TÉCNICO ESPECIALIZADO, PARA DETECTAR POSSÍVEIS OCORRÊNCIAS QUE POSSAM INTERFERIR NA CAPACIDADE DE SUPORTE DO SOLO TAIS COMO: SUMIDOUROS, FOSSAS, CISTERNAS, FORMIGUEIROS, ETC.

- MÓDULO DE ELASTICIDADE INICIAL

 $E_{ci} > 30 \text{ GPa}$

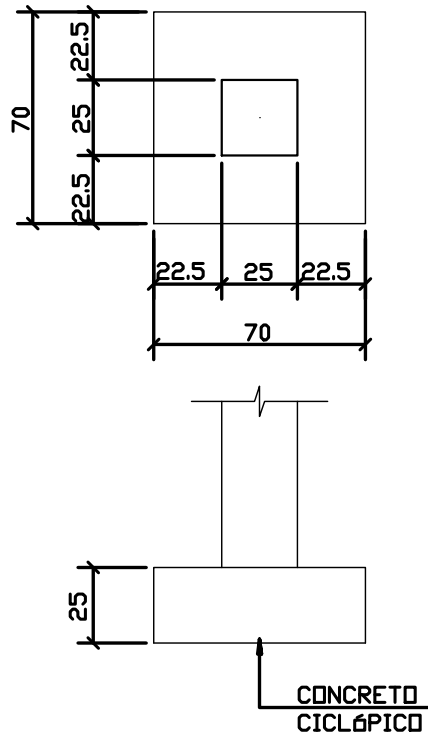
• RELACÃO ÁGUA/CIMENTO EM MASSA

 $\rho/c \leq 0,60$

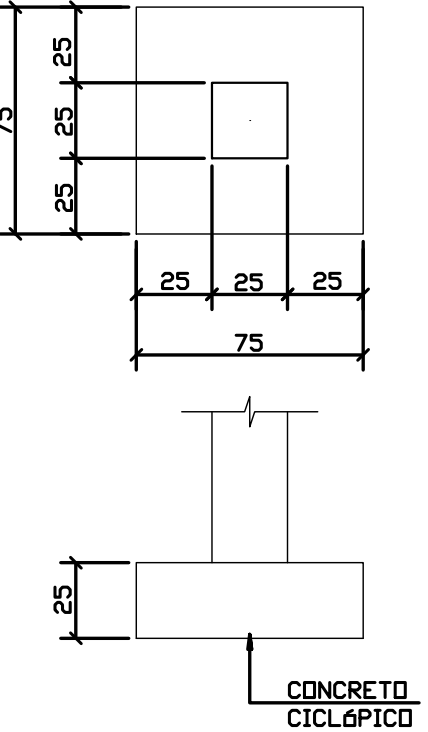
- DIMENSÃO MÁXIMA DO AGREGADO GRAU D0 DE ACORDO COM O ITEM 7.4.7.6 NBR 6118 LAJES Ø24mm, VIGAS/PILARES Ø30mm, FUNDAÇÕES Ø40mm.

FUN-0001

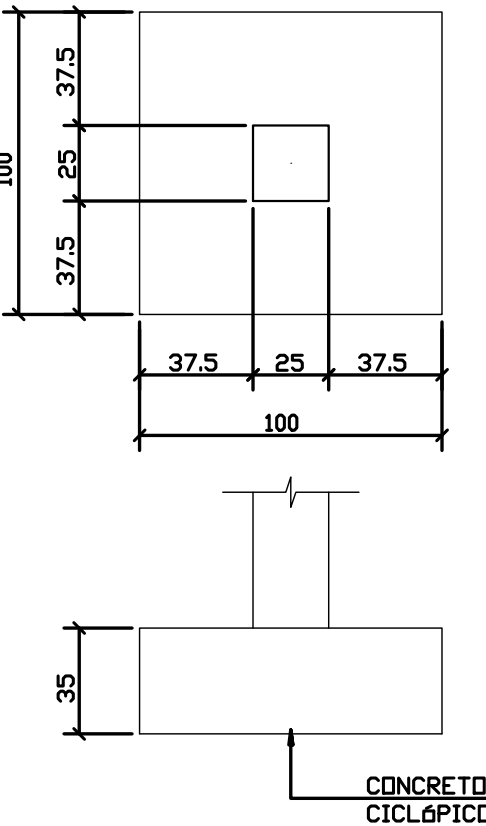
(esc.1:25)
V=0,12m3



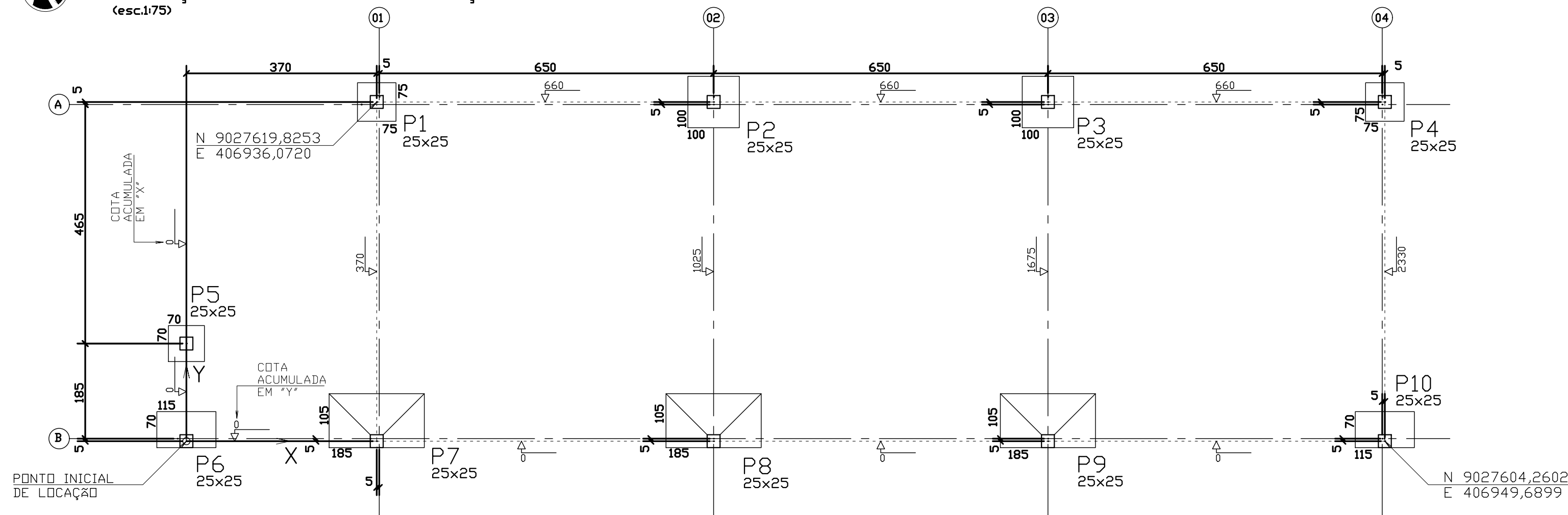
(esc.1:25)
V=0,14m3



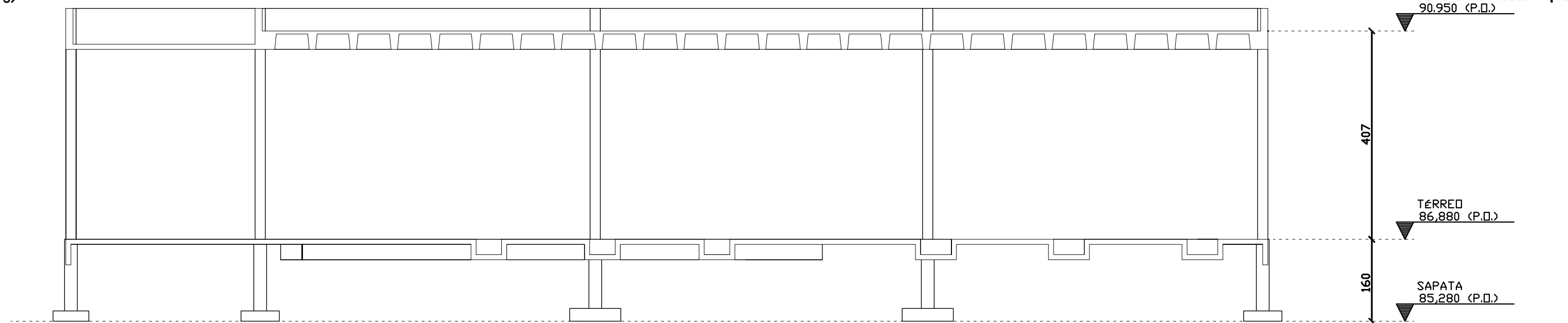
(esc.1:25)
V=0,35m3



(esc.175)



(esc.175)



1- MEDIDAS EM CENTÍMETROS.

2- COTA DE ASSENTAMENTO DAS FUNDAÇÕES: 85,080
EXCETO AQUELAS COM INDICAÇÃO EM PLANTA.

3- TENSÃO AMISSÍVEL NO SOLO: 2,00 Kgf/cm.²

4- ESTES VALORES ESTÃO DE ACORDO COM O RELATÓRIO
DA SONDAGEM FORNECIDO POR Eng. Sérgio Carvajal Feitos

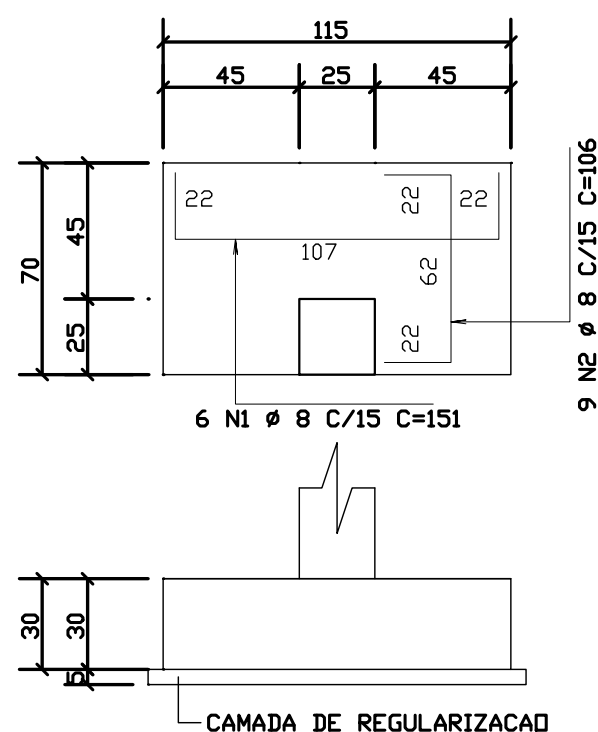
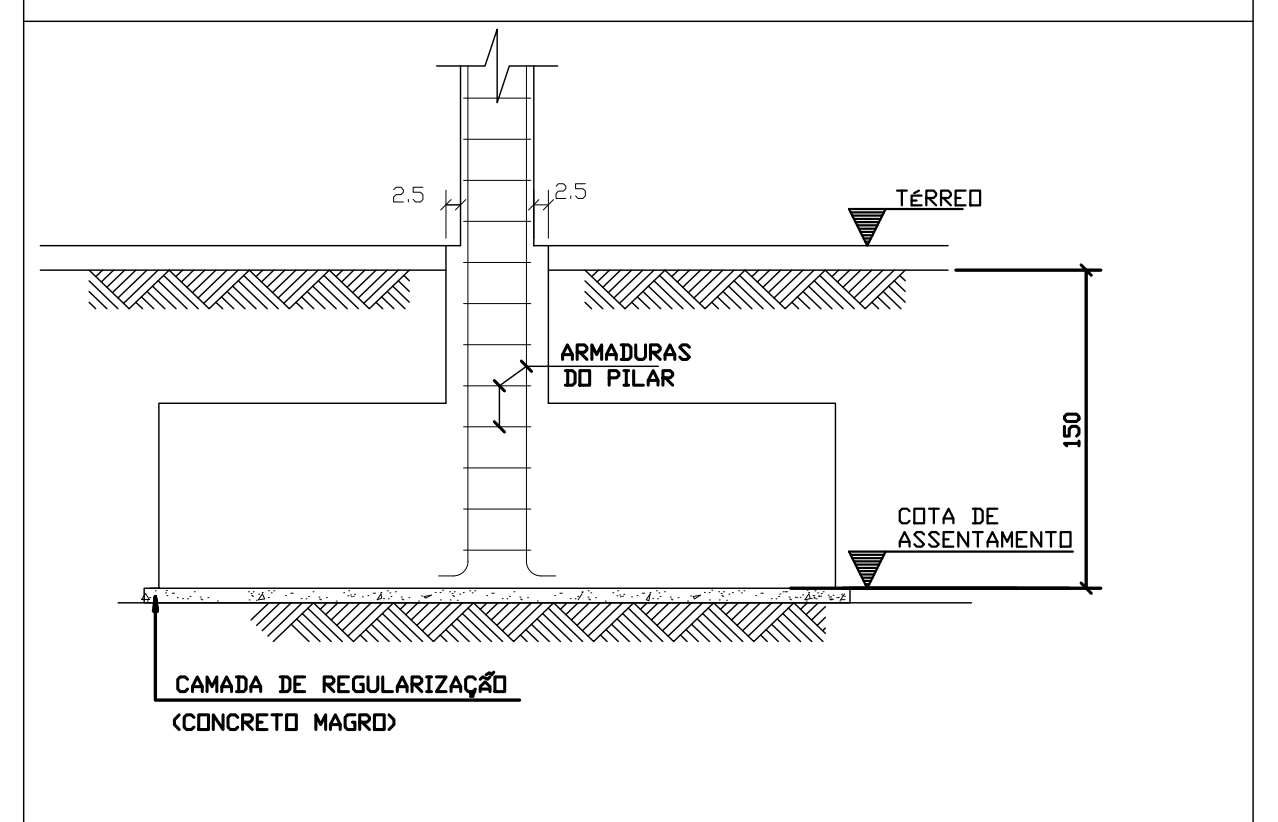
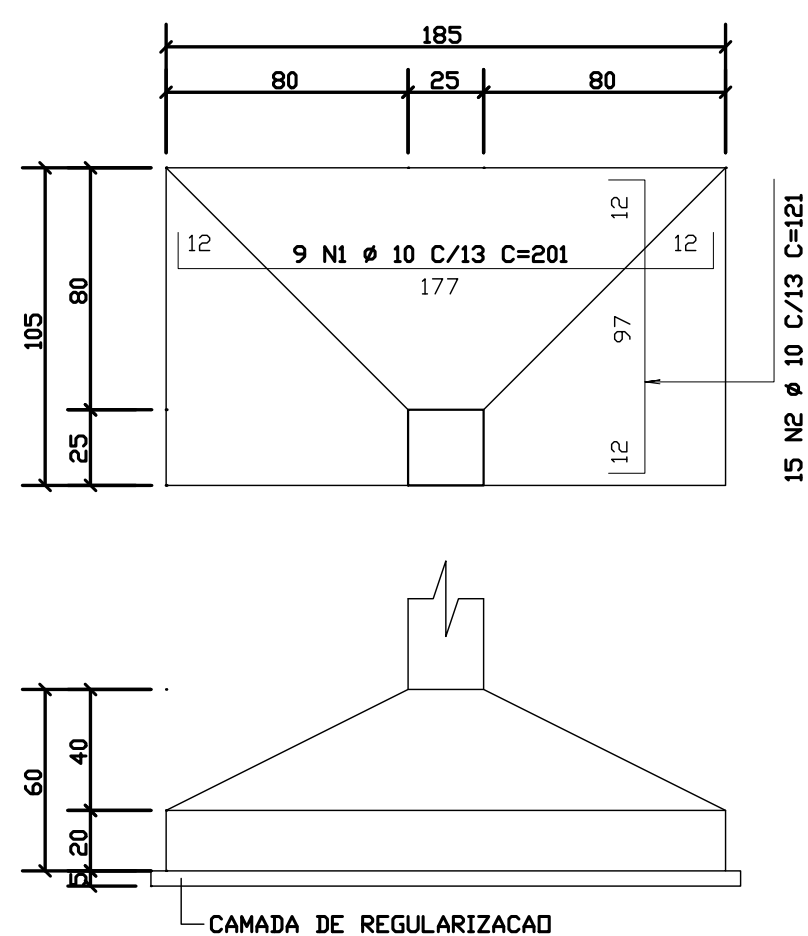
5- DURANTE A EXECUÇÃO, AS CAVAS DAS FUNDAÇÕES DEVERÃO SER EXAMINADAS POR TÉCNICO ESPECIALIZADO, PARA DETECTAR POSSÍVEIS OCORRÊNCIAS QUE POSSAM INTERFERIR NA CAPACIDADE DE SUPORTE DO SOLO TAIS COMO: SUMIDOUROS, FOSSAS, CISTERNAS, FORMIGUEIROS, ETC.

ELEMENTO	POS	BIT (mm)	QUANT	COMPRIM. UNIT.
P1 A0 P10	(X10)			
	1 2	10 5	40 500	615 72
SAP P6 e P10	(X2)			
	1 2	8 8	12 18	151 106
SAP P7,P8 e P9	(X3)			
	1 2	10 10	27 45	201 121

RESUMO ACO CA 50-60			
ACO	BIT (mm)	COMPR (m)	PESO (kg)
60B	5	360	58
50A	8	37	15
50A	10	355	223
Peso Total		60B =	58 kg
Peso Total		50A =	238 kg

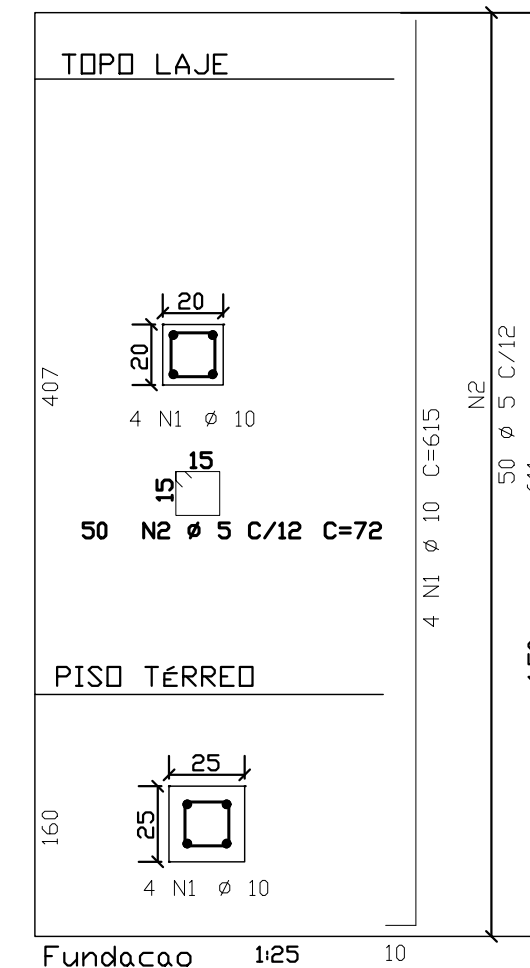
RESUMO QUANTITATIVOS		
ELEMENTOS	VOLUME CONCRETO (m3)	FORMA (m2)
SAPATAS	3.71	9.95

Baricentros de pilares			
Pilar	X (cm)	Pilar	Y (cm)
P5	0.0	P7	0.0
P6	0.0	P8	0.0
P7	370.0	P9	0.0
P1	370.0	P10	0.0
P8	1025.0	P6	0.0
P2	1025.0	P5	190.0
P3	1675.0	P1	660.0
P9	1675.0	P2	660.0
P10	2330.0	P3	660.0
P4	2330.0	P4	660.0

$$V = 0,24 \text{ m}^3$$
 $V = 0,71 \text{ m}^3$ 


Pilar	Normal (t)
P1	8.2
P2	18.9
P3	18.9
P4	7.8
P5	2.1
P6	1.3
P7	13.0
P8	17.7
P9	19.1
P10	7.7

TOPO VIGA



CONCRETO
f_{ck} ≥ 30 MPa

R00	EMISSÃO INICIAL	HELDER	LYNCOLN	22/09/2020
R01	ATENDIMENTO A PARECER	HELDER	LYNCOLN	13/11/2020
R02	ATENDIMENTO A PARECER	HELDER	LYNCOLN	04/12/2020
R03	ATENDIMENTO A PARECER	HELDER	LYNCOLN	16/12/2020
EMIS.	DESCRIÇÃO	REVISADO POR	RESP. TÉCNICO	DATA

		Nº DO CONTRATO 031/2019-COGIC	
PROCESSO 25389.000189/2017-19		FISCAL DE CONTRATO TAMIRES PAZ	
COORDENADOR DA META MARLY ZIED		NOME DO ARQUIVO GD 30000393-03-OS5-B08-FUN-DE-0001-R03.DWG	
NOME DO PRÉDIO / ÁREA CAMPUS FIOCRUZ RONDÔNIA SUBESTAÇÃO		SETOR CAMPUS	
Nº PRÉDIO 606		CAMPUS RONDÔNIA	
O.E. / O.R. 2020-02-17-01		NOME DO ARQUIVO SIENGE FASE EXECUTIVO	
DATA NOVEMBRO/2020		ESCALA INDICADA	
COORDENADOR ALEXANDRE LANDIM		CO-RESPONSÁVEL TÉCNICO HELDER MARTINS	
EQUIPE ARCHITECTUS		RESPONSÁVEL TÉCNICO ASSIS LYNCOLN	

FUN-0001

RESUMO AÇO CA 50-60			
AÇO	BIT (mm)	COMPR (m)	PESO (kg)
60B	5	265	42
50A	10	178	112
Peso Total		60B =	42 kg
Peso Total		50A =	112 kg

Diagrama de uma seção transversal de uma parede de concreto armado, mostrando a distribuição de armadura e as dimensões. A parede tem uma espessura total de 20 cm. A seção é dividida em duas partes principais: o topo (TOPO LAJE) e o piso (PISO TERREDO). No topo, há uma laje de 120 cm de espessura, com 4 barras de aço N1 de diâmetro 10 mm. No piso, há uma laje de 150 cm de espessura, com 4 barras de aço N2 de diâmetro 12 mm. A base da parede é fundada em uma fundação de 125 cm de largura. A parede tem uma altura total de 347 cm. As dimensões das lajes são indicadas por setas e os valores numéricos correspondentes.

(esc.1,25)
V=0,12m3

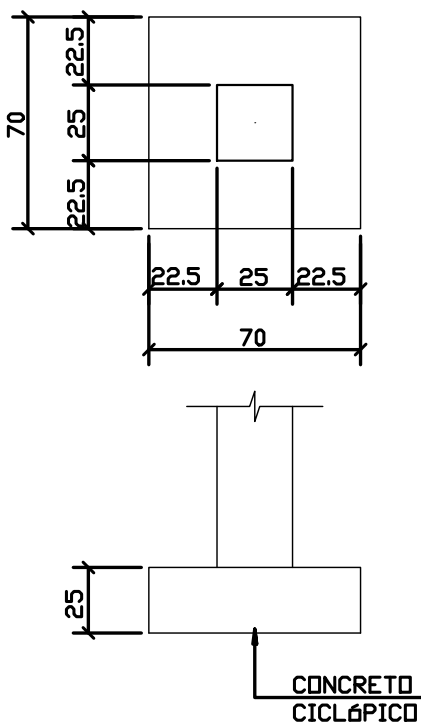


Diagrama de perfil longitudinal de la vía de acceso a la zona de explotación. Muestra la elevación del terreno (90,150 P.D.), la cota de la zapata (86,080 P.D.) y la cota del terreo (86,680 P.D.). Se indican las distancias de 347 y 160 metros.

Diagrama de uma seção transversal de uma parede de arrimo com 150 cm de altura. A parede é construída com concreto armado, mostrando a armadura do pilar e a camada de regularização do concreto magro na base. O terreno está à direita da parede, e a cota de assentamento é indicada na base.

Pillar	Normal (t)
P1	2.7
P2	2.7
P3	3.0
P4	3.0
P5	2.7
P6	2.7
P7	3.0
P8	3.0

1- MEDIDAS EM CENTÍMETROS.

2- COTA DE ASSENTAMENTO DAS FUNDAÇÕES: 85,08;
EXCETO AQUELAS COM INDICAÇÃO EM PLANTA.

3- TENSÃO ADMISSÍVEL NO SOLO: 2,00 Kgf/cm.²

4- ESTES VALORES ESTÃO DE ACORDO COM O RELATÓRIO
DA SONDAAGEM FORNECIDO POR Eng. Sérgio Carvajal Feitos

5- DURANTE A EXECUÇÃO, AS CAVAS DAS FUNDAÇÕES DEVERÃO SER EXAMINADAS POR TÉCNICO ESPECIALIZADO, PARA DETECTAR POSSÍVEIS OCORRÊNCIAS QUE POSSAM INTERFERIR NA CAPACIDADE DE SUPORTE DO SOLO TAIS COMO: SUMIDOUROS, FOSSAS, CISTERNAS, FORMIGUEIROS, ETC.

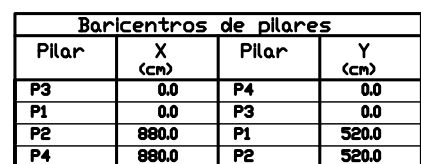
- NBR 6118 - 2014 PROJETO DE ESTRUTURA EM CONCRETO - PROCEDIMENTO;
- NBR 8681 - AÇES E SEGURANÇA NAS ESTRUTURAS - PROCEDIMENTO;
- NBR 6120 - CARGAS PARA CÁLCULO DE ESTRUTURAS E EDIFICAÇÕES;
- NBR 6123 - FORÇAS DEVIDAS AO VENTO EM EDIFICAÇÕES;
- NBR 14931 - EXECUÇÃO DE ESTRUTURAS DE CONCRETO - PROCEDIMENTO;
- NBR 15200 - PROJETO DE ESTRUTURAS DE CONCRETO EM SITUAÇÃO DE INCÊNDIO;
- NBR 15421 - PROJETO DE ESTRUTURAS RESISTENTES A SISMOS - PROCEDIMENTO;
- NBR 15575 - DESEMPENHO DE EDIFICAÇÕES HABITACIONAIS;

- MÓDULO DE ELASTICIDADE INICIAL
Eci > 30 GPa
- RELAÇÃO ÁGUA/CIMENTO EM MASSA
a/c ≤ 0,60
- DIMENSÃO MÁXIMA DO AGREGADO GRAUADO
DE ACORDO COM O ITEM 7.4.7.6 NBR6118
LAJES Ø24mm, VIGAS/PILARES Ø30mm, FUNDAÇÕES Ø40mm.

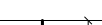
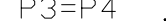
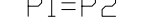
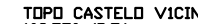
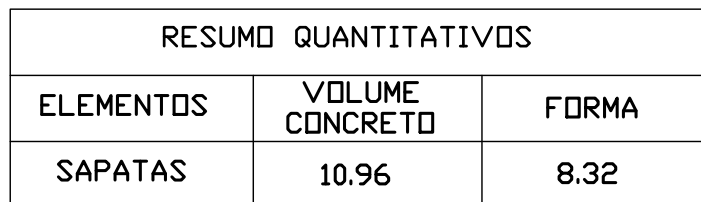
 $f_{ck} \geq 30 \text{ MPa}$

FUN-0001

<esc.1:50:



5- DURANTE A EXECUÇÃO, AS CAVAS DAS FUNDAÇÕES DEVERÃO SER EXAMINADAS POR TÉCNICO ESPECIALIZADO, PARA DETECTAR POSSÍVEIS OCORRÊNCIAS QUE POSSAM INTERFERIR NA CAPACIDADE DE SUPORTE DO SOLO TAIS COMO: SUMIDOUROS, FOSSAS, CISTERNAS, FORMIGUEIROS, ETC.



ELEMENTO	PUS	BIT	QUANT	CUMPRIM
		(s)		UNIT

RESUMU ALI LA 50-60			
AGE	BIT	GRAND	DESS

NBR 6118 - 2014 PROJETO DE ESTRUTURA EM CONCRETO - PROCEDIMENTO;
NBR 8681 - 2003 AÇÚES E SEGURANÇA NAS ESTRUTURAS - PROCEDIMENTO;
NBR 6120 - CARGAS PARA CÁLCULO DE ESTRUTURAS E EDIFICAÇÕES;
NBR 6123 - FORÇAS DEVIDAS AO VENTO EM EDIFICAÇÕES;
NBR 14931 - EXECUÇÃO DE ESTRUTURAS DE CONCRETO - PROCEDIMENTO;
NBR 15200 - PROJETO DE ESTRUTURAS DE CONCRETO EM SITUAÇÃO DE INCÊNDIO;
NBR 15421 - PROJETO DE ESTRUTURAS RESISTENTES A SISMOS - PROCEDIMENTO;
NBR 15575 - DESEMPENHO DE EDIFICAÇÕES HABITACIONAIS;

- MÓDULO DE ELASTICIDADE INICIAL
Eci > 30 GPa
- RELAÇÃO ÁGUA/CEMENTO EM MASSA
a/c ≤ 0,60
- DIMENSÃO MÁXIMA DO AGREGADO GRAUDD
DE ACORDO COM O ITEM 7.4.7.6 NBR6118
LAJES 024mm,VIGAS/PILES 030mm,FUNDAÇÕES 040mm

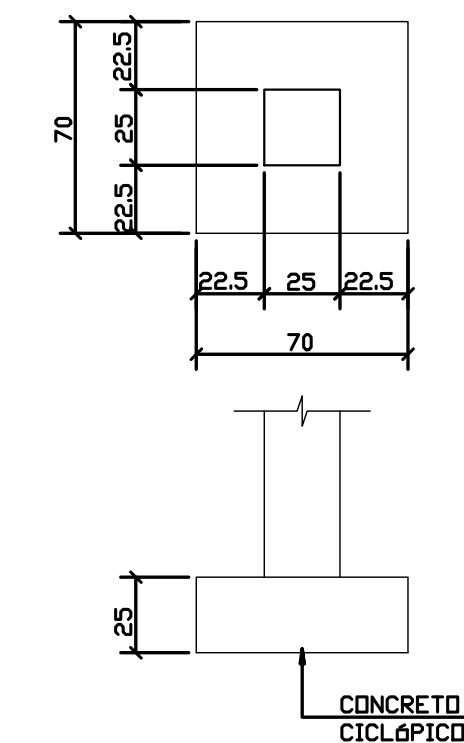
CONCRETO
f_{ck} ≥ 30 MPa

R00	EMISSÃO INICIAL	HELDER	LYNCOLN	22/09/2020
-----	-----------------	--------	---------	------------

	Nº DO CONTRATO 024/2010-CCGIC
--	----------------------------------

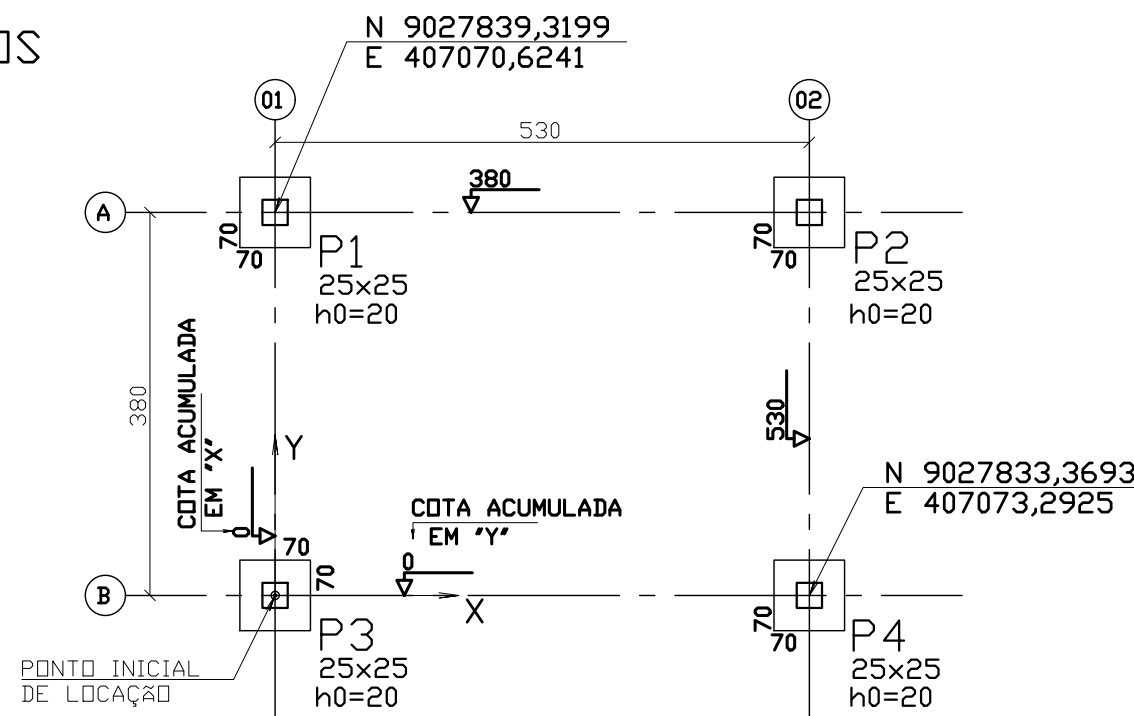
FUN-0001

DETALHE FUNDAÇÕES DOS PILARES P1 AO P4
(esc.1:25)
V=0,12m3

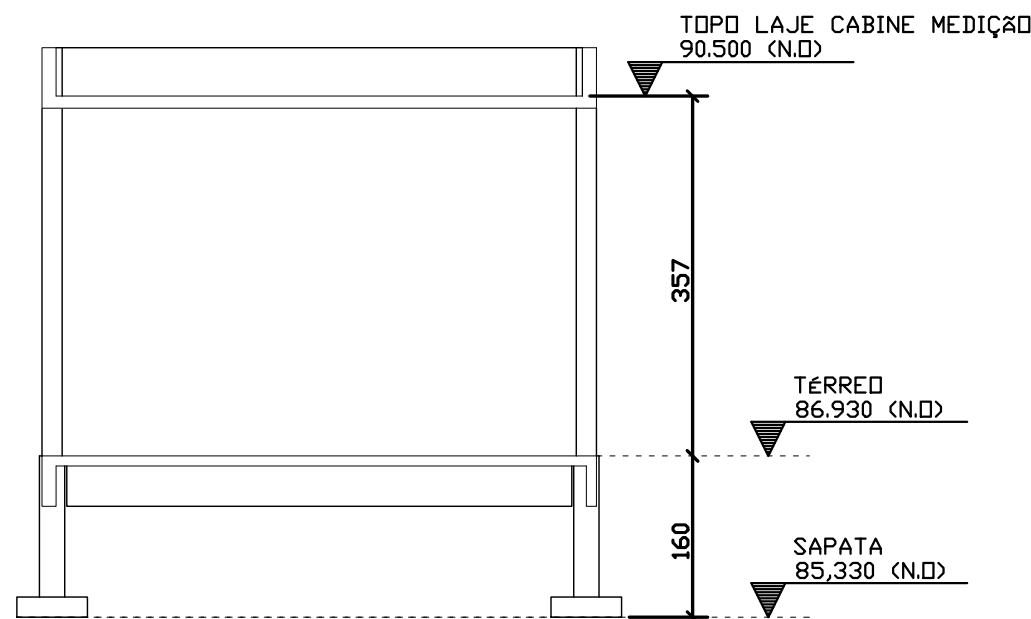


BARICENTROS DOS PILARES				
Pilar	X (cm)	Pilar	Y (cm)	
P1	0.0	P3	0.0	
P3	0.0	P4	0.0	
P4	530.0	P2	380.0	
P2	530.0	P1	380.0	

LOCAÇÃO PILARES CABINE MEDIÇÃO
(esc.1:75)



CORTE A.A
(esc.1:75)



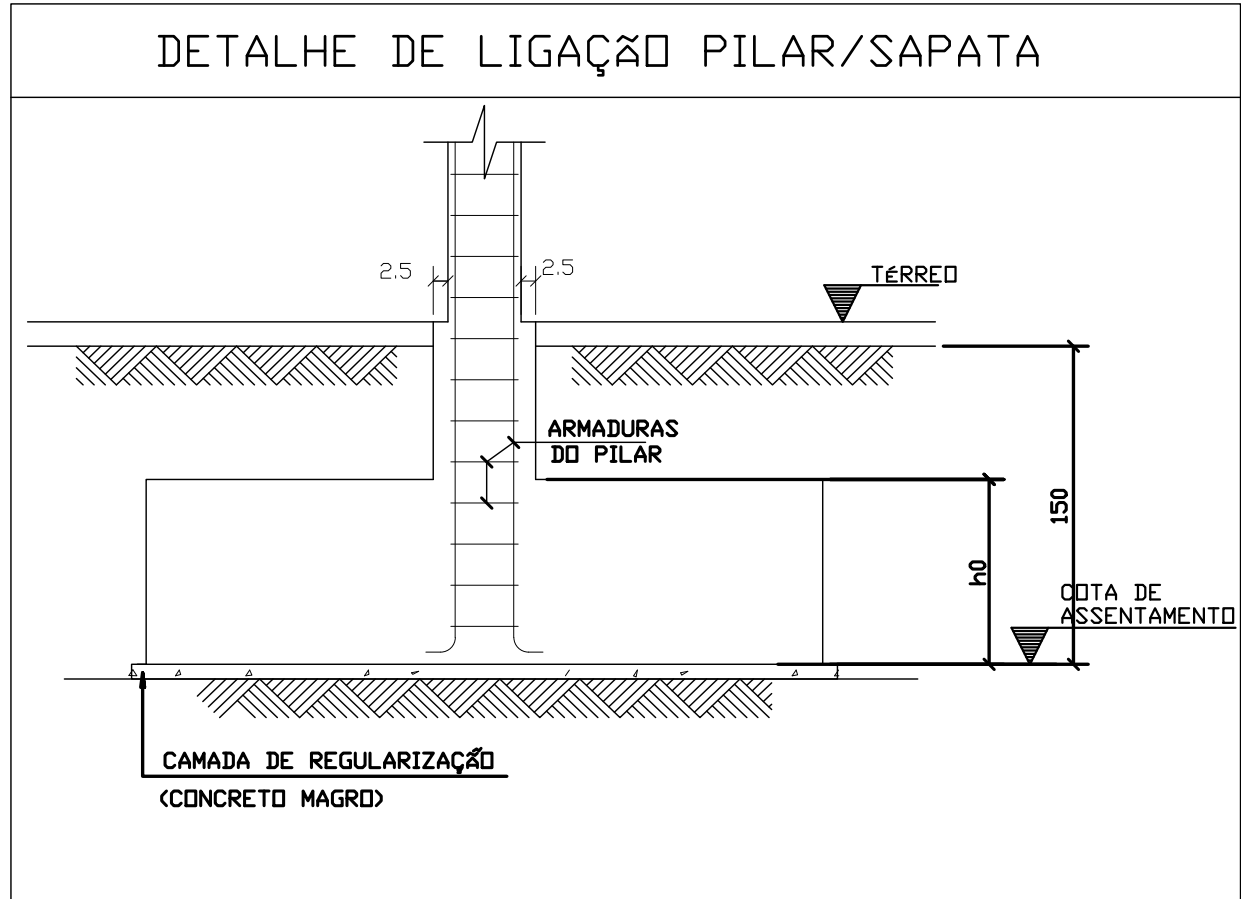
RESUMO QUANTITATIVOS		
ELEMENTOS	VOLUME CONCRETO	FORMA
SAPATAS	0.48	2.80

NOTAS SAPATAS:

- 1- MEDIDAS EM CENTIMETROS.
- 2- COTA DE ASSENTAMENTO DAS FUNDAÇÕES: 85,33 EXCETO AQUELAS COM INDICAÇÃO EM PLANTA.
- 3- TENSÃO ADMISSÍVEL NO SOLO: 2,00 Kgf/cm².
- 4- ESTES VALORES ESTÃO DE ACORDO COM O RELATÓRIO DA SONDAGEM FORNECIDO POR Eng.Sérgio Carvalho Feltosa.

- 5- DURANTE A EXECUÇÃO, AS CAVAS DAS FUNDAÇÕES DEVERÃO SER EXAMINADAS POR TÉCNICO ESPECIALIZADO, PARA DETECTAR POSSÍVEIS OCORRÊNCIAS QUE POSSAM INTERFERIR NA CAPACIDADE DE SUPORTE DO SOLO TAIS COMO: SUMIDOUROS, FOSSAS, CISTERNAS, FORMIGUEIROS, ETC.

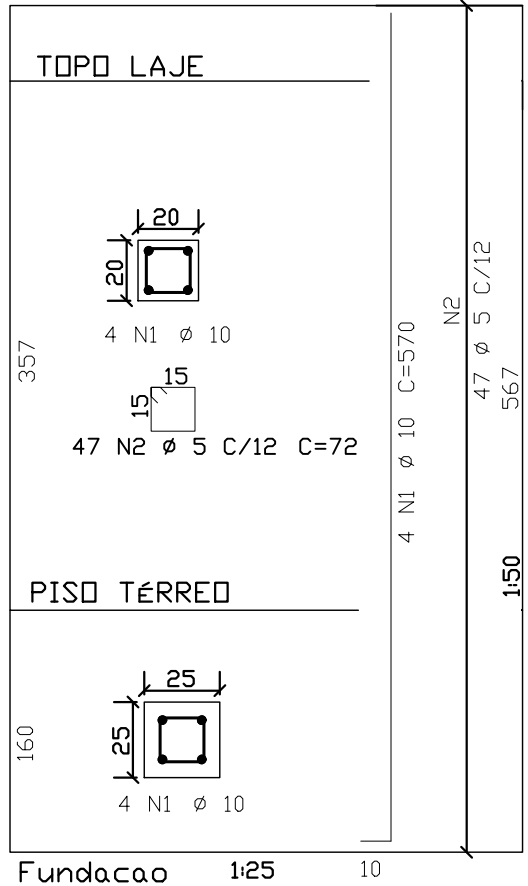
TABELA DE CARGAS	
Pilar	Normal (t)
P1	4.9
P2	4.9
P3	4.9
P4	4.9



ELEMENTO	PDS	BIT (mm)	QUANT	COMPRIM. UNIT.
P1 AO P4	(X4)			
	1	10	16	570
	2	5	188	72

RESUMO ACO CA 50-60			
ACO	BIT (mm)	COMPR (m)	PESO (kg)
60B	5	133	22
50A	10	90	57
Peso Total		60B =	22 kg
Peso Total		50A =	57 kg

P1 AO P4
TOPO VIGA





NORMAS RELACIONADAS

- NBR 6118 - 2014 - PROJETO DE ESTRUTURA EM CONCRETO - PROCEDIMENTO;
- NBR 8681 - AÇES E SEGURANÇA NAS ESTRUTURAS - PROCEDIMENTO;
- NBR 6120 - CARGAS PARA CÁLCULO DE ESTRUTURAS E EDIFICAÇÕES;
- NBR 6123 - FORÇAS DEVIDAS AO VENTO EM EDIFICAÇÕES;
- NBR 14931 - EXECUÇÃO DE ESTRUTURAS DE CONCRETO - PROCEDIMENTO;
- NBR 15200 - PROJETO DE ESTRUTURAS DE CONCRETO EM SITUAÇÃO DE INCÊNDIO;
- NBR 15421 - PROJETO DE ESTRUTURAS RESISTENTES A SISMOS - PROCEDIMENTO;
- NBR 15575 - DESEMPENHO DE EDIFICAÇÕES HABITACIONAIS;

PROPRIEDADES DO CONCRETO:

- MÓDULO DE ELASTICIDADE INICIAL
 $E_{ci} > \underline{30}$ GPa
- RELAÇÃO ÁGUA/CEMENTO EM MASSA
 $a/c \leq \underline{0,60}$
- DIMENSÃO MÁXIMA DO AGREGADO GRAUADO DE ACORDO COM O ITEM 7.4.7.6 NBR6118
LAJES $\varnothing 24$ mm,VIGAS/PILARES $\varnothing 30$ mm,FUNDAÇÕES $\varnothing 40$ mm.

CONCRETO
 $f_{ck} \geq 30$ MPa

R00	EMISSÃO INICIAL	HELDER	LYNCOLN	22/09/2020
R01	ATENDIMENTO A PARECER	HELDER	LYNCOLN	13/11/2020
R02	ATENDIMENTO A PARECER	HELDER	LYNCOLN	04/12/2020
EMIS.	DESCRIÇÃO	REVISADO POR	RESP. TÉCNICO	DATA
<div> ARCHITECTUS <small>R. Costa de Aguiar, 110 Bairro do Lago - 05050-000 - São Paulo - SP</small></div>		Nº DO CONTRATO 031/2019-COGIC		
		PROCESSO 25389.000/189/2017-19		
		COORDENADOR DA META MARLY ZIED		FISCAL DE CONTRATO TAMIRES PAZ
		NOME DO ARQUIVO GED 30000393-03-OS5-B12-FUN-DE-0001-R02.DWG		
<div> Ministério da Saúde FIOCRUZ Fundação Oswaldo Cruz</div>		NOME DO PRÉDIO / ÁREA CAMPUS FIOCRUZ RONDÔNIA CABINE DE ENTRADA		
		Nº PRÉDIO 637		CAMPUS RONDÔNIA
		SETOR CAMPUS		
		NOME DO ARQUIVO SIENG		
Coordenação Geral de Infraestrutura dos Campi Departamento de Projetos e Obras				
OBJETIVO CONSTRUÇÃO		Nº DA META 2017.027	O.E. / O.R. 2020-02-17-01	
TIPO DE PROJETO / SUBTIPO DE PROJETO FUNDAÇÃO		FASE EXECUTIVO		
TÍTULO DA PRANCHA CABINE DE ENTRADA SAPATAS, CARGAS E PILARES		DATA NOVEMBRO/2020		
		ESCALA INDICADA		
COORDENADOR ALEXANDRE LANDIM		RESPONSÁVEL TÉCNICO ASSIS LYNOLN		CO-RESPONSÁVEL TÉCNICO HELDER MARTINS
EQUIPE ARCHITECTUS				

FUN-0001

FUN-0001