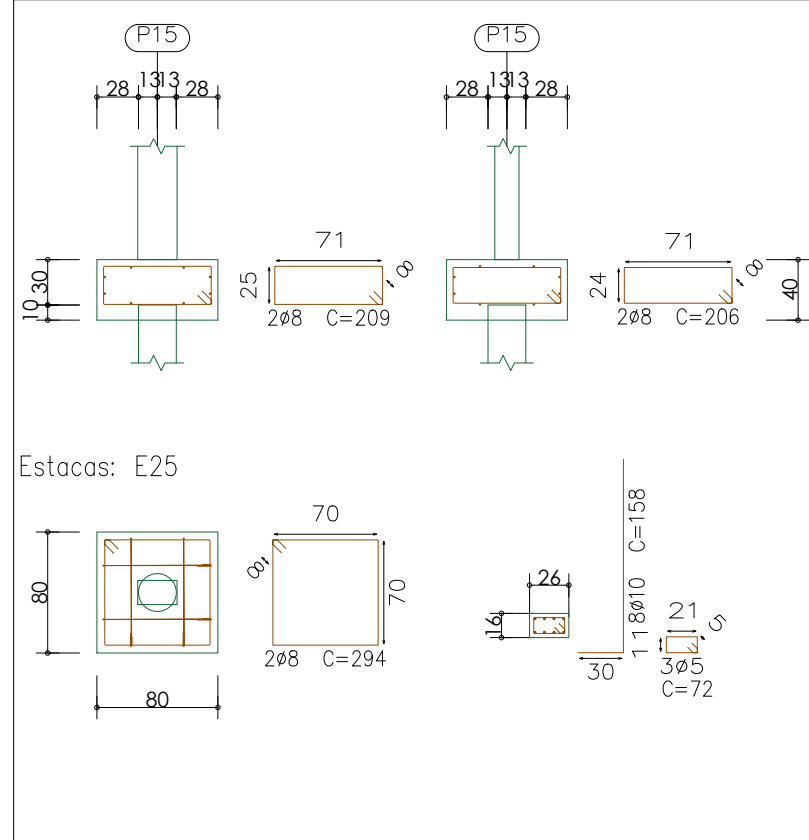
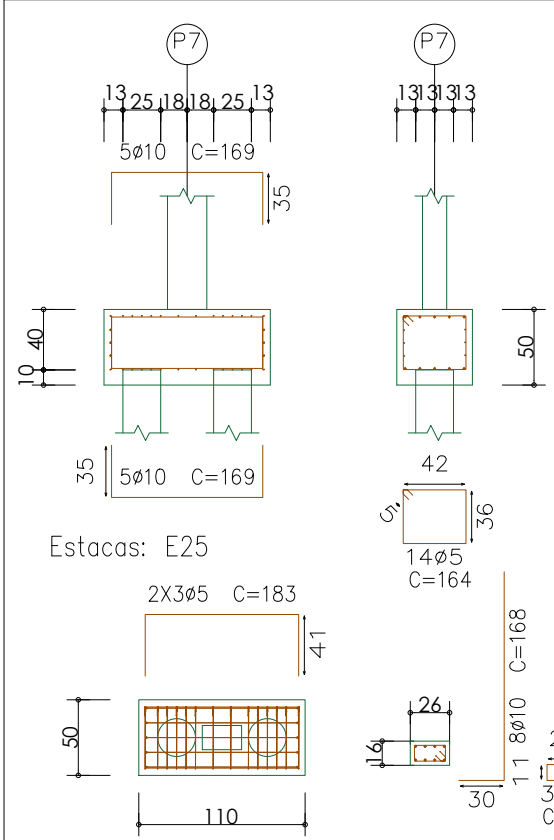
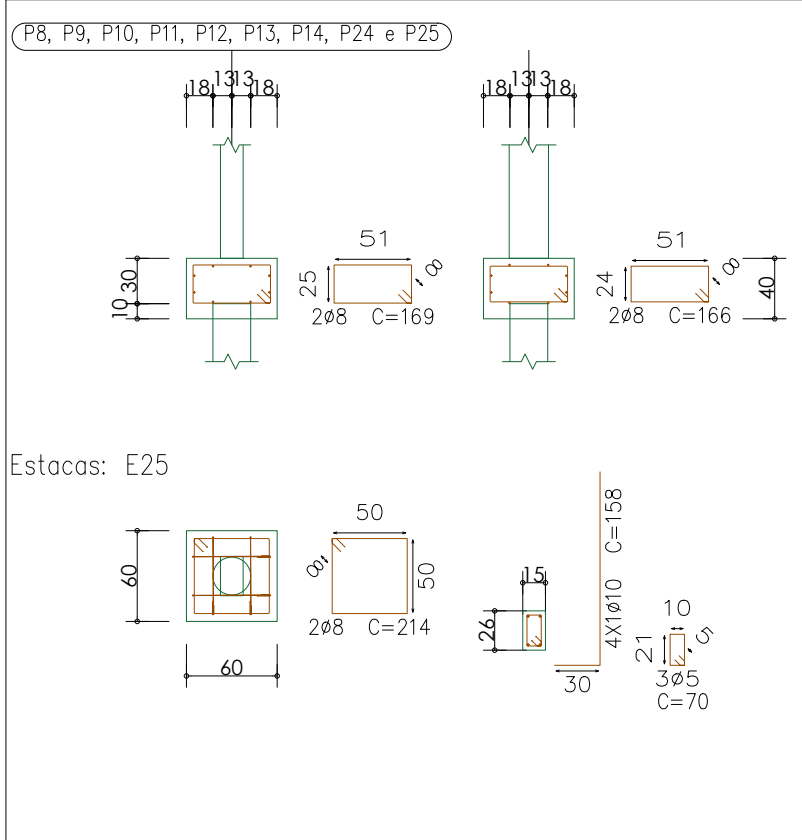
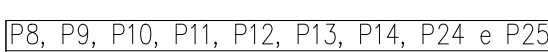
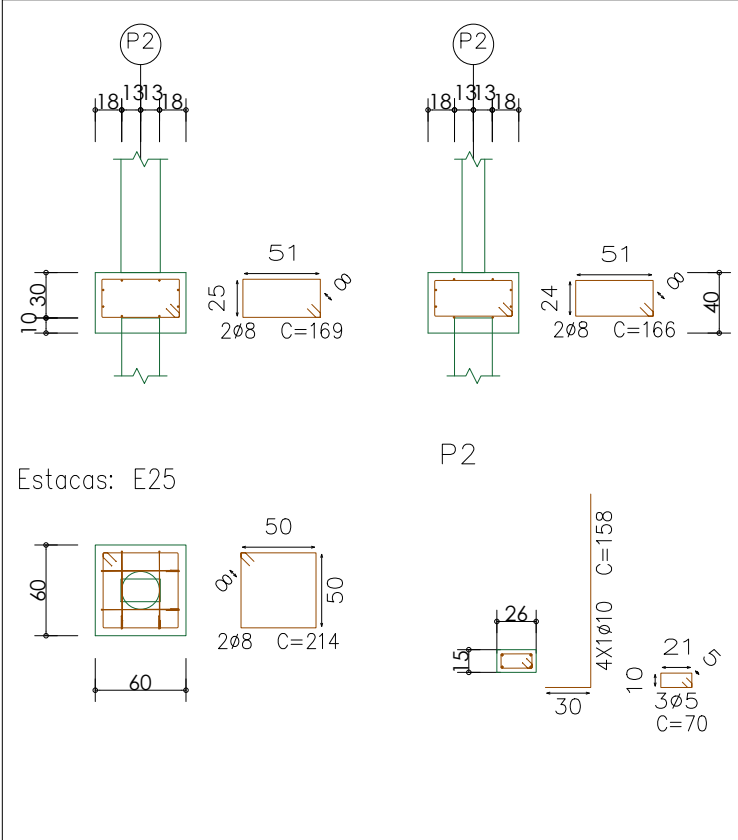
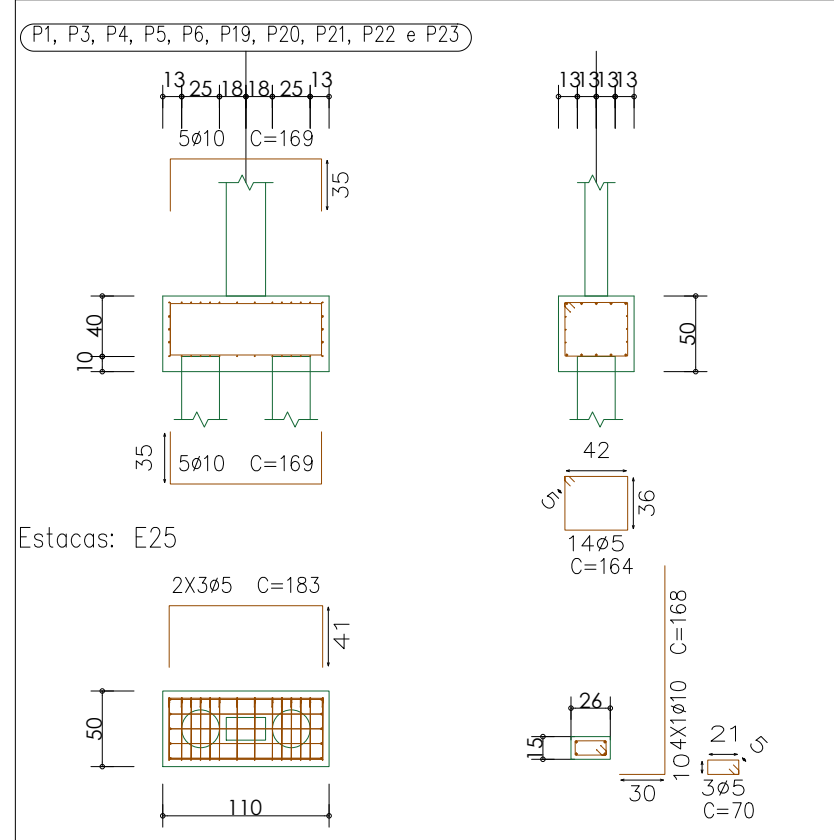
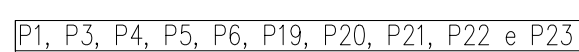


Pilar	Hipótese	Carga na fundação Tonelada (t)	
P1	Peso próprio	1.18	8.52
	Cargas permanentes Sobrecarga	7.3 0.04	
P2	Peso próprio	1.3	5.17
	Cargas permanentes Sobrecarga	3.82 0.05	
P3	Peso próprio	1.13	8.8
	Cargas permanentes Sobrecarga	7.67 0	
P4	Peso próprio	1.23	8.96
	Cargas permanentes Sobrecarga	7.73 0	
P5	Peso próprio	1.2	8.93
	Cargas permanentes Sobrecarga	7.73 0	
P6	Peso próprio	1.25	8.98
	Cargas permanentes Sobrecarga	7.73 0	
P7	Peso próprio	1.13	9.2
	Cargas permanentes Sobrecarga	8.07 0	
P8	Peso próprio	1.65	5.94
	Cargas permanentes Sobrecarga	4.17 0.12	
P9	Peso próprio	1.34	4.96
	Cargas permanentes Sobrecarga	3.5 0.12	
P10	Peso próprio	1.54	5.42
	Cargas permanentes Sobrecarga	3.77 0.11	
P11	Peso próprio	1.06	4.4
	Cargas permanentes Sobrecarga	3.28 0.06	
P12	Peso próprio	1.97	6.35
	Cargas permanentes Sobrecarga	4.22 0.16	
P13	Peso próprio	1.73	5.61
	Cargas permanentes Sobrecarga	3.69 0.19	
P14	Peso próprio	2.35	7.31
	Cargas permanentes Sobrecarga	4.75 0.21	
P15	Peso próprio	2.03	5.82
	Cargas permanentes Sobrecarga	3.48 0.31	
P16	Peso próprio	0.74	2.49
	Cargas permanentes Sobrecarga	1.74 0.01	
P17	Peso próprio	1.96	10.75
	Cargas permanentes Sobrecarga	8.63 0.16	
P18	Peso próprio	1.82	6.21
	Cargas permanentes Sobrecarga	4.27 0.12	
P19	Peso próprio	1.11	7.98
	Cargas permanentes Sobrecarga	6.84 0.03	
P20	Peso próprio	1.22	8.96
	Cargas permanentes Sobrecarga	7.74 0	
P21	Peso próprio	1.2	8.93
	Cargas permanentes Sobrecarga	7.73 0	
P22	Peso próprio	1.25	8.98
	Cargas permanentes Sobrecarga	7.73 0	
P23	Peso próprio	1.15	8.85
	Cargas permanentes Sobrecarga	7.7 0	
P24	Peso próprio	1.09	4.72
	Cargas permanentes Sobrecarga	3.63 0	
P25	Peso próprio	1.28	4.52
	Cargas permanentes Sobrecarga	3.24 0	
P26	Peso próprio	0.29	3.03
	Cargas permanentes Sobrecarga	2.74 0	
P27	Peso próprio	0.29	3.03
	Cargas permanentes Sobrecarga	2.74 0	
P28	Peso próprio	0.29	3.03
	Cargas permanentes Sobrecarga	2.74 0	
P29	Peso próprio	0.29	3
	Cargas permanentes Sobrecarga	2.71 0	
P30	Peso próprio	0.29	2.99
	Cargas permanentes Sobrecarga	2.7 0	
P31	Peso próprio	0.29	3.03
	Cargas permanentes Sobrecarga	2.74 0	
P32	Peso próprio	0.29	3.03
	Cargas permanentes Sobrecarga	2.74 0	
P33	Peso próprio	0.29	3
	Cargas permanentes Sobrecarga	2.71 0	
P34	Peso próprio	0.31	3.25
	Cargas permanentes Sobrecarga	2.94 0	



DESFORMA

Tipo de Elemento	Prazo	
	Concreto C30/37	Concreto com AEI
Período, plano e face laterais	3 dias	2 dias
Superfície de 10 cm de espessura	3 dias	3 dias
Face inferior de vigas com encastamento	14 dias	7 dias
Isolo com mais de 10 cm de espessura e faces inferiores com menos de 10m de vão	21 dias	7 dias
Ataques e faces inferiores de vigas com mais de 10m de vão	28 dias	10 dias

Notas:

- Usar espaçadores para garantir o cobrimento do armadura;
- Retirar as formas das faces inferiores antes;
- Ao retiro do escoramento e das formas deverá ser utilizada serra-cabo;
- Aplicar desformante nas formas antes da concretagem

OBSERVAÇÕES:

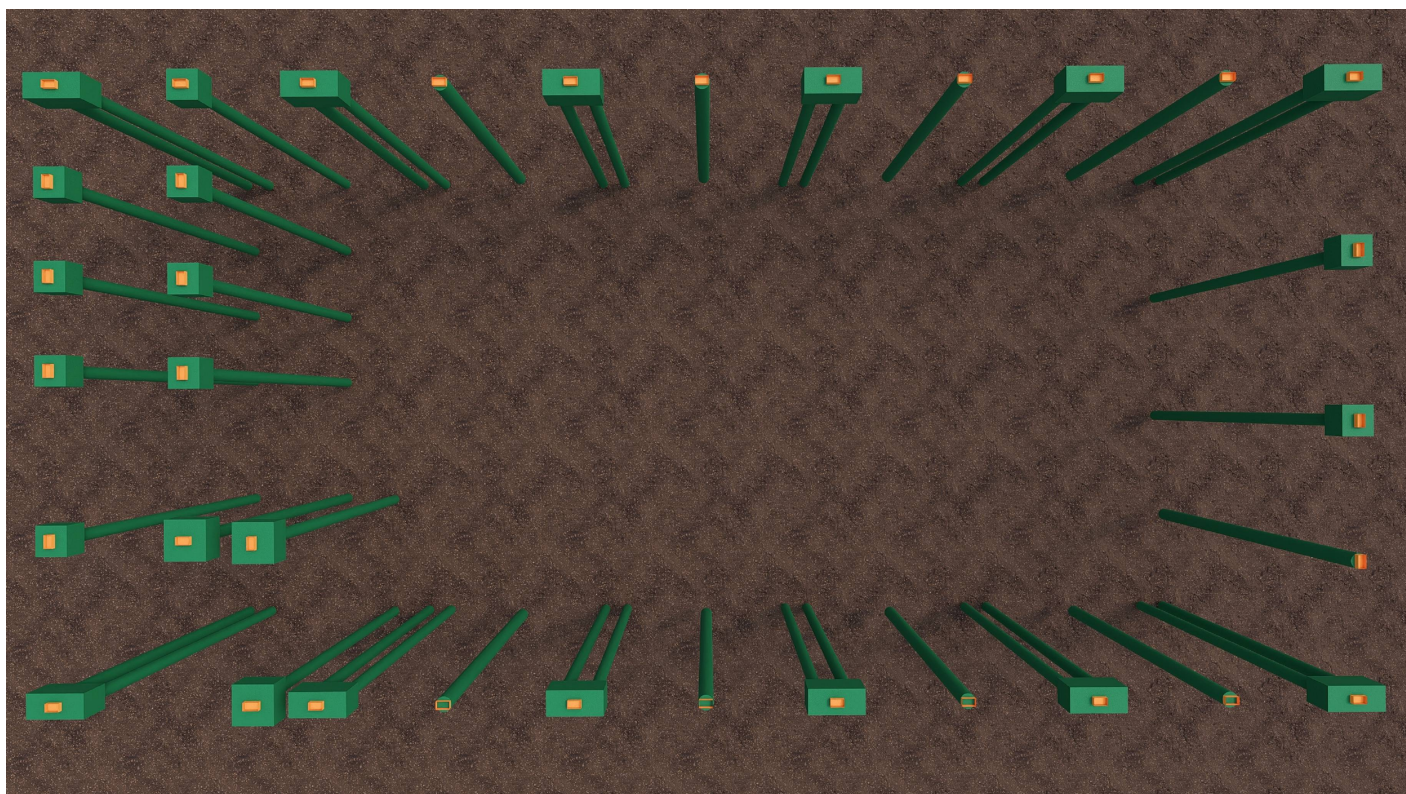
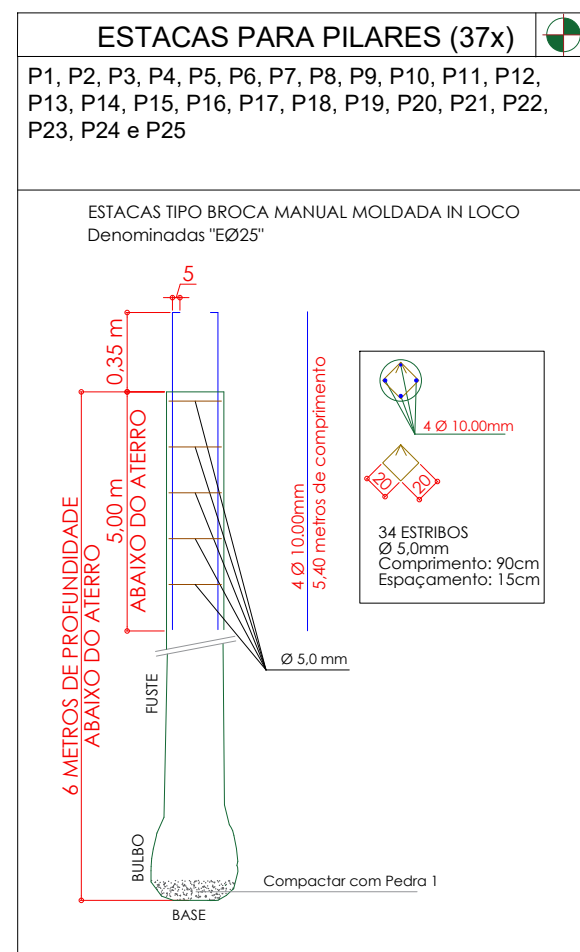
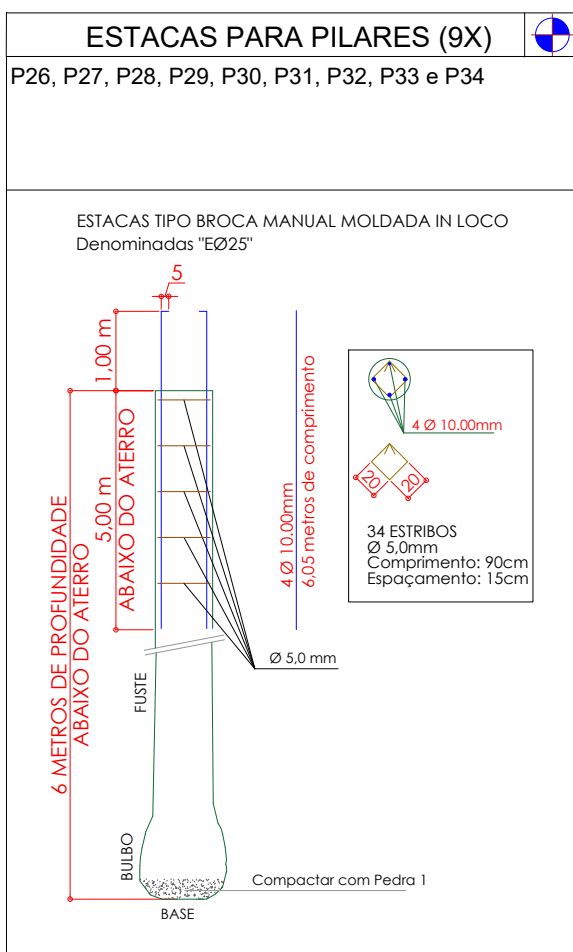
As cargas foram levantadas levando em consideração as dimensões do projeto arquitetônico e o material utilizado para fechamento (alvenaria de blocos cerâmicos + argamassa de assentamento e revestimento). Qualquer alteração no projeto arquitetônico ou no material a ser utilizado acarretará em um redimensionamento da estrutura. Qualquer dúvida ou esclarecimento consultar o responsável pelo projeto. Em ocorrendo divergência entre o projeto arquitetônico e o projeto estrutural os profissionais responsáveis deverão ser consultados.

A responsabilidade pela resistência e flechas das lajes pré-moldadas é do fabricante que venha a fornecê-las.

NOTA:

- 1 - Conferir as cotas e níveis com o Projeto Arquitetônico.
- 2 - Utilizar Aço CA-50 e CA-60 de 1.ª qualidade.
- 3 - Para perfuração Brocas mecanizado a empresa contratada deverá emitir AR.
- 4 - Para Pilares, Vigas e Laje usar Concreto Fck 25 MPa(250 kg/cm2).
- 5 - Qualquer alteração das informações contidas nesse projeto o Responsável Técnico deverá ser informado imediatamente.

ESPECIFICAÇÕES DE CONCRETO	
FUNDAÇÃO DE PILARES E VIGAS	
Concreto Estrutural FCK 25 MPa	
1 Saca de cimento	
5,0 Latas de areia	
6,1 Latas de brita	(Latas de 18L)
1,7 Latas de água	
Recimento = 147 litros concreto	



Quantidade de armaduras por diâmetro			
Local	Tipo de aço	Referência	Comprimento (m)
Estacas	CA-50	Ø10	1017
	CA-60	Ø5	1407.6
Blocos de coroamento	CA-50	Ø8	152.34
		Ø10	381.8
	CA-60	Ø5	460.26
Vigas de concreto	CA-60	Ø5	1301.82
	CA-50	Ø10	1229.48
Pilares em concreto	CA-50	Ø10	556.7
	CA-60	Ø5	691.96
Lajes de vigotas	CONFORME FABRICANTE		
	Tipo de aço	Referência	Comprimento (m)
Resumo	CA-50	Ø8	152.34
		Ø10	3184.98
		Ø5	3861.64

Quantidade de concreto		
Local	Volume (m³)	Formas (m²)
Estacas	13.54	
Blocos de coroamento	5.51	32.64
Vigas de concreto	12.20	142.13
Pilares em concreto	3.38	70.61
	Volume (m³)	Área (m²)
Total	34.63	245.38

Vinicius Colioni Mdeiro
CAU/PR-A175509-9

RESERVADO PARA APROVAÇÃO

PROJETO ESTRUTURAL- FUNDAÇÃO

Nº DESENHC

EMISSÃO

TÍTULO: PROJETO ESTRUTURAL

LOCALIZAÇÃO: DISTRITO INDUSTRIAL

MUNICÍPIO: RIBEIRÃO CLARO PR

LOTE: 18

QUADRA: E

ESCALA: 1:50

FOLHA



PREFEITURA RIBEIRÃO CLARO/PR
CNPJ 75.449.579/0001-73
AUTOR DO PROJETO DE IMPLANTAÇÃO/ REGISTRO PROF
ARQ./ENG. VINICIUS COLIONI MEDEIRO
CAU/CREA - A175509-9

01/05