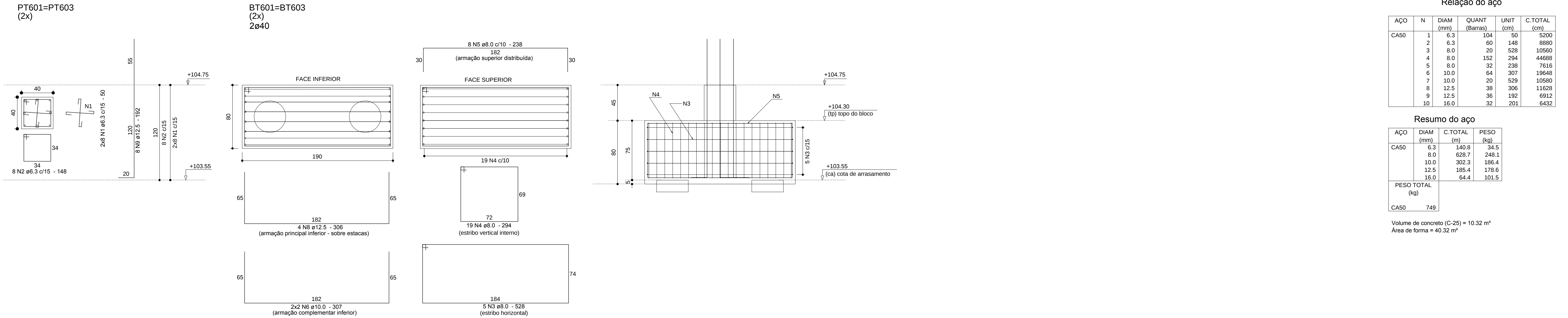
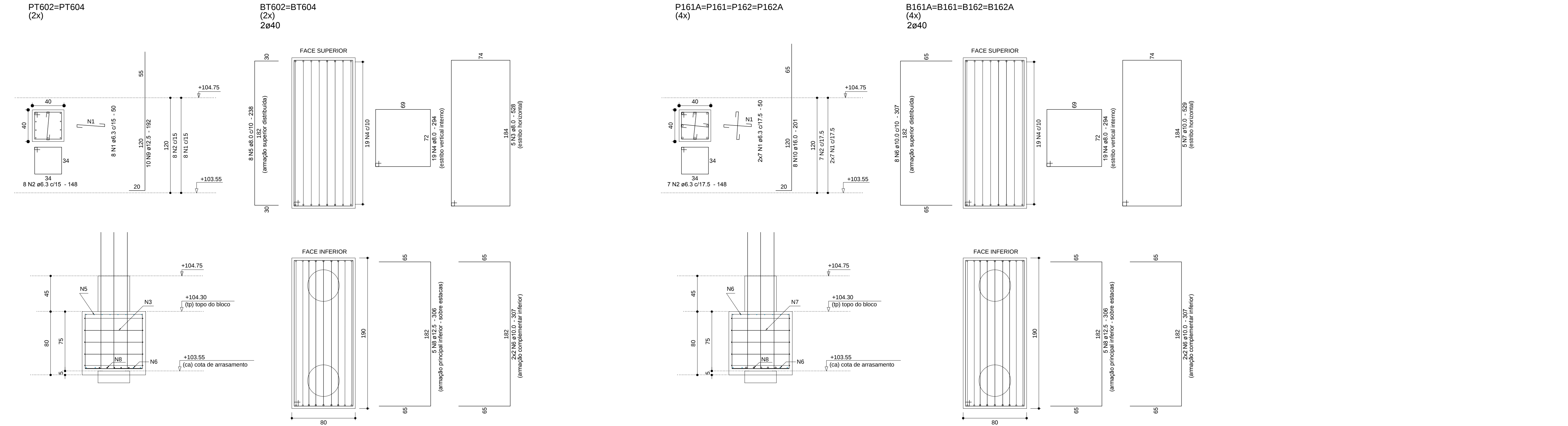




Relação do aço					
AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT (Barrias)	UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA50	1	6.3	104	50	5200
	2	6.3	60	140	8960
	3	8.0	20	528	10560
	4	8.0	152	294	44688
	5	8.0	32	238	7616
	6	10.0	64	307	19648
	7	10.0	20	529	10580
	8	12.5	38	306	11628
	9	12.5	36	192	6912
	10	16.0	32	201	6432

Resumo do aço			
AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO (kg)
CA50	6.3	140.8	34.5
	8.0	628.7	248.1
	10.0	302.3	186.4
	12.5	185.4	178.6
	16.0	64.4	101.5
PESO TOTAL (kg)			
CA50	749		
Volume de concreto (C-25) = 10.32 m³			
Área de forma = 40.32 m²			



Detalhe dos grampos:



DIÂMETRO (Ø) DOS PINOS DE DOBRAMENTO PARA GANCHOS SEM ESCALA

BITOLA (Ø)	CA50	CA60
≤20mm	5xØ	6xØ
≥20mm	6xØ	—
estribo ≤10mm	3xØ	3xØ

NBR 6118:2003 (Items 9.4.2.3 e 9.4.6.1)

Notas:

01 NBR6118:2007 — Classe de Agressividade Ambiental = II (estrutura revestida).

02 NBR6118:2007 — Concreto blocos de coroamento de estacas; fck=25MPa; Concreto pilares moldados no local; fck=25MPa. Concreto pilares pré-fabricados; fck=35MPa. Concreto estacas hélice contínua; fck=20MPa.

03 NBR6118:2007 — Aço e cobrimentos fixados nas respectivas planta de detalhes de armações (3,0cm para arranques e blocos);

04 NBR6118:2007 — Controle rigoroso das formas.

05 Níveis de projeto baseados em documento (Pôtiomix) de correlação entre cotas de projeto com níveis referencias de topografia (considerados também para sondagem); Topografia, nível +104.75m = piso em osso do pavimento térreo.

06 Atenção: a capacidade de carga das estacas está diretamente relacionada aos níveis estabelecidos neste projeto e informações dos relatórios de sondagem; os estudos de capacidade de carga do terreno estão à disposição do executor das fundações. O conjunto estaca-solo deve atingir a capacidade prevista para a cota indicada na tabela da planta de formas FOR 01(cota da ponta da estaca = cpe).

07 Unidades: diâmetro do aço em milímetro; espaçamento e comprimento em centímetro; níveis em metro.

08 Consultar cotas de ponta das estacas e cotas de arrasamento na planta FOR 01.

BLOCOS DO DESENHO:

B161A=B161=B162=B162A
BT601=BT603
BT602=BT604



Proger Engenharia Ltda

PROJETOS ESTRUTURAIS - CONSULTORIA - GERENCIAMENTO

DIONÍSIO AUGUSTO AMERICANO DE NEVES E SOUZA
Engenheiro Civil – CREA–RJ 52.791–D
IMB/TAU – Professor

Av. Pres. Vargas, 590 – grupos 1309 a 1311
Centro, Rio de Janeiro, RJ CEP:20.071–000
Tel./Fax:(21)2432.0811/Cel:(21)9987.9477
dionisio@progerengenharia.com.br
dionisio@dionisio.eng.br
http://www.progerengenharia.com.br

CLIENTE: JPI PARTICIPAÇÕES LTDA

OBRA: PROJETO PARA CONSTRUÇÃO DE SHOPPING Rodovia BR–101, s/n (Fazenda Imperial) Teixeira de Freitas – BA

PROJETO ESTRUTURAL

ARRANQUES/BLOCOS – PILARES MOLDADOS “IN LOCO” – 04/06

ARMAÇÕES

DESENHO: 419_arm01_12_r1

ESCALA: 1:25

DATA – REVISÃO: 04/01/14 – R01

PROJETO: E419

ARM 01-12

01	04/01/14	Modificação de níveis, conforme reunião específica – revisão geral.	Dionísio		
00	18/11/13	Emissão inicial.	Dionísio		
REVISÃO	DATA	MODIFICAÇÕES	RESP.		