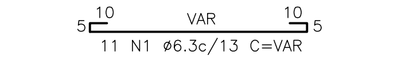
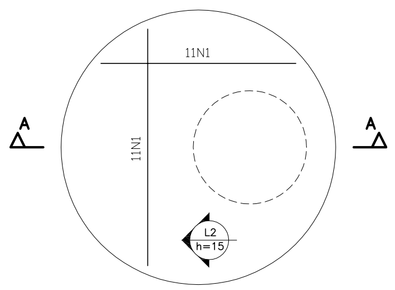
CONFIGURAÇÃO DE PENAS P/ PLOTAGEM — PAPEL A1 — ESC. PLOT. 0,05

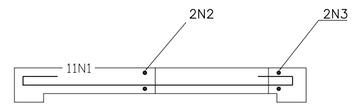
COR		ESP.
1	07	0,1
2	07	0,2
3	07	0,3
4	07	0,4
5	07	0,5
6	07	0,6
7	07	0,25
8	07	0,09
9	07	0,15
140	140	0,15
162	162	0,15

PV DE ENTRADA

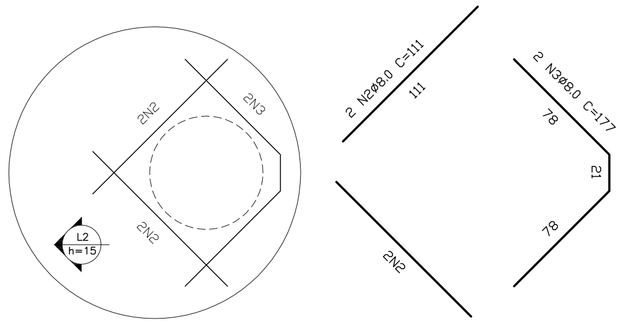




LAJE DE TAMPA–PV
ESC.: 1/25



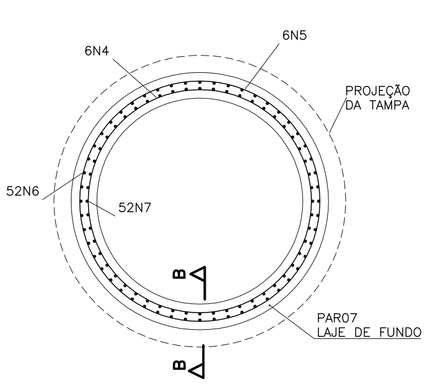
LAJE DE TAMPA–CORTE AA
ESC.: 1/25



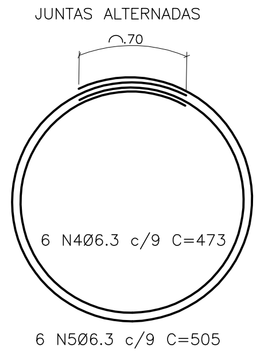
LAJE DE TAMPA–ARMADURA DE REFORÇO
ESC. 1/25

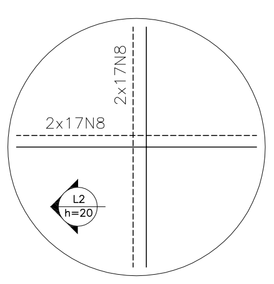
QUADRO DO AÇO - PV DE ENTRADA				
N	ϕ	QUANT	COMPRIMENTO	
			UNIT (cm)	TOTAL (m)
1	6.3	22	VAR	41,80
2	8.0	4	111	4,44
3	8.0	2	177	3,54
4	6.3	6	473	28,38
5	6.3	6	505	30,30
6	6.3	52	122	61,88
7	6.3	52	112	56,68
8	6.3	68	VAR	108,80

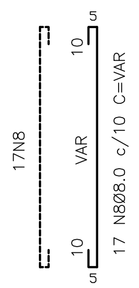
RESUMO DO AÇO - PV DE ENTRADA			
AÇO	Ø (mm)	Total (m)	Peso (kg)
CA-50	6.3	327,84	80
CA-50	8.0	7,98	3,15
TOTAL			83
TOTAL+10%			92



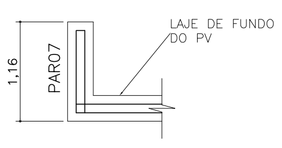
PLANTA – PAR07
ESC.: 1/25

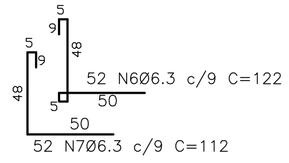






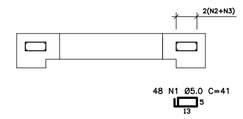
PLANTA – LAJE DE FUNDO
ESC.: 1/25

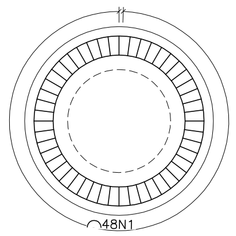




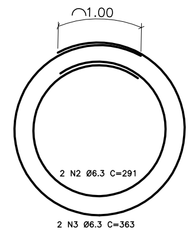
CORTE BB – PAR07/LAJE DE FUNDO
ESC.: 1/25

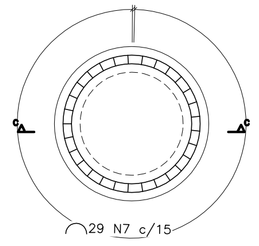
PV BY–PASS



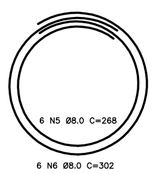


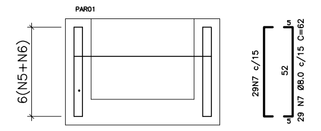
LAJE DE TAMPA
ESC.: 1/25



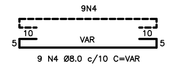


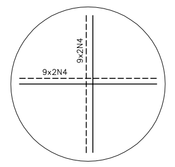
PAR01 – PLANTA
ESC.: 1/25





CORTE CC (PAR01 – ELEVAÇÃO)
ESC.: 1/25





LAJE DE FUNDO
ESCALA 1/25

QUADRO DO AÇO - PV BY-PASS (2x)				
N	ϕ	QUANT	COMPRIMENTO	
			UNIT (cm)	TOTAL (m)
1	5.0	48	41	19,68
2	6.3	2	291	5,82
3	6.3	2	363	7,26
4	8.0	36	VAR	39,60
5	8.0	6	268	16,08
6	8.0	6	302	18,12
7	8.0	58	62	35,96

RESUMO DO AÇO - PV BY-PASS (2x)			
AÇO	Ø (mm)	Total (m)	Peso (kg)
CA-50	5.0	19,68	3
CA-50	6.3	13,08	3,20
CA-50	8.0	109,76	43,36
TOTAL			50
TOTAL+10%			55

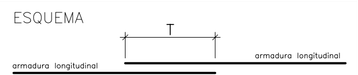
NOTAS

TRASPASSE

1. NA IMPOSSIBILIDEDE OU DIFICULDADE DE EXECUÇÃO DAS ARMADURAS DE MODO CONTÍNUO (SEM EMENDAS), PODE-SE OPTAR PELAS EMENDAS POR TRASPASSE, DESDE QUE SEJAM OBEDECIDOS OS COMPRIMENTOS MÍNIMOS DE TRASPASSE, CONFORME TABELA ABAIXO;
2. EM NENHUMA HIPÓTESE PODERÃO SER FEITAS EMENDAS NA INTERSEÇÃO ENTRE LAJES E PAREDES;

TABELA DE COMPRIMENTOS DE TRASPASSE PARA CONCRETO fck=30MPa	
Ø (mm)	COMPRIMENTO "T" (cm)
5.0	30
6.3	40
8.0	50
10.0	65
12.5	80

ESQUEMA



LEGENDA DAS FERRAGENS:

OS COMPRIMENTOS DAS ARMADURAS SÃO APRESENTADAS NAS LEGENDAS NOS FORMATOS:

1. XX/YY - OS COMPRIMENTOS DAS BARRAS SÃO EXATAMENTE DE XXcm OU DE YYcm;
2. XX-YY - OS COMPRIMENTOS DAS BARRAS VARIAM DE XXcm A YYcm;

OBSERVAÇÕES:

1. O Projeto estrutural está de acordo com as seguintes normas técnicas:

- NBR 6118:2007 - Projeto Estrutural de Concreto;
- NBR 6120:1980 - Cargas para o cálculo de estruturas de edificações;
- NBR 6122 - Projeto e Execução de Fundações

2. Uso de concreto estrutural em todos os elementos com Fck ≥ 30MPa e relação a/c ≤ 0,55. O Ø máximo do agregado graúdo será de 9,5mm para pilares e 19mm para os dmais elementos. O concreto deverá ter resistência conforme o especificado no projeto estrutural, e deverá ser impermeável: a areia e a brita utilizados não poderão provocar reações álcali-agregado com o cimento, nem conter materiais orgânicos, ou argilosos e a utilização de aditivos só poderá ser feito se comprovadamente não atacarem o aço ou o concreto. A água a ser utilizada deverá ser de acordo com as normas vigentes, não podendo conter excesso de íons cloretos ou sulfatos.
3. A dosagem (traço) do concreto, bem como a indicação da granulometria dos agregados, forma de vibração, etc., deverão ser especificados por empresa especializada (concreteira), com ensaios de laboratório. O concreto poderá ser feito na obra, desde que obedeça às especificações do item 2 e siga o traço 1:1,3:2,3:0,55.
4. A fixação do fator água-cimento e a utilização dos agregados, miúdos e graúdos, terão em vista a resistência e a trabalhabilidade de concreto, compatíveis com as dimensões e acabamento das peças.
5. A concretagem só poderá ser iniciada após a colocação previa de todas as tubulações e outros elementos exigidos pelo projeto. Não é admitido lançamento do concreto de altura superior a 2 m.
6. Todo o concreto deverá receber cura cuidadosamente. As lajes serão mantidas úmidas pelo prazo mínimo de 07 (sete) dias e não poderão, de maneira alguma, ficar expostas sem proteção adequada.
7. O adensamento será obtido por vibradores de imersão ou por vibradores de forma e o equipamento a ser utilizado terá dimensionamento compatível com a posição e tamanho da peça a ser concretada.
8. Antes do lançamento do concreto as fôrmas deverão ser perfeitamente limpas, molhadas e perfeitamente estanques, a fim de impedir a fuga da nata de cimento. A vibração será executada de modo a impedir as falhas de concretagem e evitar a segregação dos materiais. Imergir o mangote do vibrador rapidamente e retirar lentamente.
9. O apoio da fundação será calculada como do tipo RADIER, que deverá se apoiar em solo com capacidade de suporte igual ou superior a 1,13Kgf/cm², não podendo ser mole ou fofo. Tal fato se comprova através dos relatórios de sondagem A-096-000-91-4-MD-0001, que indicam capacidade de carga do cojunto solo/fundação, tipificado como RADIER, de 2,5kgf/cm² (0,25 MPa), segundo cálculo teórico. O recalque inicial previsto é de 0,6mm e, em 30 anos, o recalque teórico estimado no tempo é de 2,29cm. Ambos estão dentro do limite aceitável: 2,5cm (25mm);
10. As fundações deverão ser executadas rigorosamente de acordo com os projetos dentro dos padrões técnicos recomendados pelas normas pertinentes, em especial as da ABNT.
11. A execução das fundações deverá atender a NBR 6122, e correlatas. A execução das fundações implicará na responsabilidade do Construtor pela resistência das mesmas e pela estabilidade da obra.
12. Caberá ao Construtor investigar a ocorrência de meios agressivos no subsolo, e caso constatado comunicar imediatamente ao proprietário. Antes do lançamento do concreto para confecção dos elementos, as cavas deverão ser cuidadosamente limpas, isentas de quaisquer materiais que sejam nocivos ao concreto, tais como: madeiras, solos carregados por chuva, etc.
13. Em caso de existência de água nas cavas da fundação deverá haver total esgotamento, não sendo permitida sua concretagem antes dessa providência. Em nenhuma hipótese os elementos serão concretados usando os solos diretamente como forma lateral.
14. O fundo da cava deverá ser revestido com uma camada de concreto magro com consumo mínimo de 150 kg de cimento por m³. Quando não especificado em projeto deverá ser adotado a espessura de 5 cm.
15. A estrutura será em concreto armado e deverá obedecer rigorosamente o projeto definitivo aprovado pelos arquitetos. Se houver imcompatibilização entre o projeto de estrutura e o projeto de arquitetura, prevalece o projeto de arquitetura.
16. As formas deverão garantir a geometria final das peças estruturais, serem bem travadas e escoradas, sem se deformarem, podendo ser utilizados desmoldantes. Deverão ser limpas e molhadas antes da concretagem. Não poderão ocasionar desaprumos ou desalinhamentos que prejudiquem o bom funcionamento estrutural, nem a estética. A retirada deverá ser cuidadosa, após o período necessário para se atingir a resistência e módulo de elasticidade necessários. A execução dos elementos estruturais em concreto devera satisfazer as normas estabelecidas para o concreto armado, acrescidos das seguintes recomendações:
    - 16.1. As formas de primeiro uso executadas em madeira compensada à prova d'água de no mínimo 14 mm de espessura.
    - 16.2. As formas devem ter absoluto rigor no alinhamento, paralelismo, níveis e prumadas. Não é permitida introdução de ferro de fixação das formas através do concreto.
    - 16.3. As armaduras devem obedecer ao cobrimento mínimo recomendado pela ABNT, nunca inferior a 2,00cm, e devem ser mantidos afastados das formas por meio de espaçadores de argamassa, feitos com os mesmos materiais do concreto.
    - 16.4. O cimento a ser empregado deverá, preferencialmente, ser de uma só marca, e os agregados (brita 0 e 1) de uma única procedência.
    - 16.5. As interrupções de concretagem deverão obedecer a um plano preestabelecido afim de que as emendas delas decorrentes não prejudiquem o aspecto arquitetônico.
    - 16.6. A retirada das formas será efetuada de modo a não danificar as superfícies do concreto.
    - 16.7. O concreto não será em hipótese alguma, retocado ou pintado com nata de cimento.
17. A armadura a ser utilizada não poderá apresentar indícios de corrosão. É obrigatória a utilização de espaçadores entre forma e armação para garantir os cobrimentos de projeto.
18. As armaduras poderão ser reposicinadas a fim de executar as aberturas.
19. É obrigatória a utilização de "caranguejos" ou peças plásticas apropriadas, para garantir o posicionamento de armaduras negativas de lajes.
20. Utilizar aços CA-50 e CA-60 para as barras e estribos. Os cobrimentos das armaduras serão de 5,0 cm.
21. Todas as dimensões estão em m (metros) e as bitolas das armaduras em mm (milímetros), exceto onde indicado.
22. Estas obervações valem para todas as pranchas deste projeto - TRATAMENTO PRELIMINAR DA ETE DE APIACÁ.

ESTE DESENHO É PROPRIEDADE DA COMPANHIA ESPÍRITO SANTENSE DE SANEAMENTO – CESAN E NÃO PODE SER COPIADO SEM SUA AUTORIZAÇÃO.

NÚMEROS	TÍTULOS
PRINCIPAIS DESENHOS DE REFERÊNCIA	

Nº	LOCAL	DISCRIMINAÇÃO	DES.	DIV.	GER.	DATA
REVISÃO						

CANCELA E SUBSTITUI O DESENHO NÚMERO: _____

CANCELADO E SUBSTITUÍDO PELO DESENHO NÚMERO: _____

CENTRO DE DOCUMENTAÇÃO
RECEBIDO: __/__/__
Nº DOC.: _____ ASS.: _____
APROVAÇÃO CESAN:
ASS.: _____ MATR.: _____
UNID.: _____ DATA: __/__/__
ESTA APROVAÇÃO NÃO ISENTA A CONTRATADA DE SUAS RESPONSABILIDADES LEGAIS.

EMITENTE:

PROJETADO:	COORDENADOR:
CREA: _____ REGIÃO: __	CREA: _____ REGIÃO: __
DESENHO: _____	Nº DES. PROJETISTA: _____
DATA: __/__/__	

RESPONSÁVEL TÉCNICO: _____
CREA: _____ REGIÃO: ____ ART Nº: _____ DATA: _____

EMISSÃO CESAN		DATAS
PROJETADO:	CHRYSTHIAN SANTIAGO DE ARAUJO	08/2018
CREA: ES-8200/D		
DESENHADO:	CHRYSTHIAN SANTIAGO DE ARAUJO	08/2018
VERIFICADO:		
DIVISÃO: E-DPE	CARINA DA ROSS REZENDE	08/2018
GERÊNCIA: E-GPP	NESTOR ALCIDES GORZA JÚNIOR	08/2018

CESAN

MUNICÍPIO: APIACÁ | DISTRITO: SEDE | BAIRRO:

NOME DO EMPREENDIMENTO: IMPLANTAÇÃO DO SES DE APIACÁ

TÍTULO: TRATAMENTO PRELIMINAR DA ETE APIACÁ
PROJETO ESTRUTURAL DO TRATAMENTO PRELIMINAR
ARMADURA DO PV DE ENTRADA E DO PV BY–PASS

ESCALA:	FOLHA:	Nº CESAN	REV:
INDICADA	02/05	B-096-000-92-4-XX-0021	00