


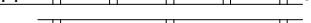















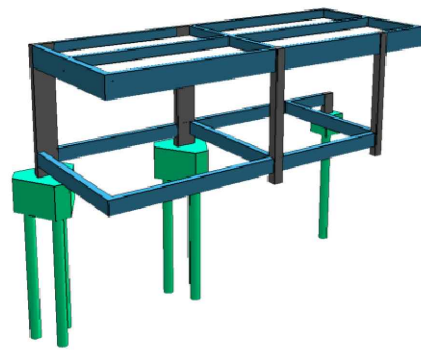


NOTAS GERAIS DO PROJETO								
NORMAS TÉCNICAS PRINCIPAIS DE REFERÊNCIA:								
ABNT 6118 - PROJETO DE ESTRUTURAS DE CONCRETO - PROCEDIMENTO;								
ABNT 6120 - CARGAS PARA O CÁLCULO DE ESTRUTURAS DE EDIFICAÇÕES;								
ABNT 6122 - PROJETO E EXECUÇÃO DE FUNDAÇÕES;								
ABNT 6123 - FORÇAS DEVIDAS AO VENTO EM EDIFICAÇÕES;								
PROPRIEDADES DOS MATERIAIS UTILIZADOS								
NOME	VALOR	UNIDADE						
RESISTÊNCIA CARACTERÍSTICA (FCK) MÍNIMA	30	MPa						
FATOR ÁGUA-CEMENTO MÁXIMO	0.60	-						
DIMENSÃO MÁXIMA DO AGREGADO	19	mm						
AÇO CA-50 - RESISTÊNCIA CARACTERÍSTICA DE ESCOAMENTO DO AÇO	5000	kgf / cm²						
AÇO CA-50 - RESISTÊNCIA CARACTERÍSTICA DE ESCOAMENTO DO AÇO	6000	kgf / cm²						
COBRIMENTOS MÍNIMOS DE ARMADURAS								
CONTROLE DIMENSIONAL RIGOROSO CONFORME ITEM 7.4.7.4 DA NBR 6118								
NOME	VALOR	UNIDADE						
BLOCOS DE COROAMENTO	5	cm						
PILARES	3	cm						
VIGAS	3	cm						
LAJES	2.5	cm						
CONSIDERAÇÕES DE PROJETO								
PRESENÇA DE VIGAS E LAJES DIMENSIONADAS COM AUXÍLIO DE CONTRAFLECHA REPRESENTADA EM PLANTA								
CONSIDERAR CARGAS DE ALVENARIA (9-14-19cm) SOMENTE EM CIMA DE VIGAS CONFORME PROJETO ARQUITETÔNICO, E ONDE ESTIVER REPRESENTADO EM PLANTA DE FÔRMA, CASO VENHA OCORRER DE PAREDES EM LAJES QUE NÃO TENHA MARCAÇÃO O ENGENHEIRO DEVERÁ SER INFORMADO PARA AVALIAÇÃO								
ESTACAS DIMENSIONADAS SENDO DA TIPOLOGIA HÉLICE CONTÍNUA, CONFIRMAR CAPACIDADE DE CARGAS DAS ESTACAS, TANTO A COMPRESSÃO QUANTO AO MOMENTO FLETOR, COM RESPONSÁVEL PELO FORNECIMENTO E EXECUÇÃO, CASO TENHA VALORES INFERIORES AO DIMENSIONADO O RESPONSÁVEL DESTE PROJETO DEVERÁ SER INFORMADO PARA RECALCULAR OS ELEMENTOS								
DESIMBRAMENTO DA ESTRUTURA								
PARA DESENVOLVIMENTO DA RESISTÊNCIA DO CONCRETO RETIRAR AS ESCORAS DAS VIGAS EM BALANÇO DA COBERTURA SOMENTE APÓS 60 DIAS A CONCRETAGEM								
TEMPO DECORRIDO APÓS A CONCRETAGEM (DIAS)	ESCORAMENTO A SER MANTIDO							
0								
7								
14								
21								
28								
SEM ESCORAMENTO								
PRESENÇA DE PILARES TIRANTES. RETIRADA DE ESCORAMENTO 60 DIAS POSTERIOR A CONCRETAGEM DA VIGA SUPERIOR. VER DETALHE EM PRANCHA; CONTRAFLECHA 5.00cm BASE VIGA;								
TEMPO DECORRIDO APÓS A CONCRETAGEM (DIAS)	ESCORAMENTO A SER MANTIDO							
59								
PILAR TIRANTE								
60								
PILAR TIRANTE								
SEM ESCORAMENTO								
SEM ESCORAMENTO								
SEM ESCORAMENTO								
LEGENDA								
	Fundação		Pilar que passa		Pilar que morre		Pilar com mudança de seção	
	Pilar que nasce		Viga		Viga inclinada		Laje	
				Laje com elevação positiva				Laje com elevação negativa
ESTRUTURA EXISTENTE								
É DE INCUMBÊNCIA DO RESPONSÁVEL TÉCNICO PELA EXECUÇÃO A AVALIAÇÃO DA RESISTÊNCIA DOS ELEMENTOS EXISTENTE QUE ESTÃO SERVINDO COMO ANCORAGEM PARA NOVA ESTRUTURA. CASO OCORRA DE ELEMENTOS COM DIÂMETROS MENORES DO QUE OS DETALHADOS EM PRANCHA E/OU COM RESISTÊNCIA BAIXA, NECESSÁRIO ARMAR ELEMENTOS CONFORME PROJETO PRESENTE.								



REV.	DESCRIÇÃO	DATA	ASS. CLIENTE
R00	EMIÇÃO	28/06/2022	

HOSPITAL DR. LAURO REUS

RECEPÇÃO CENTRAL

Rua Osvaldo Cruz, 116 - Campo Bom / RS

Assunto/Pavimento:

FORMA DO PAVIMENTO TÉRREO EXISTENTE (NÍVEL 80)

Data:

28/06/2022

Proprietário:

HOSPITAL DR. LAURO REUS

Prancha:

EST - 02 - R01

Escala:

INDICADO

Nome do arquivo:

HLR_RC_ENG_PL_R01

MARCONI SOUTO

ARQUITETURA

www.marconisouto.com

ENGENHEIRO CIVIL BRUNO DALMORE DE ANDRADE

CREA RS 241280