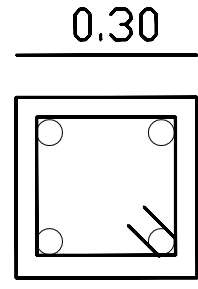
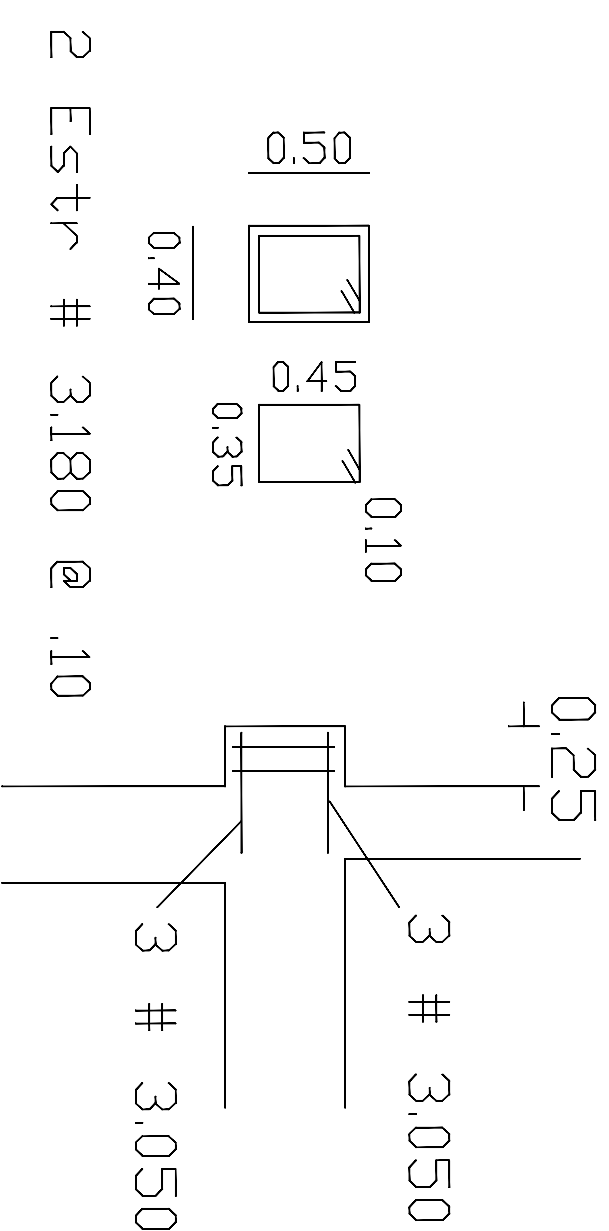
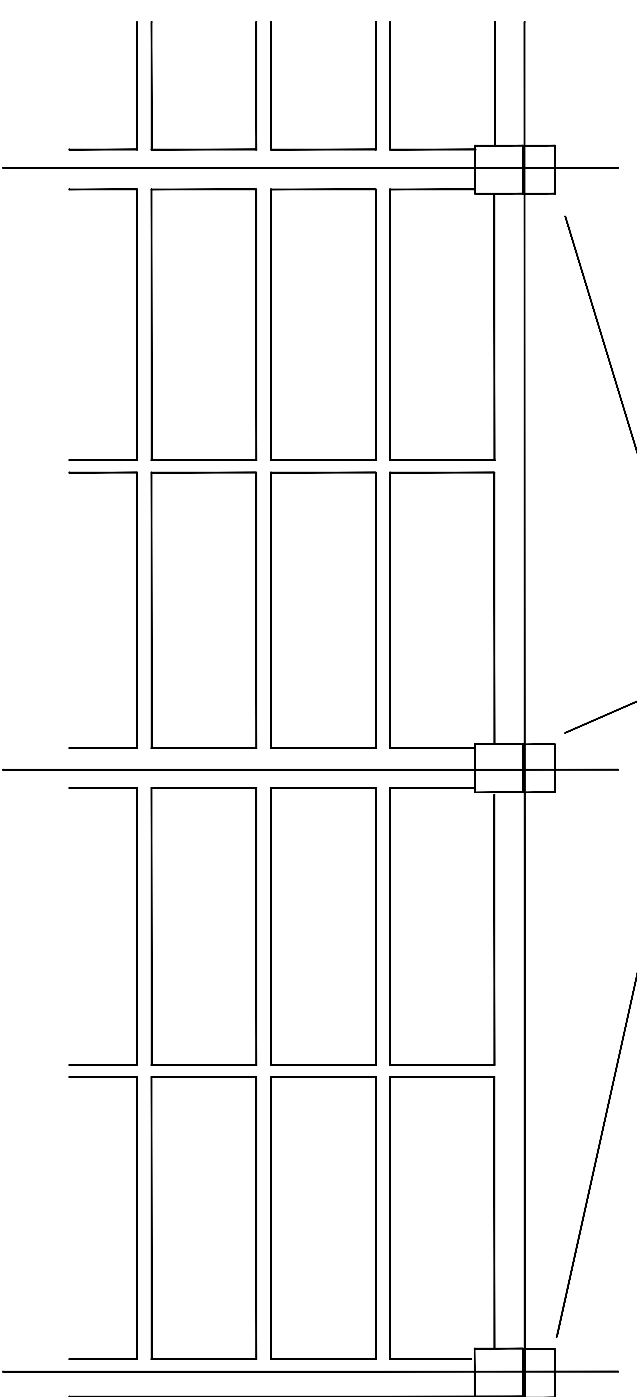


N +10.10	0.30	3 E @ .10	
N +8.00	2 # 6.470 2 # 6.220 1.80 0.30 x 0.30 9 E @ .07 5 E @ .14 9 E @ .07 	9 E @ .07 5 E @ .14 9 E @ .07 3 E @ .10	0.30 0.30 0.10 0.23 0.23
N +5.55	2 # 6.150 2 # 6.380 2.15 0.30 x 0.30 9 E @ .07 7 E @ .14 9 E @ .07 59 Est. # 3.112	9 E @ .07 7 E @ .14 9 E @ .07	0.50 5 E @ .10
N +5.05			

N +4.75	0.35	3 E @ .10	
N +1.75	3.45	9 E @ .07	
N +0.75	0.20	2 E @ .10	

N +4./5	0.35	3 E @ .10	
N +0.00	5.20	15 E @ .07	
N -1.00	0.20	2 E @ .10	

MENSULA EN COLUMNAS
(Ver Planos Arquitectónicos)



REFUERZO MENSULA

ESC: 1:50

MATERIALES

Concreto de $f'c = 210 \text{ kg/cm}^2$

Hierro de fy = 4200 kg/cm²
Var. 1/2"-5/8"-3/4"-7/8"-1"
Hierro de fy = 2370 kg/cm²
Var. 1/4"-3/8"

ESCALERAS SOBRE SUELO

Esc: 1:20

LAS ESPECIFICACIONES DE LAS PLACAS DE CONTRAPISO PUEDEN SER AUMENTADAS SEGUN REQUERIMIENTOS CONSTRUCTIVOS O ARQUITECTONICOS

REFUERZO VIGA CURVA VG-71
CUBIERTA HALL DE ACCESO

ESC-120

Centro de Biblioteca y Teatro
Universidad Tecnológica de Pereira

Refuerzo COLUMNAS

ESC-150

T E T R A – Diseños Estructurales

Fernando Escalante Echeverri (Ing.Civil, M.Sc, Ph.D.)

Cra. 7a, Bis No.18B-25 (Pereira-Colombia)

Tel. (963) 34 30 47

