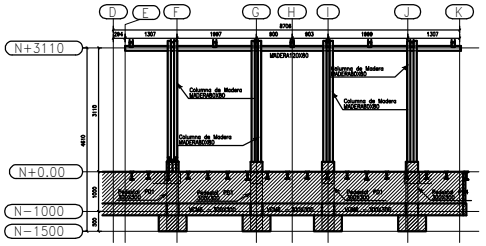
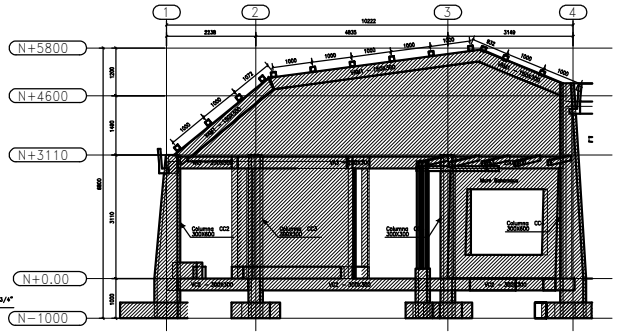
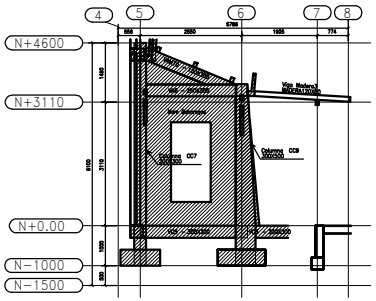


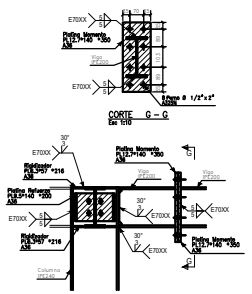
ALZADO ESTRUCTURAL EJE 7
Esc 1:50



ALZADO ESTRUCTURAL EJE B
Esc 1:50

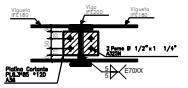


ALZADO ESTRUCTURAL EJE E
Esc 1:50

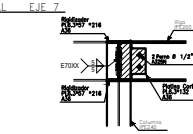


CORTE G – G
Esc 1:10

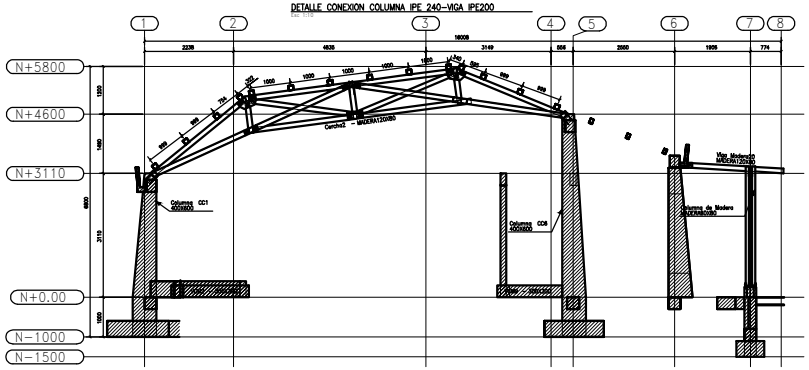
DETALLE CONEXION A MOMENTO VIGA IPE200– COLUMNA IPE240
Esc 1:10



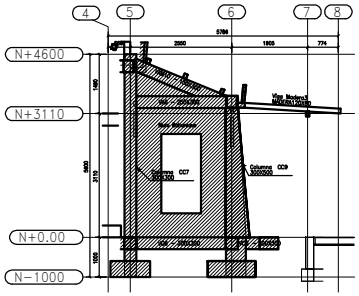
CONEXION A CORTANTE IPE200–IPE180
Esc 1:10



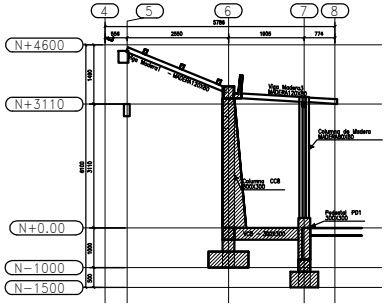
DETALLE CONEXION COLUMNA IPE 240–VIGA IPE200
Esc 1:10



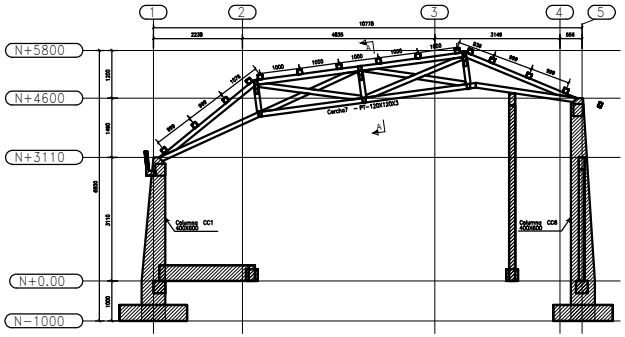
ALZADO ESTRUCTURAL EJE F Y EJE J
Esc 1:50



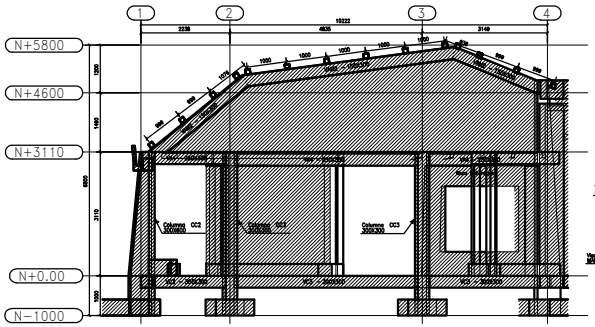
ALZADO ESTRUCTURAL EJE K
Esc 1:50



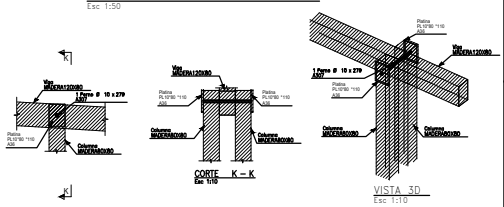
ALZADO ESTRUCTURAL EJE G Y EJE I
Esc 1:50



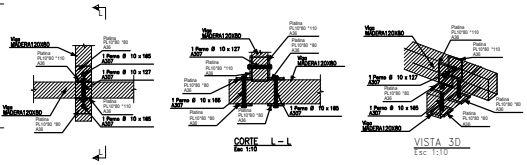
ALZADO ESTRUCTURAL EJE H
Esc 1:50



ALZADO ESTRUCTURAL EJE M
Esc 1:50



DETALLE CONEXION VIGA DE MADERA A COLUMNA DE MADERA
Esc 1:10



DETALLE CONEXION ENTRE VIGAS DE MADERA
Esc 1:10

NORMAS:
–REGLAMENTO COLOMBIANO DE CONSTRUCCIÓN SISMO RESISTENTE NSR–10
–LEY 400 DE 1997 (MODIFICADA LEY 1229 DEL 2008)
–DECRETO 926 DE ABRIL DE 2010.
–DECRETO 092 DE ENERO 17 DE 2011 EL CUAL MODIFICA EL DECRETO 926 DE 2010 Y ANEXO TECNICO DECRETO 0340 DE 2012
–MANUAL DEL INSTITUTO AMERICANO DE CONSTRUCCION EN ACERO (A.I.S.C. 360–10)
–SOCIEDAD AMERICANA DE SOLDADURA (A.W.S. D1.1)
–CODIGO DE PRACTICAS ESTANDAR PARA EDIFICIOS EN ACERO Y PUENTES ACI 303–10

PARAMETROS DINAMICOS DE LA ESTRUCTURA:
COEFICIENTE DE ACELERACIÓN PICO EFECTIVA
Aa:0,25 ; Av 0,25
ZONA DE AMENAZA SÍSMICA: ALTA
TIPO DE SUELO (SEGUN ESTUDIO GEOTECNICO):
Suelo Tipo D – Pereira, Risaralda
Fa: 1,44 ; Fv: 2,40
Coeficiente de importancia I: III : 1,25
Capacidad de Disipación de energía : DES
Sitema de Resistencia Sismica:
–Porticos Resistentes a Momento de Concreto
–Estructuras de Pendulo Invertido de Concreto

Ro= 7.00
Ro= 2.50
ϕa = 0.90
ϕs = 1.20
ϕr = 1.00 R=2.25
Capacidad Portante (Estudio de suelos): 11.40Ton/m2
Nivel de desplante (Df): 1.00 m

CARGAS DE SERVICIO ANALISIS ESTRUCTURAL
CARGA MUERTA – VIVIENDA
Divisiones interiores = N/A kN/m²
Acabados de Piso = N/A kN/m²
Loss de Piso = N/A kN/m²
Lamina Colaborante = N/A kN/m²
Cielo Raso = N/A kN/m²
Sistema Eléctrico = N/A kN/m²
Red Contra Incendio = N/A kN/m²
Otros = N/A kN/m²
TOTAL = N/A kN/m²

CARGA VIVA (Escaleras) = N/A kN/m²
CARGA VIVA (Balcones) = N/A kN/m²
CARGA VIVA (Cuartos o Areas) = N/A kN/m²
CARGA VIVA (Almacenamiento) = N/A kN/m²

CARGA MUERTA CUBIERTA = 0.30 kN/m² (mas peso propio)
CARGA VIVA CUBIERTA = 0.50 kN/m²
CARGA VIENTO = 0.40 kN/m²

REV.	MODIFICACIONES	FECHA
01	Version Inicial	01/07/2014
02		XX/XX/XXXX
03		XX/XX/XXXX
04		XX/XX/XXXX
05		XX/XX/XXXX
06		XX/XX/XXXX
07		XX/XX/XXXX
08		XX/XX/XXXX
09		XX/XX/XXXX

DISEÑO:
ESTRUCTURAS DE ACERO S.A.S.
DISEÑO Y FABRICACIÓN Y MONTAJE DE ESTRUCTURAS DE ACERO

MARCOS OMAR QUIMBAYO A.
M.P. 66E-2811-R

COLABORADORES:
ESTRUCTURAS DE ACERO S.A.S.

CLIENTE:
UNIVERSIDAD TECNOLOGICA DE PEREIRA

PROYECTO:
SALÓN AUDIOVISUAL DEL JARDÍN BOTÁNICO DE LA UTP

CONTENIDO:
ALZADOS ESTRUCTURALES, Y DETALLES

ESCALA: 1:50

FECHA: Agosto 20 de 2019

DIBUJO: LAURA LONDOÑO VELEZ

PLANO No. EST008 REV. 01 DE 011