

SIMBOLOGIA

	ARMADURA VERTICAL
	ARMADURA HORIZONTAL
	ARMADURA EN LOS ENDES DE LOS MIEMBROS
	ARMADURA EN LOS ENDES DE LAS COLUMNAS
	ARMADURA EN LOS ENDES DE LAS LOSAS
	ARMADURA EN LOS ENDES DE LAS LOSAS EN LAS ESQUINAS
	ARMADURA EN EL CENTRO DE LAS LOSAS
	ARMADURA EN LOS ENDES DE LAS LOSAS EN LOS APILASTAMIENTOS
	ARMADURA DE NEGATIVOS INDICADA EN PLANO CORRESPONDIENTE
	ARMADURA DE POSITIVOS INDICADA EN PLANO CORRESPONDIENTE
	ARMADURA SUPLEMENTARIA EN LOS ENDES DE LAS LOSAS
	ARMADURA DE REPARO 6#6-8/8
	ARMADURAS BASE Y DE REFUERZO INDICADAS EN PLANO CORRESPONDIENTE

SELLOS Y FIRMAS

REPRESENTANTE LEGAL
SR. JOSE ANTONIO PRIETO BARRO
SR. JUAN CARLOS RODRIGUEZ RODRIGUEZ

DIRECTOR RESPONSABLE DE OBRA
EN EL DISTRITO FEDERAL
ING. APOLINAR HERNANDEZ MARTINEZ
DRO-1191

NIVELES DE PISO

MEZZANINE:	+3.39
1° NIVEL:	+6.10
2° NIVEL:	+9.10
AZOTEA:	+11.80

LAS COTAS DE BASANTE SEÑALADAS SON LAS GENERALES DE CADA SUPERFICIE DEL FORJADO. LOS DESNIVELES, SI EXISTEN, ESTÁN MARCADOS DIRECTAMENTE SOBRE LA PLANTA O EN SECCIÓN.

LAS COTAS DE BASANTE ESTÁN DEFINIDAS RESPECTO A LA COTA +0.00 DE SUELO PLANTA BAJA

TORNILLOS

DENOMINACIÓN	PRETENSION MÍNIMA (kg)	ANCHO (mm)	ALCANTARILLA (mm)	ROSCA EN PLANO DE CORTE
M16	9.28	11.82	18	EXCLUIDA
M20	14.46	18.25	22	EXCLUIDA
M22	17.34	22.53	24	EXCLUIDA
M24	20.90	28.20	27	EXCLUIDA
M27	27.22	34.05	30	EXCLUIDA
M30	33.23	41.59	33	EXCLUIDA
M36	48.42	60.65	39x3	EXCLUIDA

COMBINACIONES DE CARGAS PARA DISEÑO POR RESISTENCIA SEGUN ASC/ASC 360-10 (LRFD) Y ASI 5100-2007 (LRFD)

LEYENDA:
D: CARGA PERMANENTE; E: CARGA DE SISMO;
L: SOBRECARGA; L₁: SOBRECARGA COBERTURA;
S: CARGA DE LLUVIA; S₁: CARGA DE GRANIZO;
W: CARGA DEBIDA AL VIENTO.

1 1.4 D
2 1.2 D + 1.6 L + 0.5 (L₁ o S o E)
3 1.2 D + 1.6 (L₁ o S o E) + 0.5 (L o S₁ o W)
4 1.2 D + 1.0 W + L + 0.5 (L₁ o S o E)
5 1.2 D + 1.0 E + L + 0.2 S
6 0.9 D + (1.0 E + 1.3 W)

(1) EL FACTOR DE INCREMENTO DE CARGA PARA L EN LAS COMBINACIONES 3, 4 Y 5, PUEDE SER 0.5 PARA TODOS LOS CASOS EN QUE L₁ < 4.00 (MVA) CON EXCEPCION DE LAS AREAS DESTINADAS A ESTACIONAMIENTO Y REUNIONES PUBLICAS.

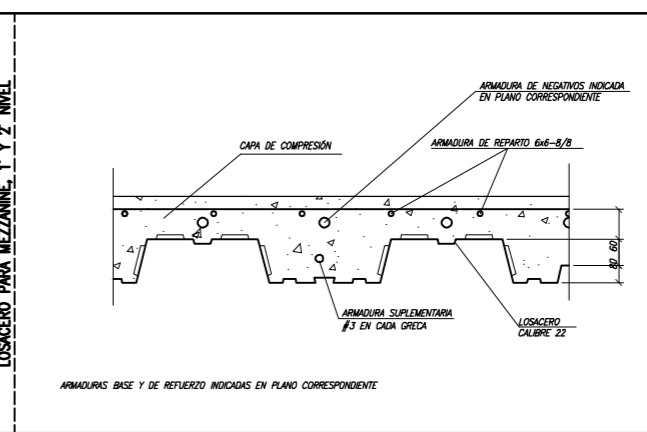
(2) LAS COMBINACIONES 7 Y 8 SE REFIEREN A LA COMPROBACION DE DEFORMACIONES HORIZONTALES, Y LAS COMBINACIONES 9 Y 10 A LAS DERIVAS O DEFORMACIONES HORIZONTALES.

FACTORES DE RESISTENCIA EN ACERO (ANSI/ASC 360-10)

SITUACION	FACTOR DE REDUCCION
1 SECCIONES CONTROLADAS POR TENSION	0.90 / 0.75 (φ)
2 SECCIONES CONTROLADAS POR COMPRESION	0.90
3 SECCIONES CONTROLADAS POR FLEXION	0.90
4 SECCIONES CONTROLADAS POR CORTANTE	0.90
5 SECCIONES CONTROLADAS POR TORSION	0.90
6 TRACCION/COMPRESION + FLEXION + CORTANTE	0.90
7 FLEXION + CORTANTE	0.90
8 CORTANTE + TORSION	0.90
9 APILASTAMIENTO EN AREAS PROYECTANTES DE PASADOS, FUENCIA DEL ALMA BAJO CARGAS CONCENTRADAS, CORTANTE EN TORNILLOS EN JUNTAS DE PROCCION	1.00
10 MEMBROS EN FLEXION Y CORTANTE, FLEJES DE SOLDADURA CON ESFUERZOS PAVILLOS AL CIE DE LA SOLDADURA, SOLDADURAS DE RANURA EN EL METAL BASE	0.90
11 COLUMNAS, APILASTAMIENTO DEL ALMA, DISTANCIAS AL BORDE Y CAPACIDAD DE APILASTAMIENTO EN ALICATES	0.85
12 CORTANTE EN EL AREA EFECTIVA DE SOLDADURAS DE RANURA CON PENETRACION COMPLETA, TENSION NORMAL AL AREA EFECTIVA DE SOLDADURAS DE PENETRACION PARCIAL	0.80
13 TORNILLOS A TENSION, SOLDADURAS DE TAPON O MUESCA, FRACTURA EN LA SECCION NEGA DE MIEMBROS A TENSION	0.75
14 APILASTAMIENTO EN TORNILLOS (EXCEPTO TORNILLOS DEL TIPO A307)	0.85
15 APILASTAMIENTO EN TORNILLOS A307	0.80

PARA SECCIONES DE ELEMENTOS MIXTOS DE CONCRETO Y ACERO ESTRUCTURAL, LOS FACTORES DE RESISTENCIA SON DIFERENTES A LOS ANTERIORES. DEBE CONSULTARSE EN ESE CASO EL CUADRO CORRESPONDIENTE O EN SU DEFECTO EL CAPITULO 11 DE LA NORMA ANSI/ASC 360-10

(1) FACTOR DE REDUCCION 0.9 PARA EL LÍMITE ELÁSTICO F_y EN LA SECCIÓN BRUTA, FACTOR DE REDUCCION DE 0.75 PARA LA TENSION ULTIMA F_u EN LA SECCIÓN NEGA.



PERFILES ESTRUCTURALES

DENOMINACIÓN	PENALTE	ANCHO	ALCANTARILLA	ALMA	ACERO TIPO ASTM
IPR203x102x6.5	203	102	6.5	5.84	A572 GR50
IPR257x102x8.4	254	102	8.4	5.84	A572 GR50
IPR267x148x13.0	267	148	13.0	7.82	A572 GR50
IPR302x203x13.1	302	203	13.1	7.88	A572 GR50
IPR302x203x13.1	302	203	13.1	18.9	A572 GR50
IPR410x178x14.4	410	178	14.4	8.8	A572 GR50
IPR463x192x17.7	463	192	17.7	10.5	A572 GR50
IPR267x148x13.0	267	148	13.0	10.5	A572 GR50
IPR203x102x6.5	203	102	6.5	5.2	A572 GR50
IPR148x102x4.9	148	102	4.9	5.2	A572 GR50

SOLDADURA

DENOMINACIÓN	RANURA O TIPO
E70	VER PLANO

ACERO (ANSI/ASC 360-10)

ELEMENTO ESTRUCTURAL	DESIGNACION ASTM	LÍMITE ELÁSTICO CARACTERÍSTICO F _y (KG/CM ²)	TENSION DE ROTURA F _u (KG/CM ²)
TODO LA OBRA	A572 GR50	3460	4500

EL ACERO UTILIZADO DEBE TENER SU RESISTENCIA (F_y) GARANTIZADA.

RYBARQUITECTOS

PROYECTO: RYB ARQUITECTOS

PROPIETARIO: INMOBILIARIA URUGUAY 33 S. A. de C. V.
REF. LEGAL: JOSE ANTONIO PRIETO BARRO Y JUAN CARLOS RODRIGUEZ RODRIGUEZ

PLANO: A 01 DEPARTAMENTO DE PLANTA BAJA

ESCALA: 1:75 FECHA: 2013.06.25

CODEJO: H-06/12 OBJETO: DCP

PROYECTISTA: EDIFICIO URUGUAY 33

LUBRICACION: CALLE REPUBLICA DE URUGUAY # 33 COL. CENTRO, C.P. 06000, DELEGACION CUAUHTEMOC

CALCULO: ING. DIEGO MARTINEZ SANCHEZ

EDICULA PROFESIONAL: REGISTRO OBRAS PUBLICAS: 6332467

EDICULA PROFESIONAL: REGISTRO OBRAS PUBLICAS: 581821

EDICULA PROFESIONAL: REGISTRO OBRAS PUBLICAS: SAOP/92/12/0856