

**NORMAS TÉCNICAS COMPLEMENTARIAS  
PARA DISEÑO Y CONSTRUCCIÓN DE  
ESTRUCTURAS DE MADERA**

## ÍNDICE

Normas Técnicas Complementarias Para Diseño y Construcción de Estructuras de Madera.....

DEFINICIONES.....

NOTACIÓN.....

### 1. CONSIDERACIONES GENERALES.....

1.1 Alcance.....

1.2 Unidades.....

1.3 Clasificación estructural.....

1.4 Dimensiones.....

1.5 Contenido de humedad.....

1.6 Anchos de cubierta a considerar para soporte de cargas concentradas.....

1.7 Cargas vivas concentradas para diseño de pisos de madera.....

### 2. PRINCIPIOS GENERALES DE DISEÑO.....

2.1 Métodos de diseño.....

2.2 Valores especificados de resistencias y rigideces.....

2.3 Factores de resistencia.....

2.4 Valores modificados de resistencias y rigideces.....

2.4.1 Factores de modificación para madera maciza y madera contrachapada.....

2.4.2 Factores de modificación para uniones.....

2.5 Factor de comportamiento sísmico para estructuras de madera.....

2.6 Encharcamiento en techos planos.....

### 3. RESISTENCIAS DE DISEÑO DE MIEMBROS DE MADERA MACIZA.....

3.1 Miembros en tensión.....

3.2 Miembros bajo cargas transversales.....

3.2.1 Requisitos generales.....

3.2.1.1 Claro de cálculo.....

3.2.1.2 Recortes.....

3.2.2 Resistencia a flexión.....

3.2.3 Estabilidad lateral.....

3.2.3.1 Requisitos generales.....

3.2.3.2 Cálculo del factor de estabilidad lateral,  $\phi$ .....

3.2.4 Resistencia a cortante.....

3.2.4.1 Sección crítica.....

3.2.4.2 Resistencia a cortante de diseño.....

3.2.4.3 Factor de recorte,  $K_r$ .....

3.3 Miembros sujetos a combinaciones de momento y carga axial de compresión.....

3.3.1 Requisito general.....

3.3.2 Resistencia a carga axial.....

3.3.3 Efectos de esbeltez.....

3.3.3.1 Longitud sin soporte lateral.....

3.3.3.2 Longitud efectiva.....

3.3.3.3 Limitaciones.....

3.3.4 Fórmula de interacción para flexión uniaxial.....

3.3.5 Determinación del momento amplificado en miembros restringidos lateralmente.....

3.3.6 Momentos en los extremos.....

3.3.7 Momentos debidos a encorvadura.....

3.3.8 Fórmula de interacción para flexión biaxial.....

### 3.4 Miembros sujetos a combinaciones de momento y carga axial de tensión.....

3.4.1 Momento uniaxial y tensión.....

3.4.2 Momento biaxial y tensión.....

### 3.5 Compresión o aplastamiento actuando con un ángulo $\theta$ respecto a la fibra de la madera diferente de $0^\circ$ .....

3.5.1 Resistencia a compresión perpendicular a la fibra ( $\theta = 90^\circ$ ).....

3.5.2 Efecto del tamaño de la superficie de apoyo.....

3.5.3 Cargas aplicadas a un ángulo  $\theta$  con respecto a la dirección de la fibra.....

### 4. RESISTENCIA DE DISEÑO DE PLACAS DE MADERA CONTRACHAPADA.....

4.1 Requisitos del material.....

4.2 Orientación de los esfuerzos.....

4.3 Resistencia a carga axial.....

4.3.1 Resistencia a tensión.....

4.3.2 Resistencia a compresión.....

4.3.3 Resistencia a tensión o compresión a un ángulo  $\theta$  con la fibra de las chapas exteriores.....

4.4 Placas en flexión.....

4.4.1 Flexión con cargas normales al plano de la placa 18

4.4.2 Flexión con cargas en el plano de la placa.....

4.5 Resistencia a cortante.....

4.5.1 Cortante en el plano de las chapas debido a flexión.....

4.5.2 Cortante a través del grosor.....

4.6 Aplastamiento.....

### 5. DEFLEXIONES.....

5.1 Madera maciza.....

5.2 Madera contrachapada.....

### 6. ELEMENTOS DE UNIÓN.....

6.1 Consideraciones generales.....

6.1.1 Alcance.....

6.1.2 Resistencia a cortante.....

6.2 Clavos.....

6.2.1 Alcance.....

6.2.2 Configuración de las uniones.....

6.2.3 Dimensionamiento de uniones clavadas con madera maciza.....

6.2.3.1 Resistencia lateral.....

6.2.3.2 Resistencia a extracción de clavos lanceros.....

6.2.4	Dimensionamiento de uniones clavadas con madera contrachapada .....	7.5	Pendiente mínima de los techos .....
<b>6.3</b>	<b>Pernos y pijas</b> .....	7.6	Tolerancias .....
6.3.1	Requisitos comunes .....	7.7	Transporte y montaje .....
6.3.1.1	Contacto entre las piezas unidas .....	<b>8.</b>	<b>RESISTENCIA AL FUEGO</b> .....
6.3.1.2	Agujeros .....	<b>8.1</b>	<b>Medidas de protección contra fuego</b> .....
6.3.1.3	Grupos de elementos de unión .....	8.1.1	Agrupamiento y distancias mínimas en relación a protección contra el fuego en viviendas de madera .....
6.3.1.4	Rondanas .....	8.1.2	Determinación de la resistencia al fuego de los elementos constructivos .....
6.3.2	Requisitos particulares para pernos .....	8.1.3	Características de quemado superficial de los materiales de construcción .....
6.3.2.1	Consideraciones generales .....	<b>8.2</b>	<b>Diseño de elementos estructurales y ejecución de uniones</b> .....
6.3.2.2	Grosos efectivos de las piezas .....	8.2.1	Diseño de elementos estructurales aislados .....
6.3.2.3	Espaciamiento entre pernos .....	8.2.2	Ejecución de uniones .....
6.3.3	Resistencia de uniones con pernos .....	<b>REFERENCIAS</b> .....	
6.3.3.1	Resistencia lateral .....	<b>APENDICE A – PROPIEDADES EFECTIVAS DE LA SECCIÓN PARA UNA SERIE DE COMBINACIONES ADECUADAS DE CHAPAS PARA PLACAS DE MADERA CONTRACHAPADA</b> .....	
6.3.3.2	Resistencia a cargas laterales y axiales combinadas .....	<b>A.1</b>	<b>Aplicación</b> .....
6.3.4	Requisitos particulares para pijas .....	<b>A.2</b>	<b>Propiedades de la sección</b> .....
6.3.4.1	Consideraciones generales .....		
6.3.4.2	Colocación de las pijas en las uniones .....		
6.3.4.3	Penetración de las pijas .....		
6.3.5	Resistencia de uniones con pijas .....		
6.3.5.1	Resistencia a la extracción .....		
6.3.5.2	Resistencia lateral .....		
<b>6.4</b>	<b>Uniones con placas dentadas o perforadas</b> .....		
6.4.1	Consideraciones generales .....		
6.4.2	Dimensionamiento .....		
<b>7.</b>	<b>EJECUCIÓN DE OBRAS</b> .....		
7.1	Consideraciones generales .....		
7.2	Normas de calidad .....		
7.3	Contenido de humedad .....		
7.4	Protección a la madera .....		

---

## Normas Técnicas Complementarias Para Diseño y Construcción de Estructuras de Madera

### DEFINICIONES

#### Columnas o postes

Elementos estructurales sometidos esencialmente a cargas de compresión y que actúan en forma aislada por tener gran separación entre sí.

#### Coníferas

También llamadas gimnospermas. Árboles de hoja perenne en forma de aguja con semillas alojadas en conos. Su madera está constituida esencialmente por un tipo de células denominadas traqueidas.

#### Contenido de humedad

Peso del agua en la madera expresada como un porcentaje del peso de la madera anhidra.

#### Contenido de humedad en equilibrio

Contenido de humedad que alcanza la madera en condiciones estables de humedad relativa y temperatura.

#### Cubierta

Duelas, tablas o placas de madera contrachapada que forman parte de sistemas de piso o techo y se apoyan sobre elementos de madera poco espaciados.

#### Chapa

Capa delgada de madera obtenida al desenrollar una troza en un torno especial o por rebanado de una troza.

#### Peso específico (Densidad)

Peso por unidad de volumen. En el caso de la madera debe especificarse el contenido de humedad al que se determinaron el peso y el volumen.

#### Peso específico básico (Densidad relativa o básica)

Peso anhidro de la madera dividido entre su volumen saturado ya que es la relación del peso específico de la madera y el peso específico del agua que es igual a la unidad en el sistema métrico.

#### Factor de modificación de resistencia

Factor que toma en cuenta el efecto que tiene sobre la resistencia alguna variable como la duración de carga, el contenido de humedad, el tamaño de la superficie de apoyo y otras.

#### Factor de resistencia

Factor,  $F_R$ , aplicado a la resistencia de un miembro o conexión que toma en cuenta la variabilidad de las dimensiones, las propiedades del material, la calidad de la mano de obra, el tipo de falla y la incertidumbre en la predicción de resistencia.

#### Fibra

Término utilizado para designar al conjunto de los elementos celulares constitutivos de la madera.

#### Forro

Sinónimo de cubierta.

#### Latifoliadas

También llamadas angiospermas. Árboles de hoja ancha que producen sus semillas dentro de frutos. Su madera está constituida por células denominadas vasos, fibras y parénquima.

#### Madera clasificada estructuralmente

Madera clasificada de acuerdo con la Norma Mexicana correspondiente: para madera de coníferas se aplica la norma NMX-C-239 y para el caso de madera de latifoliadas, la norma NMX-C-409-ONNCCE.

#### Madera contrachapada

Placa compuesta de un conjunto de chapas o capas de madera unidas con adhesivo, generalmente en número impar, en la cual las chapas adyacentes se colocan con la dirección de la fibra perpendicular entre sí.

#### Madera húmeda

Madera aserrada cuyo contenido de humedad es mayor que 18 por ciento.

#### Madera seca

Madera aserrada con un contenido de humedad igual o menor que 18 por ciento.

#### Orientación de las fibras

Disposición de las fibras con respecto al eje longitudinal del tronco del árbol, cuya dirección puede ser: recta, inclinada, en espiral o entrelazada.

Pies derechos

Piezas ligeras de sección rectangular que generalmente forman parte de sistemas de muros.

Sistema de carga compartida

Construcción compuesta de tres o más miembros esencialmente paralelos espaciados 610 mm o menos, centro a centro, de tal manera arreglados o conectados que comparten las cargas que actúan sobre el sistema. La resistencia de estos sistemas se modifica por el factor de modificación  $K_c$ .

Sistema de piso ligero

Construcción formada por tres o más miembros aproximadamente paralelos y separados entre sí no más de 810 mm y unidos con una cubierta de madera contrachapada, de duelas de madera bien clavada u otro material que proporcione una rigidez equivalente. A estos sistemas se les aplican cargas concentradas definidas en el Reglamento.

Valor especificado de resistencia

Resistencia básica especificada en esta Norma para el cálculo de la resistencia de diseño.

Valor modificado de resistencia

El producto del valor especificado de resistencia por el factor de resistencia y los factores de modificación de la resistencia.

Vigas

Elementos de madera sometidos a flexión que actúan en forma aislada por tener una separación grande y no estar unidos por un material de cubierta que les permita compartir la carga.

Viguetas

Elementos ligeros de madera sometidos a flexión y que están colocados a distancias cortas (menores que 1.22 m) entre sí, unidos por una cubierta de duelas, o madera contrachapada.

## NOTACIÓN

- $A$  área total de la sección,  $\text{mm}^2$  ( $\text{cm}^2$ )  
 $A_1$  área efectiva de la sección transversal de las chapas en la dirección considerada,  $\text{mm}^2$  ( $\text{cm}^2$ )  
 $A_a$  área de la superficie de apoyo por aplastamiento,  $\text{mm}^2$  ( $\text{cm}^2$ )  
 $A_1$  superficie de apoyo de la pija igual a  $D I_p$ ,  $\text{mm}^2$  ( $\text{cm}^2$ )

$A_m$  área bruta del elemento principal,  $\text{mm}^2$  ( $\text{cm}^2$ )

$A_n$  área neta del elemento igual a  $A_m$  menos el área proyectada del material eliminado para conectores o cualquier otro tipo de corte,  $\text{mm}^2$  ( $\text{cm}^2$ )

$A_s$  suma de las áreas brutas de las piezas laterales,  $\text{mm}^2$  ( $\text{cm}^2$ )

$b$  ancho de la sección transversal, mm (cm)

$C$  factor para obtener los valores efectivos de propiedades geométricas de madera contrachapada (tabla A.1)

$CH$  contenido de humedad (sección 1.5)

$C_k$  factor de esbeltez crítico (sección 3.2.3.2)

$C_m$  factor de corrección por condición de apoyo para la determinación del momento amplificado (sección 3.3.5)

$C_s$  factor de esbeltez (sección 3.2.3.2)

$D$  diámetro del conector, mm (cm)

$D_o$  diámetro o lado de la rondana (tabla 6.3), mm (cm)

$d$  peralte de la sección, mm (cm)

$d_e$  peralte efectivo para determinación de la resistencia a cortante de un miembro con conectores (sección 6.1.2), mm (cm)

$d_r$  profundidad del recorte (sección 3.2.4.3), mm (cm)

$E_{0.05}$  módulo de elasticidad correspondiente al 5° percentil, MPa ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )

$E_{0.50}$  módulo de elasticidad promedio, MPa ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )

$e_b$  excentricidad por encorvadura, mm (cm)

$e_r$  longitud del recorte medido paralelamente a la viga desde el paño interior del apoyo más cercano hasta el extremo más alejado del recorte (sección 3.2.4.3), mm (cm)

$F_R$  factor de resistencia

$f_{cu}$  valor modificado de esfuerzo en compresión paralela a la fibra, MPa ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )

$f_{cu}'$  valor especificado de esfuerzo en compresión paralelo a la fibra, MPa ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )

$f_{fu}$  valor modificado de esfuerzo en flexión, MPa ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )

$f_{fu}'$  valor especificado de esfuerzo en flexión, MPa ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )

$f_{nu}$  valor modificado de esfuerzo en compresión perpendicular a la fibra, MPa ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )

$f_{nu}'$  valor especificado de esfuerzo en compresión perpendicular a la fibra, MPa ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )

$f_{ru}$	valor modificado de esfuerzo cortante en el plano de las chapas, MPa (kg/cm <sup>2</sup> )	$K_{cl}$	factor de modificación por clasificación para madera maciza de coníferas
$f_{ru}'$	valor especificado de esfuerzo cortante en el plano de las chapas, MPa (kg/cm <sup>2</sup> )	$K_d$	factor de modificación por duración de carga para dimensionamiento de secciones
$f_{tu}$	valor modificado de esfuerzo en tensión paralela a la fibra, MPa (kg/cm <sup>2</sup> )	$K_h$	factor de modificación por contenido de humedad para dimensionamiento de secciones
$f_{tu}'$	valor especificado de esfuerzo en tensión paralelo a la fibra, MPa (kg/cm <sup>2</sup> )	$K_p$	factor de modificación por peralte
$f_{v_{gu}}$	valor modificado de esfuerzo cortante a través del grosor, MPa (kg/cm <sup>2</sup> )	$K_r$	factor de modificación por recorte
$f_{v_{gu}}'$	valor especificado de esfuerzo cortante a través del grosor, MPa (kg/cm <sup>2</sup> )	$K_v$	factor de modificación por condición de apoyo o compartición de carga en cortante
$f_{vu}$	valor modificado de esfuerzo cortante paralelo a la fibra, MPa (kg/cm <sup>2</sup> )	$k$	factor para determinar la longitud efectiva de columnas (sección 3.3.3.2)
$f_{vu}'$	valor especificado de esfuerzo cortante paralelo a la fibra, MPa (kg/cm <sup>2</sup> )	$L$	longitud del claro, mm (cm)
$G_{0.50}$	módulo de rigidez promedio, MPa (kg/cm <sup>2</sup> )	$L_e$	longitud efectiva de pandeo, mm (cm)
$I$	momento de inercia de la sección, mm <sup>4</sup> (cm <sup>4</sup> )	$L_u$	longitud sin soporte lateral para columnas y vigas, mm (cm)
$I_1$	momento de inercia efectivo en la dirección considerada, mm <sup>4</sup> (cm <sup>4</sup> )	$l$	longitud del clavo, mm (cm)
$J_a$	factor de modificación para clavos lanceros	$l_p$	longitud efectiva de penetración de la parte roscada de la pija en el miembro que recibe la punta, mm (cm)
$J_d$	factor de modificación por duración de carga para uniones	$M_1, M_2$	momentos actuantes en los extremos de columnas, N-mm (kg-cm)
$J_{di}$	factor de modificación para clavos para diafragmas	$M_c$	momento amplificado que corresponde a la carga axial actuando conjuntamente con $M_o$ , N-mm (kg-cm)
$J_{dp}$	factor de modificación por doblado de la punta en clavos	$M_o$	máximo momento sin amplificar que actúa sobre el miembro, N-mm (kg-cm)
$J_g$	factor de modificación por grupo de conectores para pernos y pijas	$M_p$	resistencia a flexión de diseño por cargas perpendiculares al plano de una placa de madera contrachapada, N-mm (kg-cm)
$J_{gc}$	factor de modificación por grosor de piezas laterales en clavos	$M_Q$	resistencia de diseño de una placa de madera contrachapada sujeta a flexión por cargas en su plano, N-mm (kg-cm)
$J_{gp}$	factor de modificación por grosor de piezas laterales en pijas	$M_R$	resistencia de diseño de miembros sujetos a flexión, N-mm (kg-cm)
$J_h$	factor de modificación por contenido de humedad para uniones	$M_u$	momento último actuante de diseño en miembros sujetos a cargas transversales, N-mm (kg-cm)
$J_m$	factor de modificación por momento en los apoyos de las armaduras	$M_{xR}$	resistencia de diseño a momento respecto al eje X, N-mm (kg-cm)
$J_n$	factor de modificación por carga perpendicular a la fibra en pijas	$M_{xu}$	momento último actuante de diseño respecto al eje X, N-mm (kg-cm)
$J_p$	factor de modificación para clavos hincados paralelamente a la fibra	$M_{xua}$	momento amplificado respecto al eje X, N-mm (kg-cm)
$K_a$	factor de modificación por tamaño de la superficie de apoyo	$M_{yR}$	resistencia de diseño a momento respecto al eje Y, N-mm (kg-cm)
$K_c$	factor de modificación por compartición de carga para sistemas de piso		

$M_{yu}$	momento último actuante de diseño respecto al eje Y, N-mm (kg-cm)	$T_u$	carga de tensión última actuando sobre el elemento, N (kg)
$M_{yua}$	momento amplificado respecto al eje Y, N-mm (kg-cm)	$t$	grosor neto de la placa de madera contrachapada, mm (cm)
$N_R$	resistencia de diseño de miembros sujetos a compresión perpendicular a la fibra o normal al plano de placas contrachapadas, N (kg)	$t_1$	grosor de la pieza lateral del lado de la cabeza del elemento de unión, mm (cm)
$N_{ru}$	resistencia lateral de diseño de una unión, N (kg)	$t_e$	grosor efectivo de la placa de madera contrachapada, mm (cm)
$N_{R\theta}$	resistencia a compresión de diseño sobre un plano con un ángulo $\theta$ respecto a las fibras, N (kg)	$t_o$	grosor de la rondana, mm (cm)
$N_u$	resistencia lateral modificada por elemento de unión, N (kg)	$V_R$	resistencia a cortante de diseño, N (kg)
$N_u'$	resistencia lateral especificada por elemento de unión, N (kg)	$V_{R1}$	resistencia a cortante de diseño en el plano de las chapas para madera contrachapada sujeta a flexión, N (kg)
$n$	número de elementos de unión	$V_{R2}$	resistencia a cortante de diseño a través del grosor en placas de madera contrachapada, N (kg)
$n_p$	número de planos de cortante	$Y_e$	resistencia en extracción modificada para pijas, MPa (kg/cm <sup>2</sup> )
$P_{cr}$	carga crítica de pandeo (sección 3.3.5), N (kg)	$Y_e'$	resistencia en extracción especificada para pijas, MPa (kg/cm <sup>2</sup> )
$P_{pu}$	resistencia lateral modificada por elemento de unión para cargas paralelas a la fibra, N (kg)	$Y_u$	resistencia lateral modificada para cargas paralelas a la fibra en pijas, MPa (kg/cm <sup>2</sup> )
$P_{pu}'$	resistencia especificada por elemento de unión para cargas paralelas a la fibra, N (kg)	$Y_u'$	resistencia lateral especificada para cargas paralelas a la fibra en pijas, MPa (kg/cm <sup>2</sup> )
$P_R$	resistencia a compresión de diseño de un elemento, N (kg)	$\gamma$	densidad relativa igual a peso anhidro / volumen verde
$P_{re}$	resistencia a la extracción de diseño de un grupo de pijas hincadas perpendicularmente a la fibra (sección 6.3.5.1), N (kg)	$\delta$	factor de amplificación de momentos en elementos a flexocompresión
$P_{ru}$	resistencia lateral de diseño de una unión para cargas paralelas a la fibra, N (kg)	$\theta$	ángulo formado entre la dirección de la carga y la dirección de la fibra
$P_u$	carga axial última de diseño que actúa sobre un elemento, N (kg)	$\phi$	factor de estabilidad lateral en vigas (sección 3.2.3)
$Q$	factor de comportamiento sísmico		
$Q_{pu}$	resistencia modificada por elemento de unión para cargas perpendiculares a la fibra, N (kg)		
$Q_{pu}'$	resistencia especificada por elemento de unión para cargas perpendiculares a la fibra, N (kg)		
$Q_{ru}$	resistencia lateral de diseño para cargas perpendiculares a la fibra, N (kg)		
$r$	radio de giro mínimo de la sección, mm (cm)		
$S$	módulo de sección, mm <sup>3</sup> (cm <sup>3</sup> )		
$S_1$	módulo de sección efectivo en la dirección considerada, mm <sup>3</sup> (cm <sup>3</sup> )		
$T_R$	resistencia de diseño a tensión de un miembro, N (kg)		

## 1. CONSIDERACIONES GENERALES

### 1.1 Alcance

Estas disposiciones son aplicables a elementos estructurales de madera aserrada de cualquier especie, cuya densidad relativa promedio,  $\gamma$ , sea igual o superior a 0.30, y a elementos estructurales de madera contrachapada.

Para efectos de las presentes Normas, las maderas usuales en la construcción se clasifican en coníferas y latifoliadas. Las latifoliadas se subdividen en los cuatro grupos siguientes de acuerdo con los valores de su módulo de elasticidad correspondiente al quinto percentil,  $E_{0.05}$  para madera seca, cuyo contenido de humedad es igual o menor que 18 por ciento.

**Tabla 1.1 Grupos de maderas latifoliadas**

	Intervalo de valores de $E_{0.05}$	
	MPa	(kg/cm <sup>2</sup> )
Grupo I	mayor que 11 800	(mayor que 120 000)
Grupo II	8 800 a 11 700	(90 000 a 119 000)
Grupo III	7 360 a 8 730	(75 000 a 89 000)
Grupo IV	4 400 a 7 260	(45 000 a 74 000)

El valor de  $E_{0.05}$  deberá ser determinado experimentalmente con piezas de tamaño estructural.

Los proyectos de elementos estructurales a base de madera no cubiertos por estas Normas, tales como la madera laminada encolada y los diversos tipos de tableros (con excepción de los de madera contrachapada) deberán ser aprobados por la Administración.

## 1.2 Unidades

Las disposiciones de estas Normas se presentan en unidades del sistema internacional, y entre paréntesis en sistema métrico (cuyas unidades básicas son metro, kilogramo fuerza y segundo).

Los valores correspondientes a los dos sistemas no son exactamente equivalentes, por lo que cada sistema debe utilizarse con independencia del otro, sin hacer combinaciones entre los dos.

## 1.3 Clasificación estructural

Para que sean aplicables los valores de diseño propuestos en estas Normas, las maderas de coníferas deberán clasificarse de acuerdo con la norma NMX-C-239 (ref. 1) "Calificación y clasificación visual para madera de pino en usos estructurales", la cual establece dos clases de madera estructural, A y B. Las maderas de latifoliadas deberán clasificarse de acuerdo con la norma MNX-C-409-ONNCCE (ref. 2).

Otros métodos de clasificación deberán ser aprobados por la Administración.

## 1.4 Dimensiones

Para efectos de dimensionamiento se utilizarán con preferencia las secciones especificadas en la norma NMX-C-224-ONNCCE (ref. 3) "Dimensiones de la madera aserrada para su uso en la construcción". Para piezas con dimensiones mayores que las cubiertas en la norma citada y, en general, para secciones que no se ajusten a ellas deberá utilizarse la sección real en condición seca.

## 1.5 Contenido de humedad

El contenido de humedad, CH, se define como el peso original menos el peso anhidro dividido entre el peso anhidro y se expresa en porcentaje. Se considera madera seca a la que tiene un contenido de humedad igual o menor que 18 por ciento, y húmeda, a aquella cuyo contenido de humedad es superior a dicho valor. El valor máximo admisible se limita a 50 por ciento.

## 1.6 Anchos de cubierta a considerar para soporte de cargas concentradas

Para el diseño de cubiertas se considerarán como anchos, b, de la sección que soporta las cargas vivas concentradas indicadas en la sección 1.7, los valores de la tabla 1.2, tanto para el cálculo de resistencia como de deflexión.

**Tabla 1.2 Anchos, b, para soporte de cargas concentradas en cubiertas**

Condición	b
Duelas a tope <sup>1</sup>	Ancho de una duela
Duelas machihembradas <sup>2</sup>	2 × ancho de una duela + 150 mm, pero no más de 450 mm
Madera contrachapada <sup>3</sup>	610 mm

<sup>1</sup> Grosor mínimo 19 mm;

<sup>2</sup> Grosor mínimo 13 mm;

<sup>3</sup> Grosor mínimo 9 mm.

## 1.7 Cargas vivas concentradas para diseño de pisos de madera

Para el diseño de pisos ligeros de madera se deberán tomar en consideración las disposiciones señaladas en la sección 6.1.2 de las Normas Técnicas Complementarias sobre Criterios y Acciones para el Diseño Estructural de las Edificaciones, con las siguientes observaciones relacionadas a las cargas vivas concentradas:

- En el caso de sistemas de piso ligeros de madera con cubierta rigidizante destinados a habitación (inciso (a) de la tabla 6.1 de las Normas Técnicas Complementarias sobre Criterios y Acciones para el Diseño Estructural de las Edificaciones) se considerará en lugar de  $W_m$ , cuando sea más desfavorable una carga concentrada de 1.3 kN (130 kg) para el diseño de los elementos de soporte y de 1 kN (100 kg) para el diseño de la cubierta, en ambos casos ubicadas en la posición más desfavorable.
- Se considerarán sistemas de piso ligeros de madera aquellos formados por tres o más miembros a base de



madera aproximadamente paralelos y separados entre sí no más de 800 mm y unidos con una cubierta de madera contrachapada, de duelas de madera bien clavada u otro material que proporcione una rigidez equivalente.

- c) En el caso de sistemas de piso ligeros con cubierta rigidizante definidos como en la nota anterior, destinados a oficinas, despachos y laboratorios (inciso (b) de la tabla 6.1 de las Normas Técnicas Complementarias sobre Criterios y Acciones para el Diseño Estructural de las Edificaciones) se considerará en lugar de  $W_m$ , cuando sea más desfavorable, una carga concentrada de 2 kN (200 kg) para el diseño de los elementos de soporte y de 1.5 kN (150 kg) para el diseño de la cubierta, ubicadas en la posición más desfavorable.

## 2. PRINCIPIOS GENERALES DE DISEÑO

### 2.1 Métodos de diseño

El diseño de elementos de madera y de los dispositivos de unión requeridos para formar estructuras se llevará a cabo según los criterios de estados límite establecidos en las Normas Técnicas Complementarias sobre Criterios y Acciones para el Diseño Estructural de las Edificaciones, que fija los requisitos que deben satisfacerse en cuanto a seguridad y comportamiento en condiciones de servicio.

El diseño podrá efectuarse por medio de procedimientos analíticos o experimentales.

En el diseño por métodos analíticos las acciones internas se determinarán considerando que los elementos estructurales y las estructuras tienen un comportamiento lineal elástico.

### 2.2 Valores especificados de resistencias y rigideces

La tabla 2.1 proporciona valores especificados de resistencia y rigidez para madera de coníferas, para las clases estructurales A y B. La tabla 2.2 establece valores especificados para los cuatro grupos de maderas de latifoliadas. La tabla 2.3 contiene valores especificados de resistencia y rigidez para madera contrachapada de especies de coníferas. Los valores de las tablas corresponden a condición seca.

**Tabla 2.1 Valores especificados de resistencias y módulos de elasticidad de maderas de especies coníferas, MPa (kg/cm<sup>2</sup>)**

		Clase	
		A	B
Flexión	$f_{fu}'$	15.2 (155)	9.8 (100)
Tensión paralela a la fibra	$f_{tu}'$	11.3 (115)	6.9 (70)

Compresión paralela a la fibra	$f_{cu}'$	11.8 (120)	9.3 (95)
Compresión perpendicular a la fibra	$f_{nu}'$	3.9 (40)	3.9 (40)
Cortante paralelo a la fibra	$f_{vu}'$	1.18 (12)	1.18 (12)
Módulo de elasticidad promedio	$E_{0.50}$	9 810 (100 000)	7 848 (80 000)
Módulo de elasticidad correspondiente al 5° percentil	$E_{0.05}$	6 376 (65 000)	4 905 (50 000)

**Tabla 2.2 Valores especificados de resistencias y módulos de elasticidad de maderas de especies latifoliadas, MPa (kg/cm<sup>2</sup>)**

		Grupo			
		I	II	III	IV
Flexión	$f_{fu}'$	30.4 (310)	22.6 (230)	15.7 (160)	7.8 (80)
Tensión paralela a la fibra	$f_{tu}'$	20.1 (205)	15.7 (160)	10.8 (110)	5.4 (55)
Compresión paralela a la fibra	$f_{cu}'$	22.1 (225)	16.7 (170)	12.3 (125)	5.9 (60)
Compresión perpendicular a la fibra	$f_{nu}'$	7.4 (75)	5.4 (55)	3.9 (40)	2 (20)
Cortante paralelo a la fibra	$f_{vu}'$	2.5 (25)	2 (20)	1.5 (15)	1 (10)
Módulo de elasticidad promedio	$E_{0.50}$	16 680 (170 000)	11 770 (120 000)	8 830 (90 000)	6 870 (70 000)
Módulo de elasticidad correspondiente al 5° percentil	$E_{0.05}$	11 770 (120 000)	8 830 (90 000)	7 360 (75 000)	4 400 (45 000)

**Tabla 2.3 Valores especificados de resistencias, módulo de elasticidad y módulo de rigidez de madera contrachapada de especies coníferas, MPa (kg/cm<sup>2</sup>)**

Flexión	$f_{fu}'$	16.7 (170)
Tensión	$f_{tu}'$	14.7 (150)
Tensión: fibra en las chapas exteriores perpendicular al esfuerzo (3 chapas)	$f_{tu}'$	8.8 (90)
Compresión		
En el plano de las chapas	$f_{cu}'$	15.7 (160)

Perpendicular al plano de la chapas	$f_{nu}'$	25 (25)
Cortante		
A través del grosor	$f_{gvu}'$	25 (25)
En el plano de las chapas	$f_{ru}'$	1 (10)
Módulo de elasticidad promedio	$E_{0.50}$	10 800 (110 000)
Módulo de rigidez promedio	$G_{0.50}$	490 (5 000)

### 2.3 Factores de resistencia

La tabla 2.4 indica los factores de resistencia,  $F_R$ , para madera maciza y madera contrachapada. Los factores de resistencia correspondientes a las uniones en estructuras de madera se tomarán igual a 0.7 en todos los casos.

**Tabla 2.4 Factores de resistencia para madera maciza y madera contrachapada,  $F_R$**

Acción	Producto	
	Madera maciza	Madera contrachapada
Flexión	0.8	0.8
Tensión paralela	0.7	0.7
Compresión paralela y en el plano de las chapas	0.7	0.7
Compresión perpendicular	0.9	0.9
Cortante paralelo, a través del espesor y en el plano de las chapas	0.7	0.7

### 2.4 Valores modificados de resistencias y rigideces

En los cálculos de las resistencias y deformaciones de diseño de los miembros o uniones se tomará como resistencia o módulo de elasticidad del material o el elemento de unión el valor modificado que resulta de multiplicar el valor especificado correspondiente por los factores de modificación apropiados, según las secciones 2.4.1 y 2.4.2.

#### 2.4.1 Factores de modificación para madera maciza y madera contrachapada

$K_h$  factor por contenido de humedad (tabla 2.5).

$K_d$  factor por duración de carga (tabla 2.6).

$K_c$  factor por compartición de carga igual a 1.15. Aplicable en sistemas formados por tres o más miembros paralelos, separados 610 mm centro a centro, o menos, dispuestos de tal manera que soporten la carga conjuntamente.

$K_p$  factor por peralte (tabla 2.7). Aplicable a secciones que tengan un peralte  $d$ , menor o igual a 140 mm.

$K_{cl}$  factor por clasificación (madera maciza de coníferas únicamente) (tabla 2.8).

$K_v$  factor por condición de apoyo o compartición de carga en cortante (sección 3.2.4.2).

$K_r$  factor por recorte (sección 3.2.4.3).

$K_a$  factor por tamaño de la superficie de apoyo (tabla 2.9).

**Tabla 2.5 Factores de modificación por contenido de humedad,  $K_h$  (aplicables cuando  $CH \geq 18\%$ )**

Concepto	$K_h$
<b>a) Madera maciza de coníferas</b>	
Flexión y tensión paralela a la fibra	1.00
Compresión paralela a la fibra	0.80
Compresión perpendicular a la fibra	0.45
Cortante paralelo a la fibra	0.70
Módulo de elasticidad	1.00
<b>b) Madera maciza de latifoliadas</b>	
Flexión y tensión paralela a la fibra	1.00
Compresión paralela a la fibra	0.80
Compresión perpendicular a la fibra	0.45
Cortante paralelo a la fibra	0.85
Módulo de elasticidad	1.00
<b>c) Madera contrachapada</b>	
Flexión, tensión, cortante a través del grosor y en el plano de las chapas	0.80
Compresión paralela y perpendicular a la cara,	0.60
Módulos de elasticidad y rigidez	0.85

#### 2.4.2 Factores de modificación para uniones

$J_h$  factor por contenido de humedad (tabla 2.10).

$J_g$  factor por hilera de elementos para pernos y pijas (tabla 2.11).

$J_d$  factor por duración de carga (tabla 2.12).

$J_{gp}$  factor por grosor de piezas laterales en pernos y pijas (tabla 2.13).

$J_{di}$  factor para clavos para diafragmas igual a 1.3.

$J_{gc}$  factor por grosor de piezas laterales en clavos (tabla 2.14).

- $J_a$  factor para clavos lanceros (tabla 2.15).  
 $J_p$  factor para clavos hincados paralelamente a la fibra igual a 0.6.  
 $J_n$  factor por carga perpendicular a la fibra en pijas (tabla 2.16).  
 $J_{dp}$  factor por doblado de la punta en clavos (tabla 2.17).

**Tabla 2.6 Factores de modificación por duración de carga (aplicables para madera maciza y madera contrachapada)<sup>1</sup>,  $K_d$**

Condición de carga	$K_d$
Carga continua	0.90
Carga normal: carga muerta más carga viva	1.00
Carga muerta más carga viva en cimbras, obras falsas y techos (pendiente < 5%)	1.25
Carga muerta más carga viva más viento o sismo, y carga muerta más carga viva en techos (pendiente $\geq$ 5%)	1.33
Carga muerta más carga viva más impacto	1.60

<sup>1</sup> No son aplicables a los módulos de elasticidad.

**Tabla 2.7 Factores de modificación por peralte,  $K_p$ , aplicables a secciones que tengan un peralte,  $d \leq 140$  mm**

Concepto	$K_p$
Flexión	1.25
Tensión y compresión paralelas a la fibra	1.15
Compresión perpendicular a la fibra	1.00
Cortante paralelo a la fibra	1.50
Módulo de elasticidad	1.10

**Tabla 2.8 Factores de modificación por clasificación para madera maciza de coníferas<sup>1</sup>,  $K_{c1}$**

Regla de clasificación (Según NMX-C-239)	$K_{c1}$
<b>a) Para valores especificados de resistencia</b>	
Regla general <sup>2</sup>	0.80
Reglas especiales <sup>3</sup>	1.00
Regla industrial <sup>4</sup>	1.25
<b>b) Para valores de módulo de elasticidad</b>	
Regla general <sup>2</sup>	0.90
Reglas especiales <sup>3</sup>	1.00
Regla industrial <sup>4</sup>	1.15

<sup>1</sup> Usar siempre  $K_{c1} = 1.0$  para madera de latifoliadas;

<sup>2</sup> Aplicable a cualquier sección transversal especificada en la ref. 3;

<sup>3</sup> Aplicables a secciones transversales particulares: todas las de 38 mm de grosor y las de 87×87 mm y 87×190 mm, únicamente cuando se utilicen de canto;

<sup>4</sup> Aplicable a secciones transversales de 38 mm de grosor únicamente cuando se utilicen de canto.

**Tabla 2.9 Factores de modificación por tamaño de la superficie de apoyo<sup>1</sup>,  $K_a$**

Longitud de apoyo o diámetro de rondana, mm	$K_a$
15 o menor	1.80
25	1.40
40	1.25
50	1.20
75	1.15
100	1.10
150 o mayor	1.00

<sup>1</sup> Este factor es aplicable solamente cuando la superficie de apoyo diste por lo menos 80 mm del extremo del miembro.

## 2.5 Factor de comportamiento sísmico para estructuras de madera

De acuerdo con el Capítulo 5 de las Normas Técnicas Complementarias para Diseño por Sismo, podrán utilizarse los siguientes valores de  $Q$  para estructuras cuya resistencia a fuerzas horizontales sea suministrada por sistemas estructurales a base de elementos de madera:

- $Q = 3.0$  para diafragmas construido con madera contrachapada, diseñados de acuerdo con lo indicado en los Capítulos 4 y 6 de estas Normas;
- $Q = 2.0$  para diafragmas construido con duelas inclinadas y para sistemas de muros formados por duelas de madera horizontales o verticales combinadas con elementos diagonales de madera maciza; y
- $Q = 1.5$  para marcos y armaduras de madera maciza.

**Tabla 2.10 Factor de modificación por contenido de humedad en uniones,  $J_h$**

Condición de la madera cuando se fabrica la junta	Seca $CH \leq 18\%$	Húmeda $CH > 18\%$

Condición de servicio	Seca	Húmeda	Seca	Húmeda	pijas en extracción				
					Clavos	1.0	0.67	0.8	0.67
Pernos y pijas									
Compresión paralela a la fibra	1.0	0.67	1.0	0.67					
Compresión perpendicular y	1.0	0.67	0.4	0.27					

**Tabla 2.11 Factor de modificación por grupo de conectores para pernos y pijas<sup>1</sup>, J<sub>g</sub>**

a) Para piezas laterales de madera									
Relación de áreas <sup>2</sup>	La menor de A <sub>m</sub> o A <sub>s</sub> , mm <sup>2</sup> (cm <sup>2</sup> )			Número de conectores de una hilera					
				2	3	4	5	6	7
0.5	8 000	(80)	1.00	0.92	0.84	0.76	0.68	0.61	0.55
	8 000 a 18 000	(80 a 180)	1.00	0.95	0.88	0.82	0.75	0.68	0.62
	18 000 a 42 000	(180 a 420)	1.00	0.98	0.96	0.92	0.87	0.83	0.79
	mayor que 42 000	(mayor que 420)	1.00	1.00	0.98	0.95	0.91	0.88	0.85
1.0	8 000	(80)	1.00	0.97	0.92	0.85	0.78	0.71	0.65
	8 000 a 18 000	(80 a 180)	1.00	0.98	0.94	0.89	0.84	0.78	0.72
	18 000 a 42 000	(180 a 420)	1.00	1.00	0.99	0.96	0.92	0.89	0.85
	mayor que 42 000	(mayor que 420)	1.00	1.00	1.00	0.99	0.96	0.93	0.91

  

b) Para piezas laterales metálicas									
A <sub>m</sub> , mm <sup>2</sup> (cm <sup>2</sup> )			2	3	4	5	6	7	8
16 000 a 26 000	(160 a 260)	1.00	0.94	0.87	0.80	0.73	0.67	0.61	0.61
26 000 a 42 000	(260 a 420)	1.00	0.95	0.89	0.82	0.75	0.69	0.63	0.63
42 000 a 76 000	(420 a 760)	1.00	0.97	0.93	0.88	0.82	0.77	0.71	0.71
76 000 a 130 000	(760 a 1 300)	1.00	0.98	0.96	0.93	0.89	0.85	0.81	0.81
mayor que 130 000	(mayor que 1 300)	1.00	0.99	0.98	0.96	0.93	0.90	0.87	0.87

<sup>1</sup> Interpolar para valores intermedios;

<sup>2</sup> Relación de áreas A<sub>m</sub>/A<sub>s</sub> o A<sub>s</sub>/A<sub>m</sub>, la que resulte menor, donde:

A<sub>m</sub> Área bruta del miembro principal; y

A<sub>s</sub> Suma de las áreas brutas de los miembros laterales.

**Tabla 2.12 Factor de modificación por duración de carga en uniones, J<sub>d</sub>**

Condición de carga	J <sub>d</sub>
Carga continua	0.90
Carga normal: carga muerta más carga viva	1.00
Carga muerta más carga viva en cimbras, obras falsas y techos (pendiente < 5 %)	1.25
Carga muerta más carga viva más viento o sismo y carga muerta más carga viva en techos (pendiente ≥ 5 %)	1.33
Carga muerta más carga viva más impacto	1.60

**Tabla 2.13 Factor de modificación por grosor de piezas laterales de madera y metálicas para pernos y pijas, J<sub>gp</sub>**

Para piezas laterales de madera en pijas <sup>1</sup>	≥ 3.5D	1.00
	2.0D	0.60
Para piezas metálicas en pernos y pijas		1.50

<sup>1</sup> Para valores intermedios de grosores de piezas laterales hacer una interpolación lineal;

donde D es el diámetro de la pija.

**Tabla 2.14 Factor de modificación por grosor de piezas laterales de madera para clavos,  $J_{gc}$**

Grosor de la pieza lateral <sup>1</sup>	$J_{gc}$
1/3	1.00
1/6	0.50

<sup>1</sup> Para valores intermedios de grosores de piezas laterales hacer una interpolación lineal; donde  $l$  es la longitud del clavo.

**Tabla 2.15 Factor de modificación para clavos lanceros,  $J_a$**

Condición de carga	$J_a$
Clavo lancero	0.80
Clavo normal	1.00

**Tabla 2.16 Factor de modificación por carga lateral perpendicular a las fibras para pijas,  $J_n$**

Díámetro de la pija, mm	$J_n$
6.4	0.97
9.5	0.76
12.7	0.65
15.9	0.60
19.1	0.55
22.2	0.52
25.4	0.50

**Tabla 2.17 Factor de modificación por doblado de la punta de clavos,  $J_{dp}$**

Condición	$J_{dp}$
Cortante simple	1.6
Cortante doble <sup>1</sup>	2.0

<sup>1</sup> Las piezas laterales deberán tener un grosor cuando menos igual a la mitad del grosor de la pieza central.

Para estructuras de madera del grupo B podrá utilizarse el método simplificado de análisis indicado en el Capítulo 7 de las Normas Técnicas Complementarias para Diseño por Sismo con los coeficientes sísmicos reducidos de la tabla 7.1 tomando los valores correspondientes a muros de piezas macizas para los diafragmas contrachapados y los correspondientes a muros de piezas huecas para los diafragmas contrachapados con duelas inclinadas y para los sistemas de muros formados por duelas de madera horizontales o verticales combinadas con elementos diagonales de madera maciza. Para el caso de marcos y armaduras de madera maciza, deberá utilizarse el análisis estático (Capítulo 8 de las Normas Técnicas Complementarias para Diseño por Sismo).

## 2.6 Encharcamiento en techos planos

Cada porción del techo deberá diseñarse para sostener el peso del agua de lluvia que pudiera acumularse sobre ella si el sistema de drenaje estuviera bloqueado.

## 3. RESISTENCIAS DE DISEÑO DE MIEMBROS DE MADERA MACIZA

### 3.1 Miembros en tensión

La resistencia de diseño,  $T_R$ , de miembros sujetos a tensión paralela a la fibra se obtendrá por medio de la expresión

$$T_R = F_R f_{tu} A_n \quad (3.1)$$

donde

$f_{tu} = f_{tu}' K_h K_d K_c K_p K_{cl}$ ; (secciones 2.4 y 2.4.1);

$A_n$  área neta; y

$F_R$  factor de resistencia que se tomará igual a 0.7 (tabla 2.4).

El área neta se define como la que resulta de deducir de la sección bruta el área proyectada del material eliminado para taladros o para otros fines. En miembros con taladros en tresbolillo para pernos o pijas se considerarán en la sección crítica analizada los taladros adyacentes cuya separación sea, igual o menor que ocho diámetros.

### 3.2 Miembros bajo cargas transversales

#### 3.2.1 Requisitos generales

##### 3.2.1.1 Claro de cálculo

Para vigas simplemente apoyadas el claro de cálculo se tomará como la distancia entre los paños de los apoyos más la mitad de la longitud requerida en cada apoyo para que no se exceda la resistencia al aplastamiento definida en la sección 3.5.1. En vigas continuas, el claro de cálculo se medirá desde los centros de los apoyos continuos.

##### 3.2.1.2 Recortes

Se permiten recortes, rebajes o ranuras siempre que su profundidad no exceda de un cuarto del peralte del miembro en los apoyos ni de un sexto del peralte en las porciones alejadas de los apoyos y que queden fuera del tercio medio. La longitud de recortes alejados de los apoyos se limita a un tercio del peralte.

### 3.2.2 Resistencia a flexión

La resistencia de diseño,  $M_R$ , de miembros sujetos a flexión se obtendrá por medio de la expresión

$$M_R = F_R f_{fu} S \phi \quad (3.2)$$

donde

$f_{fu} = f_{fu}' K_h K_d K_c K_p K_{cl}$  (secciones 2.4 y 2.4.1);

$S$  módulo de sección;

$\phi$  factor de estabilidad lateral según la sección 3.2.3; y

$F_R$  se tomará igual a 0.8 (tabla 2.4).

### 3.2.3 Estabilidad lateral

#### 3.2.3.1 Requisitos generales

Para vigas sin soportes laterales en sus apoyos que impidan la traslación y la rotación de sus extremos, el factor de estabilidad lateral,  $\phi$ , podrá tomarse igual a la unidad, si la relación entre el peralte y el grosor de la viga no excede de 1.0. Cuando dicha relación es mayor que 1.0 deberá proporcionarse soporte lateral en los apoyos de manera que se impida la traslación y la rotación de los extremos de la viga; el valor de  $\phi$  se determinará de acuerdo con la sección 3.2.3.2, excepto en los casos en que se cumplan las condiciones dadas en la tabla 3.1, cuando puede tomarse la unidad como valor de  $\phi$ . Las reglas de las secciones siguientes son aplicables a miembros sujetos tanto a flexión simple como a flexocompresión.

#### 3.2.3.2 Cálculo del factor de estabilidad lateral, $\phi$

##### a) Longitud sin soporte lateral, $L_u$

Cuando no existan soportes laterales intermedios, la longitud sin soportes laterales,  $L_u$ , se tomará como la distancia centro a centro entre apoyos; en voladizos, se tomará como su longitud.

Cuando existan viguetas perpendiculares a la viga, conectadas a ésta de manera que impidan el desplazamiento lateral de la cara de compresión,  $L_u$ , se tomará como el espaciamiento máximo entre viguetas.

Cuando la cara de compresión de la viga esté soportada en toda su longitud de manera que los desplazamientos laterales queden impedidos,  $L_u$  podrá tomarse igual a cero. Para poder considerar que la cubierta proporciona suficiente restricción lateral deberá estar firmemente unida a la viga y a los miembros periféricos de manera que se forme un diafragma rígido.

**Tabla 3.1 Relaciones  $d/b$  máximas admisibles para las cuales puede tomarse  $\phi = 1$**

Condición de soporte lateral <sup>1</sup>	Relación máxima $d/b$
a) Cuando no existan soportes laterales intermedios	4.0
b) Cuando el miembro se mantenga soportado lateralmente por la presencia de cuando menos una vigueta o tirante al centro del claro	5.0
c) Cuando la cara de compresión del miembro se mantenga soportada lateralmente por medio de una cubierta de madera contrachapada o duela, o por medio de viguetas con espaciamiento $\leq 610$ mm	6.5
d) Cuando se cumplan las condiciones del inciso c, y además exista bloqueo o arrostramiento lateral a distancias no superiores a $8d$	7.5
e) Cuando la cara de compresión como la de tensión se mantenga eficazmente soportada lateralmente	9.0

<sup>1</sup> En todos los casos deberá existir soporte lateral en los apoyos de manera que se impida la traslación y la rotación de la viga.

##### b) Factor de esbeltez, $C_s$

El factor de esbeltez,  $C_s$ , se determinará con la expresión

$$C_s = \sqrt{\frac{L_u d}{b^2}} \quad (3.3)$$

##### c) Determinación del factor de estabilidad lateral, $\phi$

El valor del factor de estabilidad lateral,  $\phi$ , se determinará como sigue:

- 1) Cuando  $C_s \leq 6$ , el valor de  $\phi$  se tomará igual a la unidad.
- 2) Cuando  $6 < C_s \leq C_k$ , el valor de  $\phi$  se determinará con la expresión

$$\phi = 1 - 0.3 \left( \frac{C_s}{C_k} \right)^4 \quad (3.4)$$

donde

$$C_k = \sqrt{\frac{E_{0.05}}{f_{fu}}} \quad (3.5)$$

3) Cuando  $C_s > C_k$  el valor de  $\phi$  se determinará con la expresión

$$\phi = 0.7 \left( \frac{C_k}{C_s} \right)^2 \quad (3.6)$$

No se admitirán vigas cuyo factor de esbeltez,  $C_s$ , sea superior a 30.

### 3.2.4 Resistencia a cortante

#### 3.2.4.1 Sección crítica

La sección crítica para cortante de vigas se tomará a una distancia del apoyo igual al peralte de la viga.

#### 3.2.4.2 Resistencia a cortante de diseño

La resistencia a cortante de diseño,  $V_R$ , en las secciones críticas de vigas se obtendrá por medio de la expresión

$$V_R = \frac{F_R f_{vu} b d}{1.5} \quad (3.7)$$

donde

$f_{vu} = f_{vu}' K_h K_d K_c K_r K_v$  (secciones 2.4 y 2.4.1); y

$F_R$  se tomará igual a 0.7 (tabla 2.4).

Podrá considerarse  $K_v = 2$  en los siguientes casos:

- En las secciones críticas de apoyos continuos; y
- En todas las secciones críticas de vigas de sistemas estructurales con compartición de carga.

En todos los demás casos  $K_v = 1.0$ .

#### 3.2.4.3 Factor de recorte, $K_r$

El factor de recorte,  $K_r$ , se calculará de acuerdo con las siguientes expresiones:

- Recorte en el apoyo en la cara de tensión

$$K_r = \left( 1 - \frac{d_r}{d} \right)^2 \quad (3.8)$$

- Recorte en el apoyo en la cara de compresión y  $e_r \geq d$

$$K_r = 1 - \frac{d_r}{d} \quad (3.9)$$

- Recorte en el apoyo en la cara de compresión cuando  $e_r < d$

$$K_r = 1 - \frac{d_r e_r}{d (d - d_r)} \quad (3.10)$$

## 3.3 Miembros sujetos a combinaciones de momento y carga axial de compresión

### 3.3.1 Requisito general

Toda columna deberá dimensionarse como miembro sujeto a flexocompresión independientemente de que el análisis no haya indicado la presencia de momento.

### 3.3.2 Resistencia a carga axial

La resistencia a compresión de diseño,  $P_R$ , que deberá usarse en las fórmulas de interacción de las secciones 3.3.4 y 3.4.2 se obtendrá por medio de la expresión

$$P_R = F_R f_{cu} A \quad (3.11)$$

donde

$f_{cu} = f_{cu}' K_h K_d K_c K_p K_{cl}$  (secciones 2.4 y 2.4.1);

$A$  área de la sección; y

$F_R$  se tomará igual a 0.7 (tabla 2.4).

### 3.3.3 Efectos de esbeltez

Los efectos de esbeltez se tomarán en cuenta a través de la amplificación de momentos de acuerdo con lo previsto en la sección 3.3.5. En el caso de columnas compuestas de dos o más elementos, la esbeltez se considerará de manera independiente para cada elemento a no ser que se prevea un dispositivo que una los extremos de los elementos rígidamente y espaciadores adecuados.

#### 3.3.3.1 Longitud sin soporte lateral

La longitud sin soporte lateral,  $L_u$ , de miembros bajo compresión se tomará como la distancia centro a centro entre soportes laterales capaces de proporcionar una fuerza de restricción lateral por lo menos igual al cuatro por ciento de la carga axial sobre el miembro. Esta fuerza también deberá ser suficiente para resistir los efectos de los momentos en los extremos y las cargas laterales que pudieran existir.

### 3.3.3.2 Longitud efectiva

Los miembros en compresión se dimensionarán considerando una longitud efectiva,  $L_e = k L_u$ . Para miembros bajo compresión arriostrados contra desplazamientos laterales se tomará  $k = 1.0$ , salvo que se justifique un valor menor. Para miembros en compresión sin arriostramiento contra desplazamientos laterales,  $k$  se determinará por medio de un análisis.

### 3.3.3.3 Limitaciones

- a) Para miembros no arriostrados, los efectos de esbeltez podrán despreciarse si

$$\frac{k L_u}{r} \leq 40$$

donde  $r$  es el radio de giro mínimo de la sección.

- b) Para miembros arriostrados, los efectos de esbeltez podrán despreciarse si

$$\frac{k L_u}{r} \leq 60 - 20 \frac{M_1}{M_2}$$

donde

$M_1, M_2$  momentos actuantes en los extremos multiplicados por el factor de carga apropiado;

$M_1$  momento menor y se considera negativo cuando  $M_1$  y  $M_2$  producen curvatura doble; y

$M_2$  momento mayor y siempre se considera positivo.

- c) No se admiten valores de  $k L_u / r$  superiores a 120.

### 3.3.4 Fórmula de interacción para flexión uniaxial

Los miembros sujetos a compresión y flexión uniaxial deberán satisfacer la siguiente condición

$$\frac{P_u}{P_R} + \frac{M_c}{M_R} \leq 1 \quad (3.12)$$

donde

$M_c$  momento amplificado que se aplicará para diseño con la carga axial  $P_u$ ; y

$P_u$  carga axial última de diseño que actúa sobre el elemento y es igual a la carga de servicio multiplicada por el factor de carga apropiado.

### 3.3.5 Determinación del momento amplificado en miembros restringidos lateralmente

El valor de  $M_c$  se determinará por medio del siguiente procedimiento:

$$M_c = \delta M_o \geq M_2 \quad (3.13)$$

donde

$M_o$  máximo momento sin amplificar que actúa sobre el miembro en compresión y es igual al momento de servicio multiplicado por el factor de carga apropiado; y

$$\delta = \frac{C_m}{1 - \frac{P_u}{P_{cr}}} \quad (3.14)$$

El valor de la carga crítica de pandeo  $P_{cr}$  se obtendrá con la expresión

$$P_{cr} = F_R \frac{\pi^2 E_{0.05} I}{(k L_u)^2} K_p K_{cl} \quad (3.15)$$

donde

$F_R$  se tomará igual a 0.7 (tabla 2.4).

Para miembros restringidos contra el desplazamiento lateral y sin cargas transversales entre apoyos, el valor de  $C_m$  podrá tomarse igual a

$$C_m = 0.6 + 0.4 \frac{M_1}{M_2} \geq 0.4 \quad (3.16)$$

donde  $M_1$  y  $M_2$  tienen el mismo significado que en la sección 3.3.3.3.

Para otros casos tómesese  $C_m = 1.0$ .

### 3.3.6 Momentos en los extremos

Todos los miembros bajo compresión deberán dimensionarse para una excentricidad en cada extremo igual al mayor de los siguientes valores

- La correspondiente al máximo momento asociado a la carga axial; o
- 0.05 de la dimensión del miembro paralela al plano de flexión considerado. Se supone que esta excentricidad ocasiona flexión uniaxial y curvatura simple únicamente.



### 3.3.7 Momentos debidos a encorvadura

Todos los miembros bajo compresión deberán dimensionarse para una excentricidad

$$e_b = \frac{L_u}{300} \quad (3.17)$$

considerando que dicha excentricidad se presenta a la mitad de la distancia entre soportes laterales. Se considerará que los momentos por encorvadura actúan en el mismo plano y en el mismo sentido que los momentos de la sección 3.3.6.

### 3.3.8 Fórmula de interacción para flexión biaxial

Cuando un miembro bajo compresión se encuentre sujeto a flexión respecto a ambos ejes principales, el momento de diseño respecto a cada eje se amplificará multiplicando por  $\delta$ , calculada de acuerdo con las condiciones de restricción y rigidez a la flexión respecto al eje en cuestión.

Los miembros bajo compresión sujetos a flexión biaxial deberán satisfacer la siguiente condición

$$\frac{P_u}{P_R} + \frac{M_{xua}}{M_{xR}} + \frac{M_{yua}}{M_{yR}} \leq 1 \quad (3.18)$$

donde

$M_{xua}$  momento amplificado de diseño respecto al eje X;

$M_{yua}$  momento amplificado de diseño respecto al eje Y;

$M_{xR}$  momento resistente de diseño respecto al eje X; y

$M_{yR}$  momento resistente de diseño respecto al eje Y

## 3.4 Miembros sujetos a combinaciones de momento y carga axial de tensión

### 3.4.1 Momento uniaxial y tensión

Los miembros sujetos a momento uniaxial y tensión deberán satisfacer la siguiente condición

$$\frac{T_u}{T_R} + \frac{M_u}{M_R} \leq 1 \quad (3.19)$$

donde los numeradores son acciones de diseño y los denominadores son resistencias de diseño.

### 3.4.2 Momento biaxial y tensión

Los miembros sujetos a momento biaxial y tensión deberán satisfacer la siguiente condición

$$\frac{T_u}{T_R} + \frac{M_{xu}}{M_{xR}} + \frac{M_{yu}}{M_{yR}} \leq 1 \quad (3.20)$$

donde

$M_{xu}$  momento último actuante de diseño respecto al eje X;

$M_{yu}$  momento último actuante de diseño respecto al eje Y;

$M_{xR}$  momento resistente de diseño respecto al eje X; y

$M_{yR}$  momento resistente de diseño respecto al eje Y.

## 3.5 Compresión o aplastamiento actuando con un ángulo $\theta$ respecto a la fibra de la madera diferente de $0^\circ$

### 3.5.1 Resistencia a compresión perpendicular a la fibra ( $\theta = 90^\circ$ )

La resistencia de diseño,  $N_R$ , de miembros sujetos a compresión perpendicular a la fibra se obtendrá por medio de la siguiente expresión

$$N_R = F_R f_{nu} A_a \quad (3.21)$$

donde

$f_{nu} = f_{nu}' K_h K_d K_c K_a$  (secciones 2.4 y 2.4.1);

$A_a$  área de la superficie de apoyo; y

$F_R$  se tomará igual a 0.9 (tabla 2.4).

### 3.5.2 Efecto del tamaño de la superficie de apoyo

Cuando la longitud de una superficie de apoyo o el diámetro de una rondana sea menor que 150 mm y ninguna porción de dicha superficie se encuentre a menos de 80 mm del extremo del miembro, la resistencia al aplastamiento podrá modificarse con el factor  $K_a$  de la tabla 2.9 (sección 2.4.1).

### 3.5.3 Cargas aplicadas a un ángulo $\theta$ con respecto a la dirección de la fibra

La resistencia a compresión de diseño,  $N_R$ , sobre un plano con un ángulo respecto a la fibra se obtendrá por medio de la siguiente expresión

$$N_R = F_R \frac{f_{cu} f_{nu}}{f_{cu} \sin^2 \theta + f_{nu} \cos^2 \theta} \quad (3.22)$$

donde  $F_R$  se tomará igual a 0.9.

#### 4. RESISTENCIA DE DISEÑO DE PLACAS DE MADERA CONTRACHAPADA

##### 4.1 Requisitos del material

La manufactura de las placas de madera contrachapada que vayan a ser sometidas a acciones, deberán cumplir con las especificaciones de la norma NMX-C-326 (ref. 4) "Madera Contrachapada de Pino".

Las propiedades de resistencia y rigidez de estos productos, deberán ser determinadas experimentalmente para el tipo de acción a que vayan a estar sometidos en la estructura y su comportamiento estructural deberá estar sujeto a criterios aprobados por la Administración. Cuando las placas se utilicen para soportar cargas en estructuras permanentes deberán ser del Tipo 3 definido en la ref. 4 (exterior a prueba de agua) y la calidad de las chapas exteriores deberá ser C o D de acuerdo con esa misma referencia.

En el Apéndice A se presentan las propiedades de la sección para una serie de combinaciones adecuadas de chapas para placas de madera contrachapada. Las propiedades de la sección para cualquier otro tipo de combinación deberán ser calculadas a partir de los grosores de las chapas utilizadas con el procedimiento ahí descrito.

##### 4.2 Orientación de los esfuerzos

Las placas de madera contrachapada son un material ortotrópico y, por lo tanto, las propiedades efectivas de la sección usadas en los cálculos serán las correspondientes a la orientación de la fibra de las chapas exteriores prevista en el diseño.

##### 4.3 Resistencia a carga axial

###### 4.3.1 Resistencia a tensión

La resistencia de diseño,  $T_R$ , a tensión paralela al canto de una placa de madera contrachapada se calculará como

$$T_R = F_R f_{tu} A_1 \quad (4.1)$$

donde

$$f_{tu} = f_{tu}' K_h K_d \quad (\text{secciones 2.4 y 2.4.1});$$

$A_1$  área efectiva de la sección transversal en la dirección considerada (Apéndice A); y

$F_R$  se tomará igual a 0.7 (tabla 2.4).

###### 4.3.2 Resistencia a compresión

La resistencia de diseño,  $P_R$ , a compresión paralela al canto de una placa de madera contrachapada restringida contra el pandeo se calculará como

$$P_R = F_R f_{cu} A_1 \quad (4.2)$$

donde

$$f_{cu} = f_{cu}' K_h K_d \quad (\text{secciones 2.4 y 2.4.1}).$$

$A_1$  área efectiva de la sección transversal en la dirección considerada (Apéndice A); y

$F_R$  se tomará igual a 0.7 (tabla 2.4).

###### 4.3.3 Resistencia a tensión o compresión a un ángulo $\theta$ con la fibra de las chapas exteriores

Los valores especificados de resistencia a tensión o compresión para esfuerzos aplicados a 45 grados con respecto a la fibra de las chapas exteriores serán los de la tabla 2.3. Para los cálculos se utilizará el grosor neto,  $t$ , de la placa.

Para ángulos entre 0 y 45 grados con respecto a la orientación de la fibra en las chapas exteriores puede hacerse una interpolación lineal entre el producto del área y el valor modificado de resistencia para la dirección paralela y el producto similar para el ángulo de 45 grados. Para ángulos entre 45 y 90 grados puede hacerse una interpolación lineal entre el producto del área y el valor modificado de resistencia correspondientes a 45 grados y el producto similar para la dirección perpendicular.

##### 4.4 Placas en flexión

###### 4.4.1 Flexión con cargas normales al plano de la placa

La resistencia de diseño,  $M_P$ , de una placa de madera contrachapada sujeta a flexión por cargas perpendiculares al plano de la placa se determinará con la ecuación

$$M_P = F_R f_{fu} S_1 \quad (4.3)$$

donde

$$f_{fu} = f_{fu}' K_h K_d \quad (\text{secciones 2.4 y 2.4.1});$$

$S_1$  módulo de sección efectivo de la placa (Apéndice A); y

$F_R$  se tomará igual a 0.9 (tabla 2.4).

#### 4.4.2 Flexión con cargas en el plano de la placa

La resistencia de diseño,  $M_Q$ , de una placa de madera contrachapada sujeta a flexión por cargas en su plano y que esté adecuadamente arriostrada para evitar pandeo lateral se calculará como

$$M_Q = F_R f_{tu} \frac{t_p d^2}{6} \quad (4.4)$$

donde

$f_{tu} = f_{tu}' K_h K_d$  (secciones 2.4 y 2.4.1);

$t_p$  grosor efectivo de la placa de madera contrachapada (Apéndice A);

$d$  peralte del elemento; y

$F_R$  se tomará igual a 0.7 (tabla 2.4).

#### 4.5 Resistencia a cortante

##### 4.5.1 Cortante en el plano de las chapas debido a flexión

La resistencia de diseño a cortante en el plano de las chapas,  $V_{R1}$ , para placas sujetas a flexión se calculará como

$$V_{R1} = F_R \frac{I b}{Q} f_{ru} \quad (4.5)$$

donde

$f_{ru} = f_{ru}' K_h K_d$  (secciones 2.4 y 2.4.1);

$\frac{I b}{Q}$  constante para cortante por flexión (Apéndice A); y

$F_R$  se tomará igual a 0.7 (tabla 2.4).

##### 4.5.2 Cortante a través del grosor

La resistencia de diseño a cortante a través del grosor,  $V_{R2}$ , de una placa de madera contrachapada se calculará como

$$V_{R2} = F_R f_{vgu} A \quad (4.6)$$

donde

$f_{vgu} = f_{vgu}' K_h K_d$  (secciones 2.4 y 2.4.1);

$A$  área total de la sección transversal de la placa; y

$F_R$  se tomará igual a 0.7 (tabla 2.4).

#### 4.6 Aplastamiento

La resistencia de diseño al aplastamiento normal al plano de las chapas,  $N_R$ , se calculará como

$$N_R = F_R f_{nu} A_a \quad (4.7)$$

donde

$f_{nu} = f_{nu}' K_h K_d$  (secciones 2.4 y 2.4.1);

$A_a$  área de la superficie de apoyo; y

$F_R$  se tomará igual a 0.9 (tabla 2.4).

### 5. DEFLEXIONES

Las deflexiones calculadas tomando en cuenta los efectos a largo plazo no deberán exceder de los siguientes límites:

- Para claros menores a 3.5 m, una flecha vertical igual al claro entre 240 o el claro entre 480 cuando se afecten elementos no estructurales.
- Para claros mayores a 3.5 m, una flecha vertical igual al claro entre 240 + 5 mm o el claro entre 480 + 3 mm cuando se afecten elementos no estructurales, como se indica en la sección 4.1 de las Normas Técnicas Complementarias sobre Criterios y Acciones para el Diseño Estructural de las Edificaciones.

Las deflexiones de elementos tanto de madera maciza como de madera contrachapada deberán calcularse bajo las cargas de diseño, considerando un factor de carga igual a la unidad. Como módulo de elasticidad se tomará el valor promedio,  $E_{0.50}$ . Los efectos diferidos se calcularán multiplicando la deflexión inmediata debida a la parte de la carga que actúe en forma continua por 1.75, si la madera se instala en condición seca ( $CH \leq 18$  por ciento) y por 2.0, si se instala en condición húmeda ( $CH > 18$  por ciento).

#### 5.1 Madera maciza

Las deflexiones inmediatas de vigas se calcularán utilizando las fórmulas usuales de mecánica de sólidos basadas en la hipótesis de un comportamiento elástico.

#### 5.2 Madera contrachapada

Las deflexiones de las placas de madera contrachapada sometidas a cargas transversales a su plano, o de las vigas con alma de madera contrachapada y patines de madera maciza, deberán calcularse utilizando las fórmulas apropiadas basadas en la hipótesis de un comportamiento elástico. El módulo de elasticidad presentado en la tabla 2.3 puede ser usado para todos las calidades de madera contrachapada de pino que cumplan con los requisitos de la

sección 4.1. El mismo valor es aplicable independientemente de la dirección de la fibra en las chapas exteriores.

Para las vigas con alma de madera contrachapada, la deflexión total calculada deberá ser igual a la suma de las deflexiones debidas a momentos y debidas a cortante. Cuando se calcule la deflexión por cortante en forma separada de la deflexión por flexión el valor del módulo de elasticidad podrá incrementarse en 10 por ciento

En los cálculos deberán utilizarse los valores de las propiedades efectivas de las placas. Estos valores se calcularán considerando que únicamente contribuyen a resistir las cargas las chapas con la dirección de la fibra paralela al esfuerzo principal. Los valores de las propiedades efectivas (grosor, área, módulo de sección, momento de inercia y primer momento de área) de las placas de madera contrachapada para una combinación adecuada de chapas se presentan en el Apéndice A.

Cuando se use cualquier otro tipo de placa, deberán calcularse los valores reales de las propiedades de la sección sin incluir las chapas con la dirección de la fibra perpendicular al esfuerzo principal, y multiplicarse estos valores por los factores  $C$  indicados en la tabla A.1 del Apéndice A para obtener los valores efectivos de la sección transversal.

Los efectos diferidos se tomarán en cuenta de la misma forma que para miembros de madera maciza.

## 6. ELEMENTOS DE UNIÓN

### 6.1 Consideraciones generales

#### 6.1.1 Alcance

Este capítulo proporciona procedimientos para dimensionar uniones con clavos, pernos, pijas y placas dentadas o perforadas.

#### 6.1.2 Resistencia a cortante

Cuando un elemento de unión o un grupo de elementos de unión produzca fuerza cortante en un miembro, la resistencia a cortante de diseño determinada de acuerdo con la sección 3.2.4, se calculará con base en la dimensión  $d_e$  en lugar de  $d$ . La dimensión  $d_e$  se define como la distancia, medida perpendicularmente al eje del miembro, desde el extremo del elemento de unión o grupo de elementos de unión hasta el borde cargado del miembro.

## 6.2 Clavos

### 6.2.1 Alcance

Los valores de resistencia dados en esta sección son aplicables únicamente a clavos de caña lisa que se ajusten a la norma NMX-H-64 “Clavos cilíndricos” (ref. 5).

Los valores para clavos de otras características deberán ser aprobados por la Administración.

### 6.2.2 Configuración de las uniones

Las uniones clavadas deberán tener como mínimo dos clavos.

Los espaciamientos entre clavos serán tales que se evite que la madera forme grietas entre dos clavos próximos, entre sí, o de cualquiera de los clavos a los bordes o extremos de la unión.

La longitud de penetración en el miembro principal deberá ser igual a por lo menos la mitad de la longitud del clavo.

El grosor de la pieza lateral,  $t_1$ , deberá ser igual a por lo menos un sexto de la longitud del clavo, reduciendo la resistencia de la unión de acuerdo con el factor  $J_{gc}$ .

### 6.2.3 Dimensionamiento de uniones clavadas con madera maciza

La resistencia lateral de diseño de clavos hincados perpendicularmente a la fibra deberá calcularse de acuerdo con la sección 6.2.3.1.

La resistencia a la extracción de clavos se considerará nula en todos los casos, exceptuando lo indicado en la sección 6.2.3.2.

#### 6.2.3.1 Resistencia lateral

La resistencia lateral de diseño de una unión clavada,  $N_{ru}$ , deberá ser mayor que o igual a la carga actuante de diseño, y se obtendrá por medio de la expresión

$$N_{ru} = F_R N_u n \quad (6.1)$$

donde

$$N_u = N_u' J_h J_d J_{gc} J_a J_{dp} J_p J_{di} \quad (\text{sección 2.4.2});$$

$N_u'$  valor especificado de resistencia por clavo (tabla 6.1);

$n$  número de clavos; y

$F_R$  se tomará igual a 0.7 (tabla 2.4).

### 6.2.3.2 Resistencia a extracción de clavos lanceros

La resistencia a la extracción de clavos lanceros,  $T_R$ , se calculará con la expresión

$$T_R = 0.10 N_{ru} \quad (6.2)$$

donde

$N_{ru}$  deberá ser calculada de acuerdo con la sección 6.2.4.

### 6.2.4 Dimensionamiento de uniones clavadas con madera contrachapada

La resistencia de diseño bajo cargas laterales de una unión clavada con piezas laterales de madera contrachapada,  $N_{ru}$ , deberá calcularse de acuerdo con lo indicado en la sección 6.2.3.1 utilizando el valor de  $N_u'$  especificado en la tabla 6.2.

## 6.3 Pernos y pijas

### 6.3.1 Requisitos comunes

#### 6.3.1.1 Contacto entre las piezas unidas

Las uniones con pernos y pijas deberán realizarse de manera que exista contacto efectivo entre las piezas unidas. Si el contenido de humedad es superior a 18 por ciento, al

efectuarse el montaje de la estructura en cuestión deberán hacerse inspecciones a intervalos no superiores a seis meses hasta verificar que los movimientos por contracciones han dejado de ser significativos. En cada inspección deberán apretarse los elementos de unión hasta lograr un contacto efectivo entre las caras de las piezas unidas.

#### 6.3.1.2 Agujeros

Los agujeros deberán localizarse con precisión. Cuando se utilicen piezas metálicas de unión, los agujeros deberán localizarse de manera que queden correctamente alineados con los agujeros correspondientes en las piezas de madera.

#### 6.3.1.3 Grupos de elementos de unión

Un grupo de elementos de unión está constituido por una o más hileras de elementos de unión del mismo tipo y tamaño, dispuestas simétricamente con respecto al eje de la carga.

**Tabla 6.1 Resistencia lateral especificada para clavos de alambre,  $N_u'$**

a) Estilo delgado (comunes)			$N_u', N$ (kg)				
Longitud, l		Diámetro, D	Coníferas	Latifoliadas			
mm	pulg.			Grupo I	Grupo II	Grupo III	Grupo IV
38	1 ½	2.0	235 (24)	353 (36)	314 (32)	294 (30)	186 (19)
45	1 ¾	2.3	245 (25)	451 (46)	402 (41)	373 (38)	245 (25)
51	2	2.7	343 (35)	618 (63)	559 (57)	510 (52)	343 (35)
64	2 ½	3.1	471 (48)	814 (83)	736 (75)	657 (67)	441 (45)
76	3	3.4	589 (60)	981 (100)	883 (90)	775 (79)	520 (53)
89	3 ½	3.8	746 (76)	1 226 (125)	1 109 (113)	942 (96)	628 (64)
102	4	4.5	1 050 (107)	1 717 (175)	1 550 (158)	1 265 (129)	844 (86)
114	4 ½	4.5	1 050 (107)	1 717 (175)	1 550 (158)	1 265 (129)	844 (86)
127	5	4.9	1 246 (127)	2 031 (207)	1 795 (183)	1 472 (150)	981 (100)
140	5 ½	4.9	1 246 (127)	2 031 (207)	1 795 (183)	1 472 (150)	981 (100)
152	6	5.3	1 462 (149)	2 374 (242)	2 060 (210)	1 687 (172)	1 128 (115)
b) Estilo grueso (americano)							
38	1 ½	2.2	275 (28)	412 (42)	373 (38)	343 (35)	216 (22)
45	1 ¾	2.7	392 (40)	618 (63)	559 (57)	510 (52)	314 (32)
51	2	3.1	500 (51)	814 (83)	736 (75)	657 (67)	422 (43)
64	2 ½	3.4	589 (60)	981 (100)	883 (90)	775 (79)	520 (53)
76	3	3.8	716 (73)	1 226 (125)	1 109 (113)	942 (96)	628 (64)

89	3 ½	4.1	814 (83)	1 422 (145)	1 285 (131)	1 079 (110)	716 (73)
102	4	4.9	1 109 (113)	2 031 (207)	1 795 (183)	1 472 (150)	981 (100)
114	4 ½	5.3	1 275 (130)	2 374 (242)	2 060 (210)	1 687 (172)	1 128 (115)
127	5	5.7	1 452 (148)	2 747 (280)	2 345 (239)	1 913 (195)	1 275 (130)
140	5 ½	6.2	1 678 (171)	3 257 (332)	2 717 (277)	2 217 (226)	1 481 (151)
152	6	6.7	1 923 (196)	3 796 (387)	3 110 (317)	2 541 (259)	1 697 (173)
178	7	7.2	2 178 (222)	4 385 (447)	3 522 (359)	2 884 (294)	1 923 (196)
203	8	7.8	2 511 (256)	5 150 (525)	4 052 (413)	3 316 (338)	2 207 (225)

**Tabla 6.2 Resistencia lateral especificada para uniones con piezas laterales de madera contrachapada,  $N_u'$**

Grosor del contrachapado mm	Longitud del clavo, l		$N_u'$ N (kg)
	mm	pulg.	
<b>a) Clavo de alambre estilo delgado (comunes)</b>			
9	51	2	392 (40)
13, 16	64	2 ½	491 (50)
19, 21	76	3	589 (60)
<b>b) Clavo de alambre estilo grueso (americano)</b>			
9	51	2	441 (45)
13, 16	64	2 ½	540 (55)
19, 21	76	3	638 (65)

Una hilera de elementos de unión está constituida por:

- Uno o más pernos del mismo diámetro, bajo cortante simple o múltiple, colocados paralelamente a la dirección de la carga; o
- Una o más pijas de las mismas características, bajo cortante simple, colocadas paralelamente a la dirección de la carga.

Cuando los elementos de unión se coloquen en tresbolillo y la separación entre hileras adyacentes sea menor que la cuarta parte de la distancia entre los elementos más próximos de hileras adyacentes, medida paralelamente a las hileras, las hileras adyacentes se considerarán como una sola hilera en relación con la determinación de la resistencia del grupo. Para grupos con un número par de hileras, esta regla se aplicará a cada pareja de hileras. Para grupos con un número non de hileras, se aplicará el criterio que resulte más conservador.

#### 6.3.1.4 Rondanas

Se colocará una rondana entre la cabeza o la tuerca del elemento de unión y la madera, con las características generales dadas en la tabla 6.3. Las rondanas podrán

omitirse cuando la cabeza o la tuerca del elemento se apoyen directamente sobre una placa de acero. El área de las rondanas de pernos que estén sujetos a tensión deberá ser tal que el esfuerzo de aplastamiento no sea superior a la resistencia de diseño en compresión perpendicular a la fibra de la madera calculada según la sección 3.5. Si se utilizan rondanas de acero, su grosor no deberá ser inferior a 1/10 del diámetro de rondanas circulares, ni inferior a 1/10 de la dimensión mayor de dispositivos de forma rectangular.

#### 6.3.2 Requisitos particulares para pernos

##### 6.3.2.1 Consideraciones generales

Los datos de capacidad de pernos de las siguientes secciones son aplicables únicamente si los materiales empleados son aceros de bajo carbono especificados en la norma NMX-H-47 "Tornillos con cabeza hexagonal" (ref. 6).

Los valores tabulados de capacidades corresponden a un solo plano de cortante.

Los agujeros para alojar los pernos deberán taladrarse de manera que su diámetro no exceda al del perno en más de 2 mm, ni sea menor que el diámetro del perno más 1 mm.

##### 6.3.2.2 Grosos efectivos de las piezas

###### a) Piezas laterales de madera

- En uniones en cortante simple se tomará como grosor efectivo el menor valor del grosor de las piezas.
- En uniones en cortante doble se tomará como grosor efectivo el menor valor de dos veces el grosor de la pieza lateral más delgada o el grosor de la pieza central.
- La capacidad de uniones de cuatro o más miembros se determinará considerando la unión como una combinación de uniones de dos miembros.

**Tabla 6.3 Dimensiones mínimas de rondanas para uniones con pernos y pijas**

Tipo de rondana	Uso	Diámetro del perno o pija D, mm	Diámetro o lado de la rondana D <sub>o</sub> , mm	Grosor t <sub>o</sub> , mm
Rondana circular delgada de acero	No utilizable para aplicar cargas a tensión al perno o pija.	12.7	35	3
		15.9	45	4
		19.1	50	4
		22.2	60	4
		25.4	65	4
Rondana cuadrada de placa de acero	Utilizable para aplicar cargas de tensión o en uniones soldadas	12.7	65	5
		15.9	70	6
		19.1	75	6
		22.2	85	8
		25.4	90	10
Rondana circular de placa de acero	Para cualquier uso, salvo casos en que cargas de tensión produzca esfuerzos de aplastamiento excesivos en la madera.	12.7	65	5
		19.1	70	6
		22.2	85	8
Rondana de hierro fundido con perfil de cimacio	Para casos en que se requiera rigidez	12.7	65	13
		15.9	75	16
		19.1	90	19
		22.2	100	22
		25.4	100	25

b) Piezas laterales metálicas

Las piezas laterales metálicas deberán tener un espesor mínimo de 3 mm. Se dimensionarán de manera que sean capaces de resistir las cargas que transmiten.

6.3.2.3 Espaciamiento entre pernos

a) Espaciamiento entre pernos de una hilera

En hileras de pernos paralelas a la dirección de la carga, los espaciamientos mínimos, medidos desde los centros de los pernos, serán:

- 1) Para cargas paralelas a la fibra, cuatro veces el diámetro de los pernos.
- 2) Para cargas perpendiculares a la fibra, el espaciamiento paralelo a la carga entre pernos de una hilera dependerá de los requisitos de espaciamiento de la pieza o piezas unidas, pero no será inferior a tres diámetros.

b) Espaciamiento entre hileras de pernos

- 1) Para cargas paralelas a la fibra, el espaciamiento mínimo deberá ser igual a dos veces el diámetro del perno.

- 2) Para cargas perpendiculares a la fibra, el espaciamiento deberá ser por lo menos 2.5 veces el diámetro del perno para relaciones entre grosores de los miembros unidos iguales a dos, y cinco veces el diámetro del perno, para relaciones iguales a seis. Para relaciones entre dos y seis puede interpolarse linealmente.

- 3) No deberá usarse una pieza de empalme única cuando la separación entre hileras de pernos paralelas a la dirección de la fibra sea superior a 125 mm.

c) Distancia a los extremos

La distancia a los extremos no deberá ser inferior a:

- 1) Siete veces el diámetro del perno para miembros de maderas latifoliadas de los grupos III y IV y de coníferas en tensión.
- 2) Cinco veces el diámetro del perno para miembros de maderas latifoliadas de los grupos I y II en tensión.
- 3) El valor mayor de cuatro veces el diámetro del perno o 50 mm, para miembros en compresión, y para miembros cargados perpendicularmente a la fibra, de maderas de cualquier grupo.

d) Distancia a los bordes

Para miembros cargados perpendicularmente a las fibras, la distancia al borde cargado será igual a por lo menos cuatro veces el diámetro del perno y la distancia al borde no cargado será igual a por lo menos el menor de los valores siguientes: 1.5 veces el diámetro del perno, o la mitad de la distancia entre hileras de pernos.

### 6.3.3 Resistencia de uniones con pernos

#### 6.3.3.1 Resistencia lateral

La resistencia lateral de diseño de una unión con pernos,  $P_{ru}$ ,  $Q_{ru}$  o  $N_{ru}$ , deberá ser mayor o igual a la carga actuante de diseño y se obtendrá por medio de las siguientes expresiones:

Para carga paralela a la fibra

$$P_{ru} = F_R n_p P_{pu} n \quad (6.3)$$

Para carga perpendicular a la fibra

$$Q_{ru} = F_R n_p Q_{pu} n \quad (6.4)$$

Para cargas a un ángulo  $\theta$  con respecto a las fibras

$$N_{ru} = \frac{P_{ru} Q_{ru}}{P_{ru} \sin^2 \theta + Q_{ru} \cos^2 \theta} \quad (6.5)$$

donde

$n_p$  número de planos de cortante;

$P_{pu} = P_{pu}' J_h J_g J_d$  (sección 2.4.2);

$Q_{pu} = Q_{pu}' J_h J_g J_d$  (sección 2.4.2);

$P_{pu}'$  resistencia especificada por perno para cargas paralelas a la fibra (tabla 6.4);

$Q_{pu}'$  resistencia especificada por perno para cargas perpendiculares a la fibra (tabla 6.5);

$n$  número de pernos en un grupo; y

$F_R$  se tomará igual a 0.7 (tabla 2.4).

#### 6.3.3.2 Resistencia a cargas laterales y axiales combinadas

Las resistencias tabuladas corresponden a cargas que actúan perpendicularmente al eje del perno. Si el perno está sujeto a una componente paralela a su eje, deberá considerarse esta componente en su dimensionamiento. Además, deberán instalarse rondanas capaces de resistir dicha componente.



**Tabla 6.4 Valores de  $P_{pu}$  por plano de cortante para cargas paralelas a la fibra con piezas laterales de madera en uniones con pernos, N (kg)**

Diámetro perno mm	Grosor efectivo mm	Coníferas	Latifoliadas			
			Grupo I	Grupo II	Grupo III	Grupo IV
6.4	38	1 432 (146)	2 001 (204)	1 785 (182)	1 177 (120)	981 (100)
	64	1 815 (185)	2 305 (235)	2 119 (216)	1 462 (149)	1 167 (119)
	87	1 815 (185)	2 305 (235)	2 119 (216)	1 560 (159)	1 344 (137)
	mayor que 140	1 815 (185)	2 305 (235)	2 119 (216)	1 560 (159)	1 344 (137)
9.5	38	2 727 (278)	3 816 (389)	3 463 (353)	2 021 (206)	1 501 (153)
	64	3 306 (337)	4 719 (481)	4 169 (425)	2 688 (274)	2 227 (227)
	87	3 875 (395)	5 072 (517)	4 679 (477)	3 071 (313)	2 472 (252)
	mayor que 140	3 993 (407)	5 072 (517)	4 679 (477)	3 443 (351)	2 972 (303)
12.7	38	3 640 (371)	5 866 (598)	4 993 (509)	2 698 (275)	2 011 (205)
	64	5 366 (547)	7 348 (749)	6 583 (671)	4 483 (457)	3 384 (345)
	87	5 955 (607)	8 518 (868)	7 514 (766)	4 836 (493)	4 002 (408)
	140	7 142 (728)	9 064 (924)	8 358 (852)	6 092 (621)	4 827 (492)
	mayor que 190	7 142 (728)	9 064 (924)	8 358 (852)	6 151 (627)	5 307 (541)
15.9	38	4 562 (465)	7 348 (749)	6 249 (637)	3 384 (345)	2 521 (257)
	64	7 681 (783)	10 713 (1 092)	9 702 (989)	5 690 (580)	4 238 (432)
	87	8 603 (877)	11 909 (1 214)	10 624 (1 083)	7 142 (728)	5 768 (588)
	140	10 595 (1 080)	14 205 (1 448)	13 096 (1 335)	8 417 (858)	6 808 (694)
	190	11 193 (1 141)	14 205 (1 448)	13 096 (1 335)	9 633 (982)	7 917 (807)
	mayor que 240	11 193 (1 141)	14 205 (1 448)	13 096 (1 335)	9 633 (982)	8 319 (848)
19.1	38	5 474 (558)	8 819 (899)	7 505 (765)	4 061 (414)	3 021 (308)
	64	9 221 (940)	14 852 (1 514)	12 645 (1 289)	6 838 (697)	5 101 (520)
	87	11 880 (1 211)	16 020 (1 633)	14 431 (1 471)	9 300 (948)	6 926 (706)
	140	13 881 (1 415)	20 061 (2 045)	17 638 (1 798)	11 213 (1 143)	9 212 (939)
	190	16 147 (1 646)	20 493 (2 089)	18 904 (1 927)	12 959 (1 321)	10 359 (1 056)
	240	16 147 (1 646)	20 493 (2 089)	18 904 (1 927)	13 901 (1 417)	11 782 (1 201)
	mayor que 290	16 147 (1 646)	20 493 (2 089)	18 904 (1 927)	13 901 (1 417)	12 007 (1 224)
22.2	38	6 367 (649)	10 251 (1 045)	8 721 (889)	4 719 (481)	3 522 (359)
	64	10 722 (1 093)	17 266 (1 760)	14 695 (1 498)	7 946 (810)	5 925 (604)
	87	14 568 (1 485)	20 748 (2 115)	18 816 (1 918)	10 811 (1 102)	8 054 (821)
	140	17 589 (1 793)	24 868 (2 535)	22 033 (2 246)	14 411 (1 469)	11 998 (1 223)
	190	20 326 (2 072)	27 684 (2 822)	25 535 (2 603)	16 187 (1 650)	13 116 (1 337)
	240	21 817 (2 224)	27 684 (2 822)	25 535 (2 603)	18 394 (1 875)	14 597 (1 488)
	mayor que 290	21 817 (2 224)	27 684 (2 822)	25 535 (2 603)	18 786 (1 915)	16 216 (1 653)
25.4	38	7 279 (742)	11 733 (1 196)	9 987 (1 018)	5 405 (551)	5 925 (604)
	64	12 263 (1 250)	19 757 (2 014)	16 814 (1 714)	9 094 (927)	6 779 (691)
	87	16 667 (1 699)	26 448 (2 696)	22 857 (2 330)	12 361 (1 260)	9 212 (939)
	140	21 994 (2 242)	30 499 (3 109)	27 193 (2 772)	18 237 (1 859)	14 823 (1 511)
	190	24 790 (2 527)	35 914 (3 661)	31 569 (3 218)	19 993 (2 038)	16 393 (1 671)
	240	28 214 (2 876)	36 248 (3 695)	33 432 (3 408)	22 288 (2 272)	17 893 (1 824)
	mayor que 290	28 557 (2 911)	36 248 (3 695)	33 432 (3 408)	24 594 (2 507)	19 689 (2 007)

**Tabla 6.5 Valores de  $Q_{pu}$  por plano de cortante para cargas perpendiculares a la fibra con piezas laterales de madera o metal en uniones con pernos, N (kg)**

Diámetro perno mm	Grosor efectivo mm	Coníferas	Latifoliadas			
			Grupo I	Grupo II	Grupo III	Grupo IV
6.4	38	804 (82)	1 226 (125)	1 059 (108)	579 (59)	481 (49)
	64	1 226 (125)	1 628 (166)	1 501 (153)	853 (87)	706 (72)
	87	1 285 (131)	1 628 (166)	1 501 (153)	1 059 (108)	952 (97)
	mayor que 140	1 285 (131)	1 628 (166)	1 501 (153)	1 059 (108)	952 (97)
9.5	38	1 285 (131)	2 021 (206)	1 756 (179)	873 (89)	706 (72)
	64	1 942 (198)	2 992 (305)	2 580 (263)	1 393 (142)	1 177 (120)
	87	2 502 (255)	3 581 (365)	3 306 (337)	1 756 (179)	1 452 (148)
	mayor que 140	2 825 (288)	3 581 (365)	3 306 (337)	2 335 (238)	2 099 (214)
12.7	38	1 717 (175)	2 757 (281)	2 345 (239)	1 167 (119)	952 (97)
	64	2 835 (289)	4 238 (432)	3 689 (376)	1 962 (200)	1 599 (163)
	87	3 522 (359)	5 415 (552)	4 670 (476)	2 521 (257)	2 119 (216)
	140	5 052 (515)	6 406 (653)	5 906 (602)	3 659 (373)	3 021 (308)
	mayor que 190	5 052 (515)	6 406 (653)	5 906 (602)	4 169 (425)	3 757 (383)
15.9	38	2 148 (219)	3 453 (352)	2 943 (300)	1 462 (149)	1 187 (121)
	64	3 610 (368)	5 690 (580)	4 954 (505)	2 462 (251)	2 001 (204)
	87	4 689 (478)	7 073 (721)	6 131 (625)	3 345 (341)	2 717 (277)
	140	6 759 (689)	10 045 (1 024)	9 084 (926)	4 768 (486)	3 963 (404)
	190	7 917 (807)	10 045 (1 024)	9 261 (944)	6 151 (627)	5 062 (516)
	mayor que 240	7 917 (807)	10 045 (1 024)	9 261 (944)	6 533 (666)	5 062 (516)
19.1	38	2 580 (263)	4 150 (423)	3 532 (360)	1 756 (179)	1 422 (145)
	64	4 336 (442)	6 995 (713)	5 945 (606)	2 953 (301)	2 403 (245)
	87	5 896 (601)	8 917 (909)	7 779 (793)	4 012 (409)	3 267 (333)
	140	8 682 (885)	12 988 (1 324)	11 183 (1 140)	5 984 (610)	5 013 (511)
	190	10 850 (1 106)	14 489 (1 477)	13 371 (1 363)	7 593 (774)	6 278 (640)
	240	11 419 (1 164)	14 489 (1 477)	13 371 (1 363)	9 280 (946)	7 632 (778)
	mayor que 290	11 419 (1 164)	14 489 (1 477)	13 371 (1 363)	9 418 (960)	8 486 (865)
22.2	38	2 992 (305)	4 827 (492)	4 110 (419)	2 040 (208)	1 658 (169)
	64	5 042 (514)	8 123 (828)	6 916 (705)	3 434 (350)	2 796 (285)
	87	6 857 (699)	10 899 (1 111)	9 398 (958)	4 670 (476)	3 796 (387)
	140	10 094 (1 029)	15 451 (1 575)	13 342 (1 360)	7 289 (743)	6 102 (622)
	190	12 871 (1 312)	19 581 (1 996)	17 266 (1 760)	9 084 (926)	7 554 (770)
	240	15 421 (1 572)	19 581 (1 996)	18 060 (1 841)	10 997 (1 121)	9 074 (925)
	mayor que 290	15 421 (1 572)	19 581 (1 996)	18 060 (1 841)	12 724 (1 297)	10 663 (1 087)
25.4	38	3 424 (349)	5 523 (563)	4 699 (479)	2 335 (238)	1 893 (193)
	64	5 768 (588)	9 300 (948)	7 907 (806)	3 934 (401)	3 198 (326)
	87	7 848 (800)	12 635 (1 288)	10 752 (1 096)	5 337 (544)	4 346 (443)
	140	12 017 (1 225)	18 149 (1 850)	15 745 (1 605)	8 594 (876)	6 985 (712)
	190	15 078 (1 537)	23 377 (2 383)	20 111 (2 050)	10 732 (1 094)	8 986 (916)
	240	18 335 (1 869)	25 624 (2 612)	23 642 (2 410)	12 861 (1 311)	10 663 (1 087)
	mayor que 290	20 189 (2 058)	25 624 (2 612)	23 642 (2 410)	15 088 (1 538)	12 439 (1 268)

### 6.3.4 Requisitos particulares para pijas

#### 6.3.4.1 Consideraciones generales

Los datos de capacidad de pijas de las siguientes secciones son aplicables únicamente si los materiales empleados son aceros de bajo carbono especificados en la norma NMX-H-23 “Tornillos de acero para madera” (ref. 7).

Los valores tabulados de capacidades corresponden a una sola pija en extracción o en cortante simple.

#### 6.3.4.2 Colocación de las pijas en las uniones

##### a) Taladros para alojar las pijas

Los taladros para alojar las pijas deberán satisfacer los siguientes requisitos:

- 1) El taladro guía para la caña deberá tener el mismo diámetro que la caña y su profundidad deberá ser igual a la longitud del tramo liso de ésta.
- 2) El taladro guía para el tramo con rosca deberá tener un diámetro entre 65 y 85 por ciento del diámetro de la caña para maderas latifoliadas del grupo I, a 60 a 75 por ciento del diámetro de la caña para maderas latifoliadas del grupo II, y a 40 a 70 por ciento del diámetro de la caña para maderas de los grupos III y IV y coníferas. En cada grupo los porcentajes mayores se aplicarán a las pijas de mayor diámetro. La longitud del taladro guía será por lo menos igual a la del tramo con rosca.

##### b) Inserción de la pija

El tramo roscado deberá insertarse en su taladro guía haciendo girar a la pija con una llave. Para facilitar la inserción podrá recurrirse a jabón o algún otro lubricante, siempre que éste no sea a base de petróleo.

##### c) Espaciamientos

Los espaciamientos y las distancias a los bordes y los extremos para uniones con pijas deberán ser iguales a los especificados en la sección 6.3.2.3 para pernos con un diámetro igual al diámetro de la caña de la pija en cuestión.

#### 6.3.4.3 Penetración de las pijas

En la determinación de la longitud de penetración de una pija en un miembro deberá deducirse del tramo roscado la porción correspondiente a la punta.

### 6.3.5 Resistencia de uniones con pijas

#### 6.3.5.1 Resistencia a la extracción

##### a) Resistencia a tensión de la pija

La resistencia de las pijas determinadas con base en la sección correspondiente a la raíz de la rosca deberá ser igual o mayor que la carga de diseño.

##### b) Resistencia de pijas hincadas perpendicularmente a la fibra

La resistencia a la extracción de diseño de un grupo de pijas hincadas perpendicularmente a la fibra o determinada con la ecuación 6.6 deberá ser igual o mayor que la carga de diseño.

$$P_{re} = F_R Y_e I_p n \quad (6.6)$$

donde

$$Y_e = Y_e' J_h J_d J_{gp} \quad (\text{sección 2.4.2});$$

$Y_e'$  resistencia especificada de extracción por unidad de longitud de penetración (tabla 6.6);

$I_p$  longitud efectiva de penetración de la parte roscada de la pija en el miembro que recibe la punta;

$n$  número de pijas en el grupo; y

$F_R$  se tomará igual a 0.7 (tabla 2.4).

##### c) Resistencia de pijas hincadas paralelamente a la fibra

La resistencia de pijas hincadas paralelamente a la fibra deberá tomarse igual a la mitad de la correspondiente a las pijas hincadas perpendicularmente a la fibra.

#### 6.3.5.2 Resistencia lateral

##### a) Longitud de penetración, $I_p$ , para el cálculo de resistencia lateral

Las longitudes máximas de penetración utilizadas en la determinación de la resistencia lateral,  $P_{ru}$  y  $Q_{ru}$  de pijas, no deberán exceder los valores dados en la tabla 6.7.

##### b) Pijas hincadas perpendicularmente a la fibra

La resistencia lateral de diseño de un grupo de pijas,  $P_{ru}$ ,  $Q_{ru}$  o  $N_{ru}$ , deberá ser igual o mayor que el efecto de las cargas de diseño y se calcularán de acuerdo con las siguientes expresiones:

Para carga paralela a la fibra

$$P_{ru} = F_R A_l n Y_u \quad (6.7)$$

**Tabla 6.6 Resistencia especificada a la extracción de pijas,  $Y_e'$ , N/mm (kg/cm)**

Diámetro		Coníferas	Latifoliadas			
mm	pulg.		Grupo I	Grupo II	Grupo III	Grupo IV
6.4	1/4	34 (35)	118 (120)	69 (70)	39 (40)	14 (14)
7.9	5/16	47 (48)	146 (149)	88 (90)	54 (55)	24 (24)
9.5	3/8	61 (62)	174 (177)	108 (110)	69 (70)	33 (34)
11.1	7/16	74 (75)	201 (205)	127 (129)	82 (84)	42 (43)
12.7	1/2	86 (88)	227 (231)	144 (147)	95 (97)	52 (53)
15.8	5/8	110 (112)	275 (280)	179 (182)	121 (123)	69 (70)
19.0	3/4	132 (135)	323 (329)	211 (215)	145 (148)	85 (87)
22.2	7/8	154 (157)	368 (375)	243 (248)	169 (172)	102 (104)
25.4	1	176 (179)	412 (420)	274 (279)	191 (195)	117 (119)

**Tabla 6.7 Valores máximos de la longitud de penetración,  $l_p$ , para cálculo de resistencia lateral**

	Coníferas	Latifoliadas			
		Grupo I	Grupo II	Grupo III	Grupo IV
Longitud de penetración	10D	8D	9D	10D	11D

**Tabla 6.8 Valores especificados de resistencia lateral para cargas paralelas a la fibra en pijas,  $Y_u'$ , MPa (kg/cm<sup>2</sup>)**

	Coníferas	Latifoliadas			
		Grupo I	Grupo II	Grupo III	Grupo IV
$Y_u'$	3.0 (31)	5.3 (54)	4.1 (42)	3.2 (33)	2.5 (25)

Para carga perpendicular a la fibra

$$Q_{ru} = P_{ru} J_n \quad (6.8)$$

Para carga a un ángulo  $\theta$  con respecto a la fibra

$$N_{ru} = \frac{P_{ru} Q_{ru}}{P_{ru} \sin^2 \theta + Q_{ru} \cos^2 \theta} \quad (6.9)$$

donde

$$Y_u = Y_u' J_n J_d J_{gp} J_g \quad (\text{sección 2.4.2});$$

$Y_u'$  valor especificado (tabla 6.8);

$J_n$  factor de modificación por carga perpendicular a la fibra (tabla 2.16);

$A_l$  superficie de apoyo de la pija, igual a  $D l_p$ ;

$n$  número de pijas en un grupo; y

$F_R$  se tomará igual a 0.7 (tabla 2.4).

c) Pijas hincadas paralelamente a la fibra

La resistencia lateral de pijas hincadas paralelamente a la fibra, deberá tomarse igual a 0.67 de los valores correspondientes para pijas hincadas perpendicularmente a la fibra. No es aplicable el factor de incremento por pieza lateral metálica,  $J_{gp}$ .

## 6.4 Uniones con placas dentadas o perforadas

### 6.4.1 Consideraciones generales

Se entiende por uniones con placa dentadas o perforadas, uniones a base de placas de pequeño calibre en las que la transferencia de carga se efectúa por medio de dientes formados en las placas o por medio de clavos.

Las placas deberán ser de lámina galvanizada con las propiedades mínimas indicadas en la norma NMX-B-009, "Láminas de acero al carbón galvanizadas por el proceso de inmersión en caliente para uso general" (ref. 8).

Las uniones deberán detallarse de manera que las placas en los lados opuestos de cada unión sean idénticas y estén colocadas en igual posición.

Cuando se trate de placas clavadas deberá entenderse el término "clavo" en lugar de "diente".

Para que sean aplicables las reglas de dimensionamiento de las siguientes secciones deberán satisfacerse las siguientes condiciones:

- Que la placa no se deforme durante su instalación;
- Que los dientes sean perpendiculares a la superficie de la madera;

- c) Que la madera bajo las placas no tenga defectos ni uniones de “cola de pescado”; y
- d) Que el grosor mínimo de los miembros unidos sea el doble de la penetración de los dientes.

#### 6.4.2 Dimensionamiento

El dimensionamiento de uniones a base de placas dentadas o perforadas podrá efectuarse por medio de cualquiera de los siguientes procedimientos:

- a) Demostrando experimentalmente que las uniones son adecuadas, mediante pruebas de los prototipos de las estructuras en que se utilicen dichas uniones. Las pruebas deberán realizarse de acuerdo con los lineamientos que establezca la Administración.
- b) Determinando las características de las placas requeridas de acuerdo con las capacidades de las placas obtenidas por medio de las pruebas que especifique la Administración.

### 7. EJECUCIÓN DE OBRAS

#### 7.1 Consideraciones generales

Las indicaciones dadas en esta sección son condiciones necesarias para la aplicabilidad de los criterios de diseño dados en estas Normas.

Cuando la madera se use como elemento estructural, deberá estar exenta de infestación activa de agentes biológicos como hongos e insectos. Se permitirá cierto grado de ataque por insectos, siempre que éstos hayan desaparecido al momento de usar la madera en la construcción. No se admitirá madera con pudrición en ningún estado de avance.

Se podrá usar madera de coníferas de clases A o B o maderas latifoliadas de calidad estructural.

#### 7.2 Normas de calidad

La calidad de la madera de coníferas se regirá por la norma NMX-C-239, “Calificación y clasificación visual para madera de pino en usos estructurales” (ref. 1). Para madera de especies latifoliadas deberá utilizarse norma NMX-C-409-ONNCCE, “Clasificación visual para maderas latifoliadas de uso estructural” (ref. 2).

#### 7.3 Contenido de humedad

Antes de la construcción, la madera deberá secarse a un contenido de humedad apropiado y tan parecido como sea práctico al contenido de humedad en equilibrio promedio de la región en la cual estará la estructura.

La tabla 7.1 indica la relación existente entre humedad relativa, temperatura del bulbo seco y contenido de humedad en equilibrio de la madera maciza de coníferas. Los valores de contenido de humedad en equilibrio para madera contrachapada y para madera maciza de latifoliadas se calculan de los datos de esta tabla como se indica al pie de la misma.

**Tabla 7.1 Contenido de humedad en equilibrio de la madera maciza de coníferas<sup>1</sup> de acuerdo con la humedad relativa y la temperatura de bulbo seco**

Humedad relativa, %	Rango de temperatura del bulbo seco, grados K (°C)	Contenido de humedad en equilibrio ± 0.5 (%)
45	273 a 313 (0 a 40)	8.3
50	273 a 313 (0 a 40)	9.1
55	273 a 313 (0 a 40)	10.0
60	273 a 313 (0 a 40)	10.8
65	273 a 313 (0 a 40)	11.8
70	273 a 313 (0 a 40)	12.9
72	273 a 313 (0 a 40)	14.2
75	273 a 313 (0 a 40)	15.8
80	273 a 313 (0 a 40)	17.8
mayor que 80	273 a 313 (0 a 40)	20.3

<sup>1</sup> Los valores de contenido de humedad en equilibrio para madera contrachapada y madera maciza de latifoliadas son aproximadamente 2 por ciento más bajos que los dados en la tabla.

Si el contenido de humedad de la madera excede el límite indicado en estas Normas para la madera seca (18 por ciento), el material solamente podrá usarse si el riesgo de pudrición en el tiempo que dure el secado es eliminado.

La madera deberá ser almacenada y protegida apropiadamente, contra cambios en su contenido de humedad y daño mecánico, de tal manera que siempre satisfaga los requerimientos de la clase estructural especificada.

#### 7.4 Protección a la madera

Se cuidará que la madera esté debidamente protegida contra cambios de humedad, insectos, hongos, y fuego durante toda la vida útil de la estructura. Podrá protegérsele ya sea por medio de tratamientos químicos, recubrimientos apropiados, o prácticas de diseño adecuadas.

Los preservadores solubles en agua o en aceite utilizados en la preservación de madera destinada a la construcción deberán cumplir con las especificaciones de la norma NMX-C-178-ONNCCE “Preservadores para madera – Clasificación y requisitos” (ref. 9).

Cuando se usen tratamientos a presión deberá cumplirse con la clasificación y requisitos de penetración y retención de acuerdo con el uso y riesgo esperado en servicio indicado por la norma NMX-C-322 “Madera Preservada a Presión – Clasificación y Requisitos” (ref. 10).

Para disminuir el riesgo de ataque por termitas se deberán tomar en cuenta las indicaciones para prevenir el ataque por termitas subterráneas y termitas de madera seca en construcciones con madera de la norma NMX-C-222 “Prevención de Ataque por Termitas” (ref. 11).

### **7.5 Pendiente mínima de los techos**

La superficie de los techos deberá tener una pendiente mínima de 3 por ciento hacia las salidas del drenaje para evitar la acumulación de agua de lluvia. Deberán revisarse periódicamente estas salidas para mantenerlas libres de obstrucciones.

### **7.6 Tolerancias**

Las tolerancias en las dimensiones de la sección transversal de un miembro deberán conformar con los requerimientos prescritos en la norma NMX-C-224-ONNCCE “Dimensiones de la madera aserrada para su uso en la construcción” (ref. 3). Cuando se utilicen miembros de dimensiones distintas a las especificadas en la norma, las dimensiones de la sección transversal de un miembro no serán menores que las de proyecto en más de 3 por ciento.

### **7.7 Transporte y montaje**

El ensamblaje de estructuras deberá llevarse a cabo en tal forma que no se produzcan esfuerzos excesivos en la madera no considerados en el diseño. Los miembros torcidos o rajados más allá de los límites tolerados por las reglas de clasificación deberán ser reemplazados. Los miembros que no ajusten correctamente en las juntas deberán ser reemplazados. Los miembros dañados o aplastados localmente no deberán ser usados en la construcción.

Deberá evitarse sobrecargar, o someter a acciones no consideradas en el diseño a los miembros estructurales, durante almacenamiento, transporte y montaje, y esta operación se hará de acuerdo con las recomendaciones del proyectista.

## **8. RESISTENCIA AL FUEGO**

### **8.1 Medidas de protección contra fuego**

#### **8.1.1 Agrupamiento y distancias mínimas en relación a protección contra el fuego en viviendas de madera**

Las especificaciones de diseño relacionadas con esta sección, deberán tomar como base las indicaciones de la norma NMX-C-145 “Agrupamiento y distancias mínimas en relación a protección contra el fuego en viviendas de madera” (ref. 12).

#### **8.1.2 Determinación de la resistencia al fuego de los elementos constructivos**

La determinación de la resistencia al fuego de los muros y cubiertas deberá hacerse de acuerdo con lo especificado en la norma NMX-C-307 “Resistencia al fuego. Determinación” (ref. 13).

#### **8.1.3 Características de quemado superficial de los materiales de construcción**

Las características de quemado superficial de los materiales utilizados como recubrimiento se deberán determinar de acuerdo a lo indicado en la norma NMX-C-294 “Determinación de las características del quemado superficial de los materiales de construcción” (ref. 14).

### **8.2 Diseño de elementos estructurales y ejecución de uniones**

#### **8.2.1 Diseño de elementos estructurales aislados**

En el diseño de elementos aislados deberá proporcionarse una resistencia mínima de 30 minutos a fuego, de acuerdo a lo especificado en la norma NMX-C-307 “Resistencia al fuego. Determinación” (ref. 13), pudiendo emplearse métodos de tratamiento, recubrimientos, o considerando la reducción de sección de las piezas.

#### **8.2.2 Ejecución de uniones**

Cuando se diseñe una estructura con juntas que transfieran momentos o fuerzas concentradas importantes de un elemento a otro, se deberá tener especial cuidado en el comportamiento de dichas juntas, ya que como efecto de elevadas temperaturas, pueden presentarse asentamientos o plastificación parcial o total de los elementos de unión que causen redistribución de cargas.

## REFERENCIAS

1. SECOFI (Secretaría de Comercio y Fomento Industrial). Calificación y clasificación visual para madera de pino en usos estructurales. NMX-C-239-1985. México, D.F., 1985.
2. SECOFI (Secretaría de Comercio y Fomento Industrial). Clasificación visual para maderas latifoliadas de uso estructural. NMX-C-409-ONNCCE-1999. México, D.F., 1999.
3. SECOFI (Secretaría de Comercio y Fomento Industrial). Dimensiones de la madera aserrada para su uso en la construcción. NMX-C-224-ONNCCE-2000. México, D.F., 2000.
4. SECOFI (Secretaría de Comercio y Fomento Industrial). Madera contrachapada de pino. NMX-C-326-1978. México, D.F., 1978.
5. SECOFI (Secretaría de Comercio y Fomento Industrial). Clavos cilíndricos. NMX-H-64-1960. México, D.F., 1960.
6. SECOFI (Secretaría de Comercio y Fomento Industrial). Tornillos con cabeza hexagonal. NMX-H-47-1979. México, D.F., 1979.
7. SECOFI (Secretaría de Comercio y Fomento Industrial). Tornillos de acero para madera. NMX-H-23-1976. México, D.F., 1976.
8. SECOFI (Secretaría de Comercio y Fomento Industrial). Láminas de acero al carbón galvanizadas por el proceso de inmersión en caliente para uso general. NMX-B-9-1979. México, D.F., 1979.
9. SECOFI (Secretaría de Comercio y Fomento Industrial). Preservadores solubles en agua y aceite. NMX-C-178-ONNCCE-1983. México, D.F., 1983.
10. SECOFI (Secretaría de Comercio y Fomento Industrial). Madera preservada a presión. Clasificación y requisitos. NMX-C-322-ONNCCE-1999. México, D.F., 1981.
11. SECOFI (Secretaría de Comercio y Fomento Industrial). Prevención de ataque por termitas. NMX-C-222-1983. México, D.F., 1983.
12. SECOFI (Secretaría de Comercio y Fomento Industrial). Agrupamiento y distancias mínimas en relación a protección contra el fuego en viviendas de madera. NMX-C-145-1982. México, D.F., 1982.
13. SECOFI (Secretaría de Comercio y Fomento Industrial). Resistencia al fuego. Determinación. NMX-C-307-1982. México, D.F., 1982.
14. SECOFI (Secretaría de Comercio y Fomento Industrial). Determinación de las características del quemado superficial de los materiales de construcción. NMX-C-294-1980. México, D.F., 1980.

## APENDICE A – PROPIEDADES EFECTIVAS DE LA SECCIÓN PARA UNA SERIE DE COMBINACIONES ADECUADAS DE CHAPAS PARA PLACAS DE MADERA CONTRACHAPADA

### A.1 Aplicación

En este apéndice se presentan las propiedades efectivas de la sección que pueden ser utilizadas en el diseño estructural con placas de madera contrachapada.

Las placas de madera contrachapada pueden ser fabricadas con un número de combinaciones diferentes de chapas, para cada uno de los diversos grosores nominales de las placas. Se entiende por grosor nominal, la designación comercial del grosor de las placas o de las chapas. El grosor real de las placas puede variar ligeramente, dependiendo de la tolerancia en manufactura y la combinación de chapas empleada.

Para determinar las propiedades de las diferentes secciones incluidas en este apéndice se consideraron chapas con grosores nominales comerciales disponibles en México actualmente. Se incluyen únicamente las cuatro combinaciones que se estima son más convenientes para el uso estructural, de los seis grosores nominales comerciales más comúnmente producidos en el país.

Las propiedades de la sección dadas en la tabla A.3 son para diseños realizados de acuerdo con las especificaciones de estas Normas y para placas de madera contrachapada de una calidad y comportamiento estructural que cumplan con los requisitos de la sección 4.1 de las mismas.

### A.2 Propiedades de la sección

Las propiedades de la sección incluidas en la tabla A.3 para flexión, tensión, compresión y cortante en el plano de las chapas se calcularon considerando únicamente las chapas con la fibra paralela a la dirección del esfuerzo. Para tomar en cuenta la contribución de las chapas con la dirección de la fibra perpendicular al esfuerzo, se multiplicaron los valores de las propiedades así obtenidos por las constantes  $C$  de la tabla A.1. Para los cálculos de resistencia a cortante a través del grosor deberá utilizarse el área total de la sección transversal de la placa de madera contrachapada.

El cálculo de las propiedades de esta sección se realizó utilizando el siguiente procedimiento:

La suma de los grosores nominales de las chapas para una combinación particular se disminuyó en 0.8 mm en forma simétrica, para tener en cuenta las tolerancias en grosor comunes en procesos de fabricación con control de calidad adecuado. Al valor del grosor disminuido se le llama

grosor neto. Para las placas con la fibra en las chapas exteriores paralelas al esfuerzo se consideró que las chapas con menor grosor eran las exteriores. Para las placas con la fibra en las chapas exteriores perpendicular al esfuerzo, se tomaron como grosores disminuidos, los de las chapas transversales contiguas a las exteriores. En ambos casos el cálculo resulta en la condición más conservadora.

**Tabla A.1 Valores de C para obtener las propiedades efectivas de las placas de madera contrachapada**

Número de chapas	Orientación	Módulo de sección	Momento de inercia
3 chapas	90°	2.0	1.5
4 chapas y más	90°	1.2	1.2
Todas las chapas	0°	1.0	1.0

Los grosores de las chapas consideradas se mantuvieron dentro de los siguientes límites:

**Tabla A.2 Límites en grosores de chapas**

1) Grosor mínimo de chapa	2.5 mm (excepto como se indica en 4, 5 y 6)
2) Grosor máximo de chapas exteriores	3.2 mm (excepto como se indica en 7)
3) Grosor máximo de chapas interiores	6.4 mm
4) Chapas transversales que pueden usarse en placas con 5 chapas de 12 mm de grosor	2.1 mm
5) Cualquier chapa que se desee en placas con 5 chapas con grosor menor que 12 mm	1.6 mm
6) Chapas centrales en placas de 5 chapas	1.6 mm
7) Las placas de 5 chapas con 19 mm de grosor nominal deberán tener todas las chapas del mismo grosor	4.0 mm