

Modelo de Bielas y Tirantes (Strutand Tie Model)

- Sabemos que cuando en las regiones "D" existen fisuras, no puede realizarse un análisis de tensiones basado en Teoría de la Elasticidad. La distribución de esfuerzos puede ser evaluada por medio de reticulados, isostáticamente determinados.
 - El modelo propuesto por Schlaich entre 1982 y 1990 es básicamente una generalización de la Analogía del Reticulado propuesto por Ritter y Morsch.
- Es aplicable a toda estructura o a partes de estructuras de hormigón armado o de hormigón pretensado.
- Resulta de especial interés para diseñar las regiones "D", para las cuales antes no había un método claro de cálculo, y que por lo tanto su diseño se basaba en datos de ensayos experimentales y en la experiencia.

REGIONES "D" y MODELO DE BIELAS y TIRANTES

Lámina 3



Fundamentos

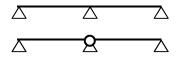
Teorema del Límite Inferior de la Plasticidad Establece que si una estructura es sometida a una distribución de fuerzas internas estáticamente admisible, y

si las secciones transversales de los elementos de la estructura se diseñan de manera de tener una resistencia como para soportar esas fuerzas internas de manera segura,

la estructura no colapsará o estará justo en el punto de colapso.

En otras palabras: si se hace un cálculo estático correcto y se dimensionan las secciones coherentemente con las fuerzas internas resultantes de ese cálculo, observando márgenes de seguridad, la estructura no colapsará.

Para evitar el colapso estructural, no es necesario determinar el mecanismo de rotura real sino que es suficiente hallar un mecanismo resistente viable.



Atención: La estructura debe tener una ductilidad adecuada para poder funcionar como se diseñó.

Este teorema no asegura un buen funcionamiento en ELS

REGIONES "D" y MODELO DE BIELAS y TIRANTES

Lámina 4

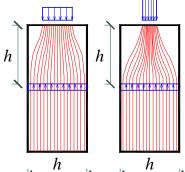
FIUBA – Depto. Construcciones y Estructuras 74.01 y 94.01 - HORMIGON I

Fundamentos

Principio de Saint Venant

Establece que sistemas estáticamente equivalentes producen aproximadamente los mismos efectos a una distancia suficientemente alejada de la zona de aplicación.

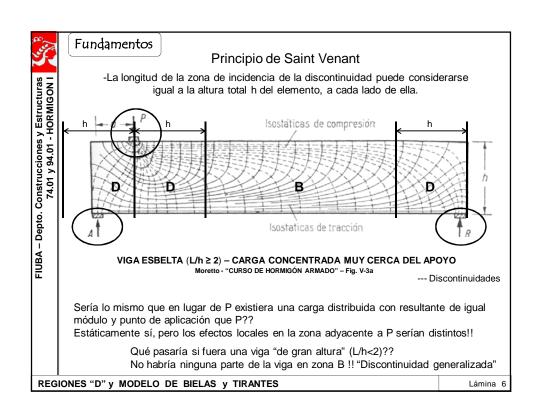
 La longitud de la zona de incidencia de la discontinuidad puede considerarse igual a la altura total h del elemento, a cada lado de ella.

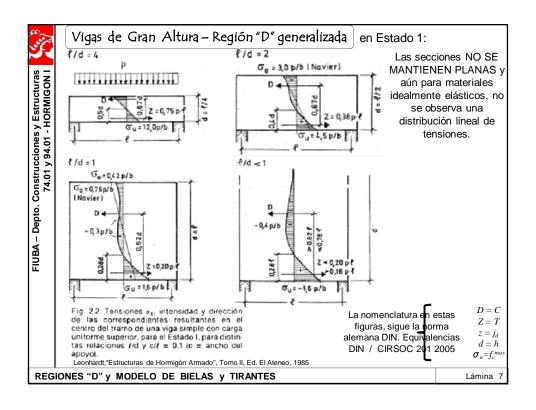


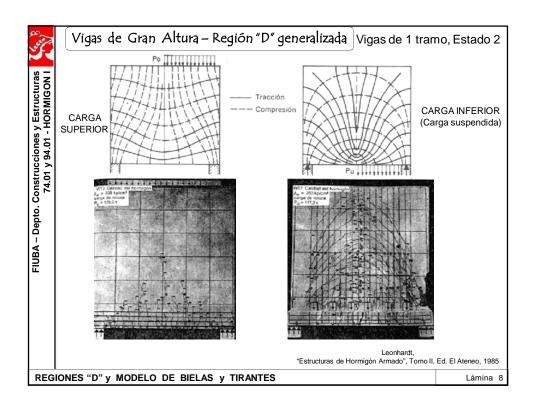
➤ A una distancia h desde la perturbación, puede considerarse que las deformaciones varían en forma aproximadamente lineal en la altura de la sección. (o sea, puede admitirse la Hip. Bernoulli)

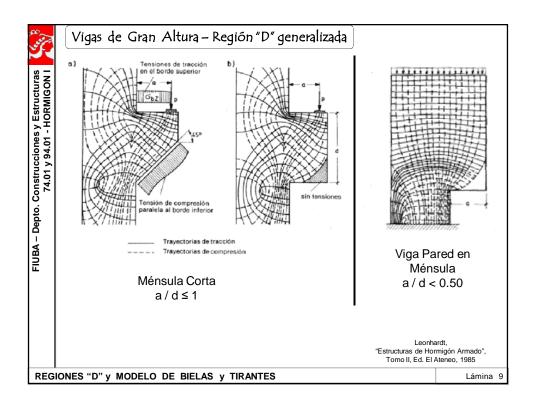
Las regiones "D" son finitas

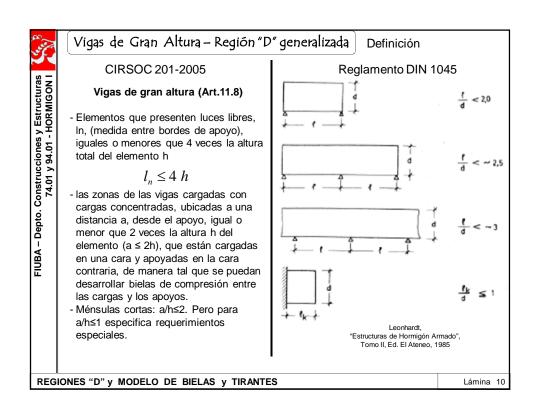
REGIONES "D" y MODELO DE BIELAS y TIRANTES











Modelo de Bielas y Tirantes

Es un modelo de barras de una parte de una estructura que satisface:

- 1- Involucra un sistema de fuerzas en **equilibrio** con un conjunto de cargas dadas
- 2- En cada sección de las bielas, tirantes y zonas nodales, la **resistencia** de diseño es mayor o igual que las fuerzas mayoradas actuantes

$$F_d = \phi F_n \ge F_u$$

CIRSOC 201, Art. 9.3.2.6. Establece para modelos de bielas (Apéndice A) y los puntales, tensores, zonas nodales y de apoyo de dichos modelos ϕ = 0,75

3- La estructura debe tener una ductilidad suficiente como para poder pasar desde un comportamiento elástico a uno plástico que redistribuye las fuerzas internas mayoradas de acuerdo al conjunto de fuerzas que satisface los puntos 1 y 2.

El Teorema del Límite Inferior de la Plasticidad establece que la capacidad de un sistema que satisface 1 y 2 es un límite inferior de la resistencia real de la estructura. Pero esto es cierto sólo si esa distribución de fuerzas supuesta es posible.

Para evitar el colapso estructural, no es necesario determinar el mecanismo de rotura real sino que es suficiente hallar un mecanismo resistente viable.

No hay un único reticulado posible !!

REGIONES "D" y MODELO DE BIELAS y TIRANTES



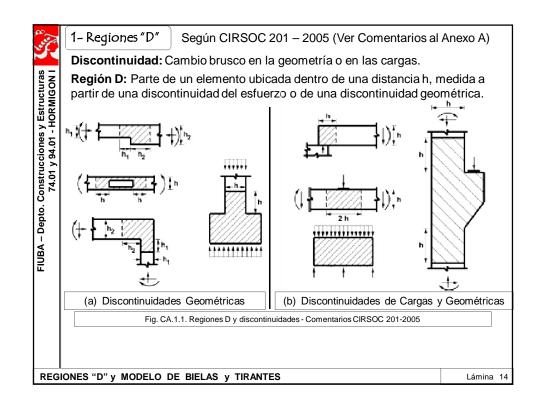
Modelo de Bielas y Tirantes

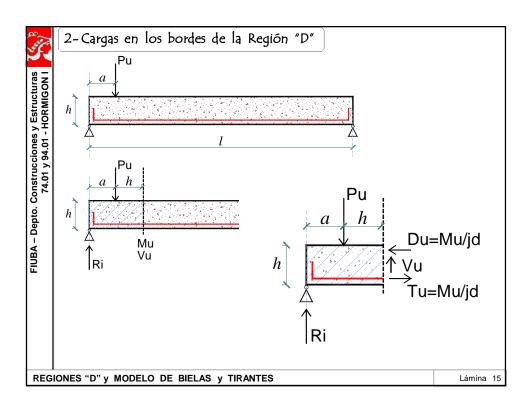
Metodología de aplicación:

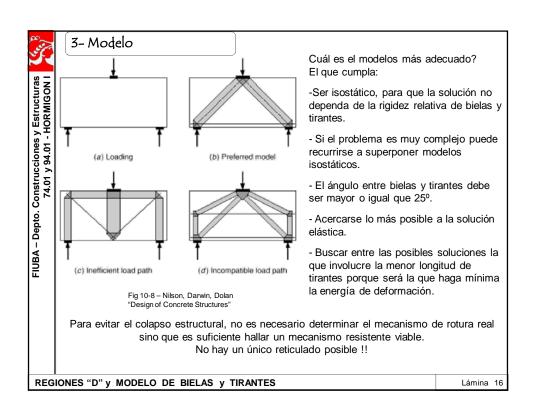
1) Definir y aislar la región "D" a analizar

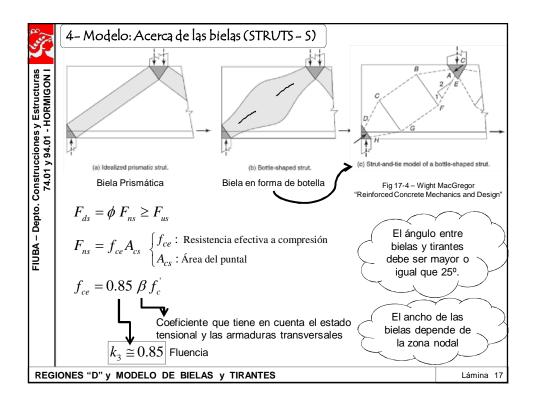
- 2) Calcular los esfuerzos internos (M_u, V_u, P_u) y las respectivas tensiones en los bordes de la zona aislada así como las reacciones de vínculo si hay apoyos incluidos en la región considerada. Transformar todas las tensiones sobre el borde en fuerzas concentradas.
- 3) Diseñar un modelo de reticulado capaz de transferir los esfuerzos a través de la región "D", definir las dimensiones de bielas y zonas nodales, y calcular los esfuerzos en cada elemento.
- 4) Calcular la resistencia de bielas y zonas nodales y verificar la condición de seguridad. Diseñar la armadura de tirantes y sus anclajes, verificando la condición de seguridad.
- 5) Verificar cuantías de armadura mínima para control de fisuración y detallar las barras de armadura a disponer.

REGIONES "D" y MODELO DE BIELAS y TIRANTES









FIUBA – Depto. Construcciones y Estructuras 74.01 y 94.01 - HORMIGON I	$\begin{aligned} & \left\{ 4 - \text{Resistencia de las bielas (STRUTS - S)} \right. \\ & \left. F_{ds} = \phi \; F_{ns} \geq F_{us} \right. \\ & \left. F_{ns} = f_{ce} A_{cs} \right. \\ & \left. f_{ce} \leq \begin{cases} f_{ce}^{-S} = 0.85 \; \beta_s \; f_c^{-} & f_{ce}^{-S} : \text{Resistencia efectiva a compresión del Puntal} \\ f_{ce}^{-NZ} = 0.85 \; \beta_n \; f_c^{-} & f_{ce}^{-NZ} : \text{Resistencia efectiva a compresión de la Zona Nodal} \end{cases} \\ & \left. \begin{cases} = 1.00 \; \text{Para puntales prismáticos} \\ = 0.75 \; \text{Para puntales en forma de botella con armadura que satisface A3.3} \\ = 0.60 \; \lambda \; \text{Para puntales en forma de botella sin armadura que satisface A3.3} \\ = 0.40 \; \text{Para puntales en elementos traccionados o en placas traccionadas} \end{cases} \\ & \left. \begin{cases} = 1.00 \; \text{Para hormigón de densidad normal} \\ = 0.85 \; \text{Para hormigones livianos con arena de densidad normal} \\ = 0.75 \; \text{Para hormigones livianos con todos sus componentes livianos} \end{cases} \end{aligned} \right. \end{aligned}$
REG	IONES "D" y MODELO DE BIELAS y TIRANTES Lámina 18

4- Resistencia de las bielas (STRUTS - S)

$F_{ds} = \phi F_{ns} \ge F_{us}$

Puede disponerse armadura longitudinal en las bielas (como en columnas) para aumentar su resistencia.

Si se agrega armadura:

$$F_{ns} = f_{ce} A_{cs} + A_s' f_s'$$

 A_s : Área de armadura longitudinal comprimida

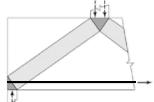
 f_s : Tensión en la armadura comprimida bajo cargas mayoradas

REGIONES "D" y MODELO DE BIELAS y TIRANTES

Lámina 19



4- Modelo: Resistencia de los Tirantes (TIES - T)



 $F_{dt} = \phi \ F_{nt} \ge F_{ut}$ $F_{nt} = f_y A_{ts} + A_{tp} \left(f_{se} + \Delta f_p \right) \begin{cases} \left(f_{se} + \Delta f_p \right) \le f_{py} \\ \Delta f_p = \begin{cases} 420MPa \text{ para armadura pretensada adherente} \\ 70\text{MPa para armadura pretensada no adherente} \end{cases}$

Cuidado con los anclajes: Ganchos o dispositivos mecánicos

Tratar que la longitud total de

 $f_{
m v}$: Tensión de fluencia especificada del acero

 A_{ts} : Área de la armadura de acero de un tensor

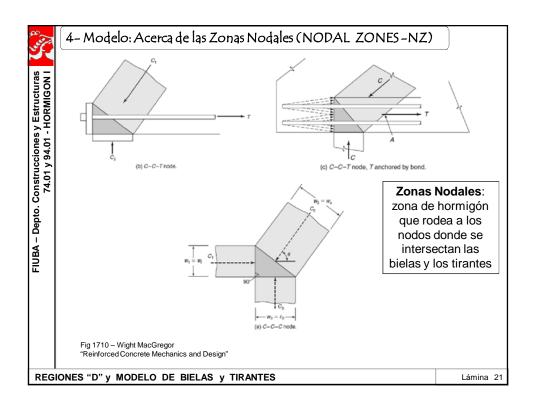
 A_{tp} : Área del acero de pretensado en un tensor

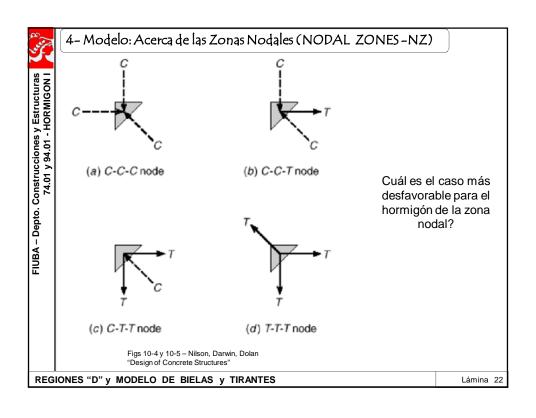
 f_{se} : Tensión efectiva en el acero de pretensado luego de las pérdidas

 Δf_n : Aumento de la tensión en los cables de pretensado debido a las cargas mayoradas

Fig 17-4 – Wight MacGregor "Reinforced Concrete Mechanics and Design"

REGIONES "D" y MODELO DE BIELAS y TIRANTES





4- Modelo: Resistencia de las Zonas Nodales (NODAL ZONES-NZ)

Resistencia de las Zonas Nodales

 $F_{dn} = \phi F_{nn} \ge F_{un}$

 $F_{nn} = f_{ce}^{\ \ NZ} A_{nz} \ \begin{cases} f_{ce}^{\ \ NZ}$: Resistencia efectiva a compresión (sobre una cara de la zona nodal) A_{nz} : Área de la zona nodal

 $f_{ce}^{NZ} = 0.85 \ \beta_n \ f_c$ Coeficiente que tiene en cuenta el estado tensional $k_3\cong 0.85 \label{eq:k3}$ Fluencia

= 1.00 en Zonas Nodales en la que no anclan tensores

 $\beta_{n} \left\{ = 0.80 \text{ en Zonas Nodales en la que ancla 1 tensor} \right. \\ \left. = 0.60 \text{ en Zonas Nodales en la que no ancla más de 1 tensores} \right. \\$

REGIONES "D" y MODELO DE BIELAS y TIRANTES

Lámina 23

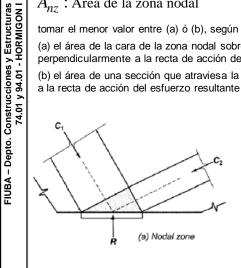
4- Modelo: Resistencia de las Zonas Nodales (NODAL ZONES-NZ)

A_{nz} : Área de la zona nodal

tomar el menor valor entre (a) ó (b), según corresponda:

(a) el área de la cara de la zona nodal sobre la cual actúa Fu, considerada perpendicularmente a la recta de acción de Fu, o

(b) el área de una sección que atraviesa la zona nodal, considerada perpendicularmente a la recta de acción del esfuerzo resultante que actúa sobre la sección.



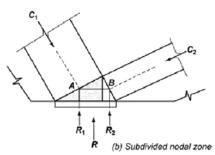
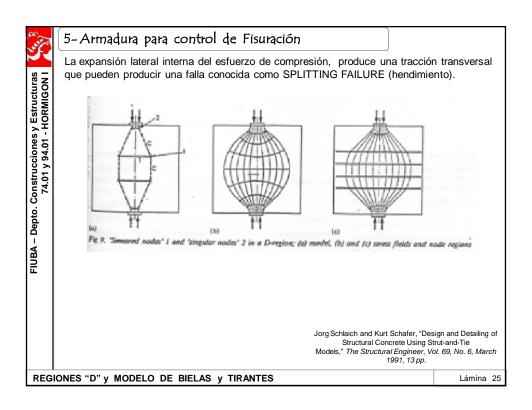
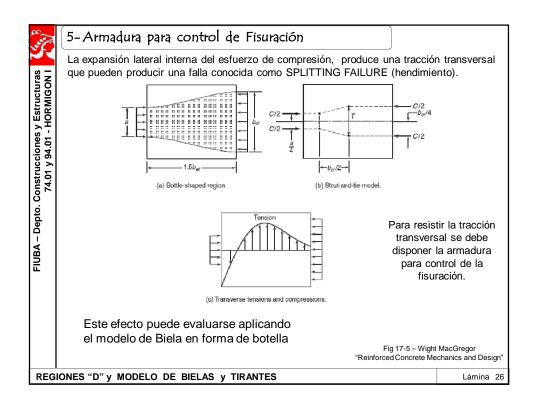


Fig. RA.1.6—Subdivision of nodal zone.

ACI 318-11

REGIONES "D" y MODELO DE BIELAS y TIRANTES





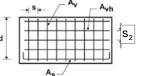


5-Armadura para control de Fisuración

Requerimiento de armadura s/CIRSOC

11.8. En vigas de gran altura o en zonas con cargas cercanas al apoyo (a≤2h), debe disponerse una Armadura Vertical y una Armadura Horizontal.

lisponerse una **Armadura Vertical** y
$$\begin{cases} A_{v} \geq \frac{2.50}{1000} b_{w} s & ; \quad s \leq \begin{cases} d/5 \\ 30cm \end{cases} \end{cases}$$



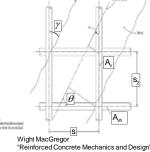
El objeto de estas cuantías de armadura es limitar el ancho de las fisuras

A3.3. Si se toma $\beta s=0.75$, debe disponerse una malla de armadura

calcular la

$$\begin{cases} o \\ \frac{A_{v}}{b_{w}s} sen(\gamma) + \frac{A_{vh}}{b_{w}s_{2}} sen(\theta) \ge \frac{3.00}{1000} \quad ; \quad \text{si } f_{c} \le 42MPa \end{cases}$$

- Si se toma βs=1.00, VALE 11.8
- Para Ménsulas cortas, VER ART. 11.9



REGIONES "D" y MODELO DE BIELAS y TIRANTES

Lámina 27

FIUBA – Depto. Construcciones y Estructuras 74.01 y 94.01 - HORMIGON I

5-Armadura para control de Fisuración

Biela en forma de botella

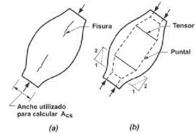


Figura CA.1.8. Puntal en forma de botella: (a) fisuración de un puntal en forma de botella; (b) modelo de bielas de un puntal en forma de botella. Comentrios CIRSOC 201-2005

La armadura para control de la fisuración indicada en el artículo A.3.3. se puede determinar utilizando el modelo de bielas ilustrado en la Figura

La expansión del esfuerzo de compresión se hace con una pendiente de 1:2 con respecto al eje del esfuerzo de compresión aplicado.

El área de la sección transversal Acs de un puntal en forma de botella, se debe considerar como la menor de las áreas de las secciones transversales en los dos extremos del puntal.

REGIONES "D" y MODELO DE BIELAS y TIRANTES

