

Diagramas de Interacción para el Dimensionamiento de Secciones de Hormigón Armado Sometidas a Flexión Recta con Solicitación Axial

Carlos A. Bellagio y María Inés Figueroa *

cbellg@arnet.com.ar

Resumen

En este trabajo se muestra el desarrollo para determinar diagramas de interacción de secciones de hormigón armado sometidas a flexión recta con solicitación axial según la nueva versión del Proyecto de “Reglamento Argentino de Estructuras de Hormigón, CIRSOC 201”, basado en el código ACI 318 del American Concrete Institute de los Estados Unidos.

El empleo de los diagramas resulta de utilidad para el dimensionamiento de columnas de hormigón armado u otros elementos estructurales, utilizados tanto en el ámbito académico como profesional.

Para el desarrollo se elige unos de los casos más frecuentes de empleo, las secciones rectangulares con armadura simétrica utilizadas en las columnas de hormigón armado de edificios, aunque las mismas bases de diseño sirven para la resolución de otros casos de forma de sección o de disposición de la armadura.

Palabras Claves: Reglamento CIRSOC 201-2005 de Hormigón Armado – Flexión recta – Solicitación Axial – Dimensionado

* Carlos Bellagio es Ingeniero Civil, Universidad Nacional de Rosario, 1970. Ex-profesor del Dpto. de Estabilidad de la Facultad de Ingeniería de la Universidad de Buenos Aires. Actualmente es Profesor en las Facultades de Ingeniería de la UCASAL y UNSA y desarrolla su actividad profesional en el área de la Ingeniería Estructural. María I. Figueroa es Ing. en Construcciones e Ing. Civil (Universidad Católica de Salta), Magister en Ingeniería Estructural (Universidad Nacional de Tucumán, 2001). Este trabajo se desarrollo en el marco de la convocatoria del Consejo de Investigaciones de la UCASAL. Se contó con la colaboración de la alumna Luciana Carral de la Carrera de Ing. Civil.

1. Introducción

Debido al cambio reglamentario es necesario difundir elementos para modificar procedimientos establecidos con el uso del actual reglamento, vigente desde 1982.

La actualización se justifica teniendo en cuenta nuevos estudios y experiencias acumuladas en los últimos veinte años. Por ello es importante vencer en los usuarios la inercia propia de la resistencia al cambio, mostrando sus ventajas, aunque para ello se requiera del esfuerzo para conocer nuevos procedimientos, nomenclaturas o diagramas. La contribución de este trabajo es facilitar herramientas de uso frecuente para mitigar esos esfuerzos y contribuir a la formación de los futuros profesionales con su utilización.

Uno de los coautores de este trabajo está a cargo de la cátedra de Hormigón Armado en la Facultad de Ingeniería e Informática de la Universidad Católica de Salta, y de la cátedra de Fundaciones en la Facultad de Ingeniería de la Universidad Nacional de Salta, para las carreras de Ingeniería Civil. En ambas cátedras el desarrollo y aplicación del hormigón armado se realiza desde 2005 según los lineamientos del nuevo reglamento.

2. Bases de diseño

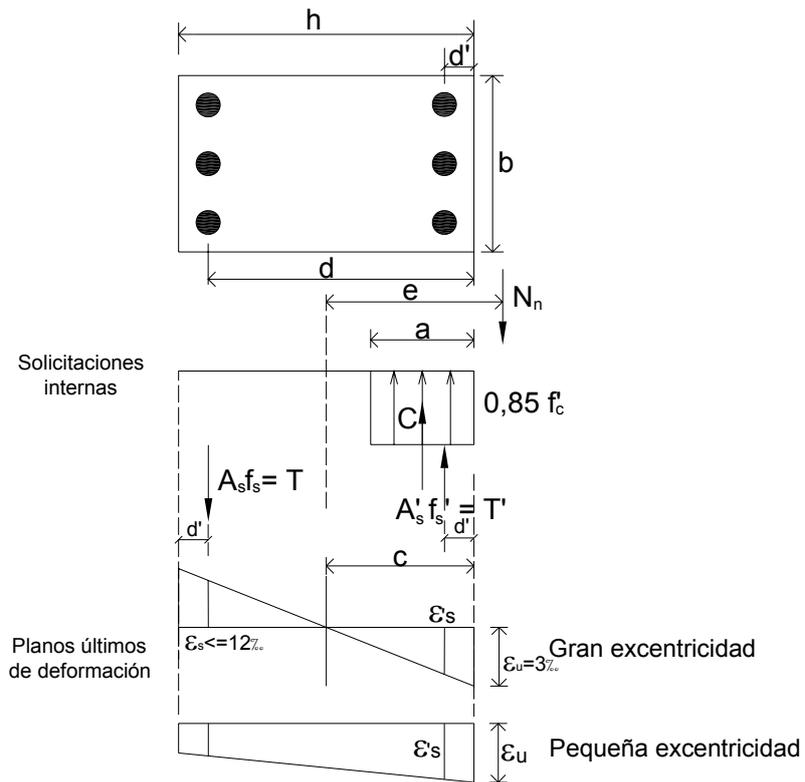
Las hipótesis de cálculo para el análisis de la flexión compuesta adoptadas son las siguientes:

- Bernoulli – Navier, manteniendo las secciones planas hasta su estado límite de deformación.
- Máxima deformación específica para el hormigón en la fibra más alejada del eje neutro del 3 por mil.
- No se considera la resistencia a tracción del hormigón.
- La zona comprimida del hormigón se reemplaza por un bloque rectangular equivalente.
- Si bien no se establecen límites de deformación para el acero en tracción se ha fijado un valor máximo del 12 por ciento, con el fin de trazar los diagramas cuando la línea neutra se ubica en posición muy cercana al borde más comprimido del hormigón.

- Los factores de reducción de resistencia son definidos, tal cual lo establece el nuevo Reglamento según la deformación específica del acero, entre los valores 0.65 y 0.90.

3. Secciones rectangulares con armadura simétrica con flexión recta y compresión

Esquema de análisis:



Parámetros:

$$\gamma = \frac{d'}{h} : \text{Factor de recubrimiento}$$

$$d = h(1 - \gamma)$$

$$A_g = h \times b : \text{Sección bruta}$$

$$a = \beta_1 c \leq h$$

Siendo: $\beta_1 = 0,85$ para $f_c \leq 30 \text{ Mpa}$

$$\beta_1 = 0,85 - 0,05 \frac{f_c - 30}{7} > 0,65 \text{ para } f_c > 30 \text{ Mpa}$$

Cuantía geométrica:

$$\rho = \frac{A_s + A'_s}{A_g} = \frac{A}{A_g}$$

Cuantía mecánica

$$\mu = \rho \frac{f_y}{f_c}$$

Según las relaciones geométricas:

$$\frac{\varepsilon_s + \varepsilon_u}{d} = \frac{\varepsilon_u}{c} \quad \rightarrow \quad \varepsilon_s = \varepsilon_u \left(\frac{d}{c} - 1 \right) = \frac{f_s}{E_s}, \text{ si } \boxed{\varepsilon_s \leq \varepsilon_y}$$

$$f_s = \varepsilon_u \left(\frac{d}{c} - 1 \right) E_s \leq f_y = 420 \text{ Mpa}$$

Consideramos: $\varepsilon_s > 0$ Tracción

Se adopta: $\varepsilon_s \leq 12\%$

$\varepsilon_u = \varepsilon'_c = 3\text{‰} > 0$ Compresión

$E_s = 200.000 \text{ MPa}$

$f_y = 420 \text{ MPa}$

Remplazando obtenemos:

$$\boxed{f_s = 600 \left(\frac{h}{c} (1 - \gamma) - 1 \right) \leq 420} \quad (1)$$

Por otro lado:

$$\frac{\varepsilon_u}{c} = \frac{\varepsilon'_s}{c - d'} \quad \rightarrow \quad \varepsilon'_s = \varepsilon_u \left(1 - \frac{d'}{c} \right)$$

$$f'_s = \varepsilon_u \left(1 - \frac{d'}{c}\right) E_s \leq f_y$$

Consideramos: $\varepsilon'_s > 0$ compresión, $\varepsilon_u = 3\text{‰}$ y $E_s = 200.000 \text{ MPa}$.

$$f'_s = 600 \left(1 - \gamma \frac{h}{c}\right) \leq 420 \quad (2)$$

Ecuación de equilibrio de fuerzas:

$$N_n = C + T' - T$$

Reemplazando tenemos:

$$N_n = 0,85 f'_c a b + A'_s f'_s - A_s f_s \quad \text{si} \quad a \leq h$$

Para obtener expresiones adimensionales reducidas tomamos:

$$n_n = \frac{N_n}{f'_c A_g} = \frac{0,85 \beta_1 c b}{h b} + \frac{\rho/2 f'_s}{f'_c} - \frac{\rho/2 f_s}{f'_c}$$

$$n_n = 0,85 \beta_1 \frac{c}{h} + \frac{\mu}{2 f_y} (f'_s - f_s) \quad (3)$$

Expresión válida para $\beta_1 \frac{c}{h} < 1$

Ecuación de equilibrio de momentos:

$$M_n = N_n \cdot e = C \left(\frac{h}{2} - \frac{a}{2}\right) + T' \left(\frac{h}{2} - d'\right) + T \left(d - \frac{h}{2}\right)$$

Reemplazando:

$$M_n = N_n \cdot e = 0,85 f'_c a b \left(\frac{h}{2} - \frac{a}{2}\right) + A'_s f'_s \left(\frac{h}{2} - d'\right) + A_s f_s \left(d - \frac{h}{2}\right)$$

Como expresión adimensional reducida tenemos:

$$m_n = \frac{M_n}{f'_c A_g h} = \frac{0,85 \beta_1 c b}{h^2 b} \left(\frac{h}{2} - \beta_1 \frac{c}{2}\right) + \frac{\rho f'_s}{2 f'_c h} \left(\frac{h}{2} - \gamma h\right) + \frac{\rho f_s}{2 f'_c h} \left(h(1-\gamma) - \frac{h}{2}\right)$$

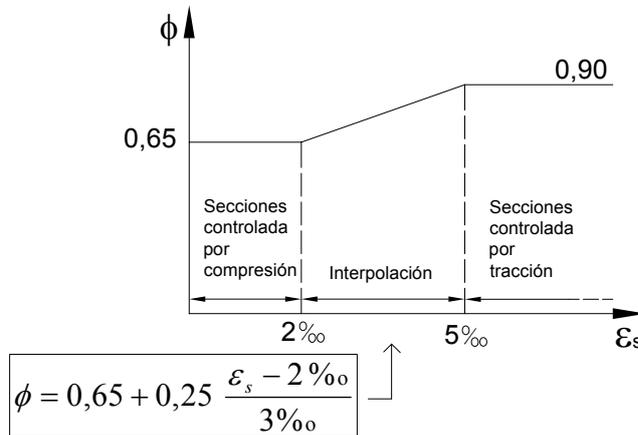
$$m_n = \frac{0,85}{2} \beta_1 \frac{c}{h} \left(1 - \beta_1 \frac{c}{h} \right) + \frac{\mu}{2 f_y} (f'_s + f_s) \left(\frac{1}{2} - \gamma \right) \quad (4)$$

Expresión válida para $\beta_1 \frac{c}{h} < 1$

Como: $N_u \leq \phi N_n$

$M_u \leq \phi M_n$

Donde ϕ se observa en el diagrama siguiente:



ϕ = Coeficiente de reducción de resistencia en función del tipo de rotura

Expresamos:

$$n_u = \frac{N_u}{f'_c A_g}$$

$$m_u = \frac{M_u}{f'_c A_g h}$$

Los límites establecidos para la cuantía geométrica son (s/10.9.1):

$$1\% < \rho < 8\%$$

Situación cubierta trazando los diagramas para valores de μ entre 0,1 y 1,4 con calidades de hormigón entre H-25 y H-40.

Debemos además cumplir con la siguiente limitación de la carga axial de compresión (s/ 10.3.6.2):

$$N_{n \text{ máx}} = 0,80 \left[0,85 f_c (A_g - A_{st}) + f_y A_{st} \right]$$

$$n_{n \text{ máx}} = 0,80 \left[0,85 (1 - \rho) + \mu \right]$$

correspondiendo como ordenada máxima del diagrama al valor:

$$n_{u \text{ máx}} = 0,65 \times 0,80 \left[0,85 \left(1 - \mu \frac{f_c}{f_y} \right) + \mu \right]$$

Procedimiento de resolución para trazar una curva del diagrama de interacción:

- 1) Se adopta el factor de recubrimiento γ
- 2) Se adopta la cuantía mecánica μ
- 3) Se elige c/h y se determinan:

$$f'_s ; f'_s \quad \text{de (1) y (2)}$$

$$n_n ; m_n \quad \text{de (3) y (4)}$$

$$\varepsilon_s = 0,003 \left(\frac{h}{c} (1 - \gamma) - 1 \right) \rightarrow \phi (\varepsilon_s) \text{ del diagrama}$$

- 4) Se determinan:

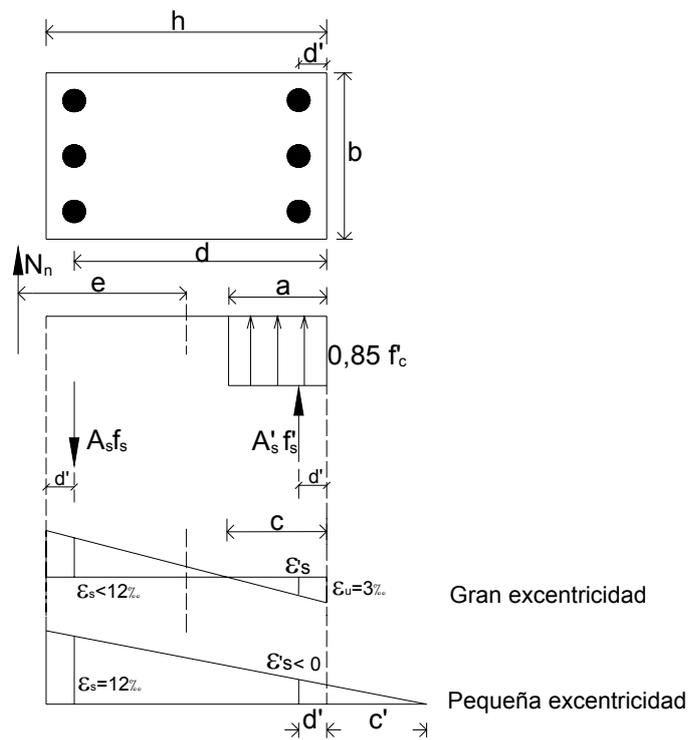
$$n_u = \phi n_n$$

$$m_u = \phi m_n$$

que corresponde a un punto del diagrama.

Luego repetimos el procedimiento modificando el valor de c/h obteniendo así una curva del diagrama.

4. Secciones rectangulares con armadura simétrica con flexión recta y tracción



Para $\frac{c}{h} \geq 0$ y con la deformación en el borde superior del 3% son válidas las expresiones (1) y (2).

Ecuaciones en equilibrio para gran excentricidad:

$$N_n = -C - T' + T$$

Remplazando tenemos:

$$N_n = -0,85 f_c a b - A_s' f_s' + A_s f_s$$

Para obtener expresiones adimensionales reducidas tomamos:

$$\boxed{-n_n = -0,85 \beta_1 \frac{c}{h} - \frac{\mu}{2 f_y} (f_s' - f_s)} \quad (5)$$

La ecuación de momento es la misma que en el caso anterior por lo que la expresión (4) sigue siendo válida.

El procedimiento de análisis es similar al caso anterior, obteniéndose valores n_u negativos (tracción en el diagrama).

Para pequeña excentricidad tenemos:

$$\frac{\varepsilon_s}{d+c'} = \frac{-\varepsilon'_s}{d'+c'} \rightarrow \varepsilon'_s = -\varepsilon_s \frac{\gamma + c'/h}{1 - \gamma + c'/h}$$

$$f'_s = -f_s \frac{\gamma + c'/h}{1 - \gamma + c'/h} \quad (6)$$

De (3) y (4):

$$n_n = \frac{\mu}{2f_y} (f'_s - f_y) \quad (7)$$

$$m_n = \frac{\mu}{2f_y} (f'_s + f_y) \left(\frac{1}{2} - \gamma \right) \quad (8)$$

Para este caso: $n_u = 0,9n_n$ $m_u = 0,9m_n$

Caso particular: si $m_n = 0 \rightarrow f'_s = -f_y$

Tracción simple $n_n = -\mu$

$n_u \leq -0,9\mu$ ordenada mínima del diagrama

Procedimiento de análisis:

- 1) Se adopta γ
- 2) Elegir μ
- 3) Elegir c'/h $\rightarrow f'_s$ (6) $\rightarrow n_n, m_n$ (7) y (8) $\rightarrow n_u, m_u$ corresponden a un punto de una curva de interacción.

Repetimos el procedimiento modificando c'/h igual que en el caso anterior.

Mostramos a continuación, como ejemplo, una tabla de valores que corresponden a una curva de un diagrama.

Ejemplo de Curva de Interacción

Valores adoptados:

$\gamma = 0,1$

H - 30

$\rho(\%) = 1,43$

$\mu = 0,20$

ADN -420

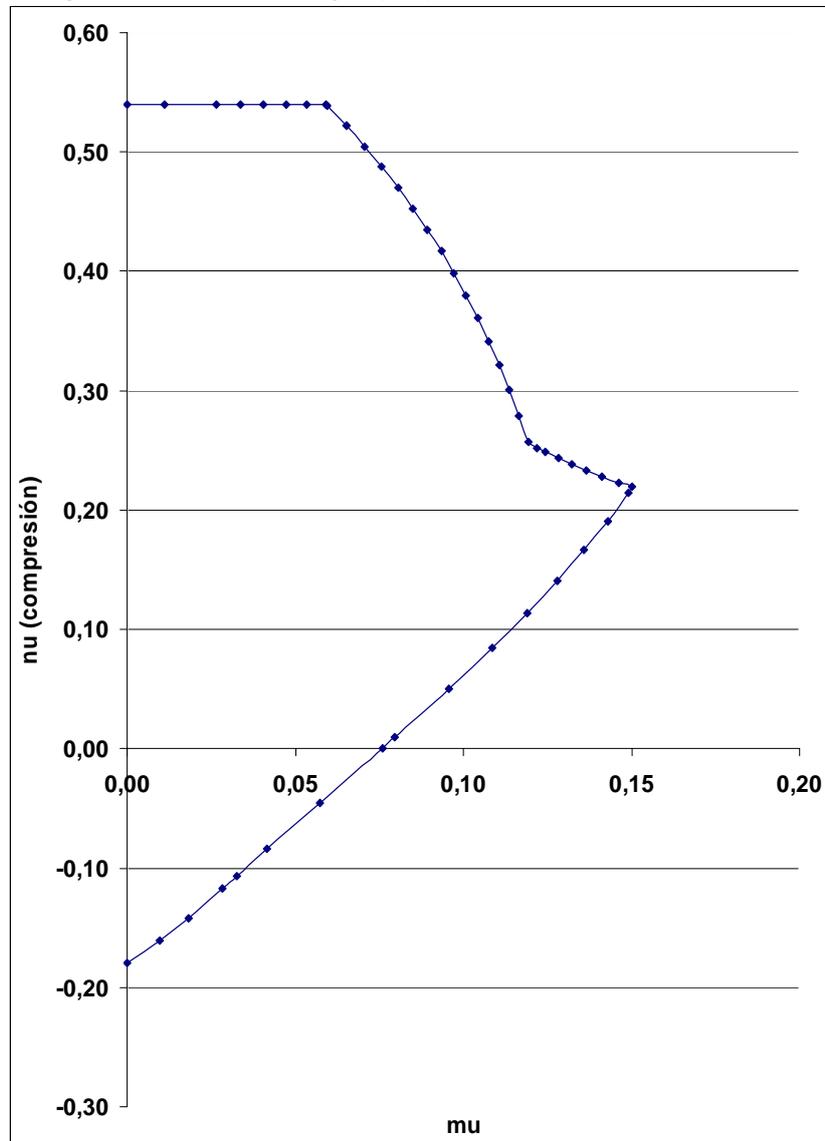
$\beta_1 = 0,85$

$n_n(\text{máx.}) = 0,83 \quad s/10.3.6.2$

c/h	f _s	f _s adop.	f' _s	f' _s adop.	m _n	n _n	ε _s	φ	m _u	n _u
0,0001		420		-420	0,00	-0,20		0,90	0,00	-0,18
0,03	17400	420	-1400	-420	0,01	-0,18	0,0870	0,90	0,01	-0,16
0,0588	8584	420	-420	-420	0,02	-0,16	0,0429	0,90	0,02	-0,14
0,065	7708	420	-323	-323	0,03	-0,13	0,0385	0,90	0,03	-0,12
0,068	7341	420	-282	-282	0,04	-0,12	0,0367	0,90	0,03	-0,11
0,075	6600	420	-200	-200	0,05	-0,09	0,0330	0,90	0,04	-0,08
0,09	5400	420	-67	-67	0,06	-0,05	0,0270	0,90	0,06	-0,05
0,1141	4133	420	74	74	0,08	0,00	0,0207	0,90	0,08	0,00
0,12	3900	420	100	100	0,09	0,01	0,0195	0,90	0,08	0,01
0,15	3000	420	200	200	0,11	0,06	0,0150	0,90	0,10	0,05
0,18	2400	420	267	267	0,12	0,09	0,0120	0,90	0,11	0,08
0,21	1971	420	314	314	0,13	0,13	0,0099	0,90	0,12	0,11
0,24	1650	420	350	350	0,14	0,16	0,0083	0,90	0,13	0,14
0,27	1400	420	378	378	0,15	0,19	0,0070	0,90	0,14	0,17
0,30	1200	420	400	400	0,16	0,21	0,0060	0,90	0,14	0,19
0,33	1036	420	418	418	0,17	0,24	0,0052	0,90	0,15	0,21
0,338	1000	420	422	420	0,17	0,24	0,0050	0,90	0,15	0,22
0,36	900	420	433	420	0,17	0,26	0,0045	0,86	0,15	0,22
0,39	785	420	446	420	0,17	0,28	0,0039	0,81	0,14	0,23
0,42	686	420	457	420	0,18	0,30	0,0034	0,77	0,14	0,23
0,45	600	420	467	420	0,18	0,33	0,0030	0,73	0,13	0,24
0,48	525	420	475	420	0,18	0,35	0,0026	0,70	0,13	0,24
0,51	459	420	482	420	0,18	0,37	0,0023	0,67	0,12	0,25
0,53	419	419	487	420	0,19	0,38	0,0021	0,66	0,12	0,25
0,540	400	400	489	420	0,18	0,39	0,0020	0,65	0,12	0,26
0,57	347	347	495	420	0,18	0,43	0,0017	0,65	0,12	0,28
0,60	300	300	500	420	0,17	0,46	0,0015	0,65	0,11	0,30
0,63	257	257	505	420	0,17	0,49	0,0013	0,65	0,11	0,32
0,66	218	218	509	420	0,17	0,52	0,0011	0,65	0,11	0,34
0,69	183	183	513	420	0,16	0,56	0,0009	0,65	0,10	0,36
0,72	150	150	517	420	0,16	0,58	0,0008	0,65	0,10	0,38
0,75	120	120	520	420	0,15	0,61	0,0006	0,65	0,10	0,40
0,78	92	92	523	420	0,14	0,64	0,0005	0,65	0,09	0,42
0,81	67	67	526	420	0,14	0,67	0,0003	0,65	0,09	0,44
0,84	43	43	529	420	0,13	0,70	0,0002	0,65	0,09	0,45
0,87	21	21	531	420	0,12	0,72	0,0001	0,65	0,08	0,47
0,90	0	0	533	420	0,12	0,75	0,0000	0,65	0,08	0,49
0,93	-19	-19	535	420	0,11	0,78	-0,0001	0,65	0,07	0,50
0,96	-37	-37	538	420	0,10	0,80	-0,0002	0,65	0,07	0,52
0,96	-37	-37	538	420	0,10	0,80	-0,0002	0,65	0,07	0,52
0,99	-55	-55	539	420	0,09	0,83	-0,0003	0,65	0,06	0,54
0,992	-56	-56	540	420	0,09	0,83	-0,0003	0,65	0,06	0,54
1,02	-71	-71	541	420	0,08	0,83	-0,0004	0,65	0,05	0,54

1,05	-86	-86	543	420	0,07	0,83	-0,0004	0,65	0,05	0,54
1,08	-100	-100	544	420	0,06	0,83	-0,0005	0,65	0,04	0,54
1,11	-114	-114	546	420	0,05	0,83	-0,0006	0,65	0,03	0,54
1,14	-126	-126	547	420	0,04	0,83	-0,0006	0,65	0,03	0,54
1,20	-150	-150	550	420	0,02	0,83	-0,0008	0,65	0,01	0,54
1,240	-165	-165	552	420	0,00	0,83	-0,0008	0,65	0,00	0,54

Fig. 1: Resultados del ejemplo planteado, $n_u > 0$ compresión.



5. Modo de utilización de los diagramas

Conocidas las solicitaciones requeridas M_u y N_u se adoptan las dimensiones de la sección, además de elegir los materiales y el factor de recubrimiento γ .

Se calculan los valores reducidos:

$$m_u = \frac{M_u}{f_c A_g h}$$
$$n_u = \frac{N_u}{f_c A_g}$$

Del diagrama correspondiente determinamos la cuantía mecánica μ y luego la geométrica con la expresión:

$$\rho = \mu \frac{f_c}{f_y}$$

Finalmente la sección de armadura es:

$$A = \rho A_g$$

En las figuras siguientes se muestran algunos diagramas obtenidos para distintas calidades de hormigón y factores de recubrimiento.

Fig. 2: Diagrama de Interacción $\gamma = 0.05$, $f'_c \leq 30MPa$. Sección rectangular simétrica

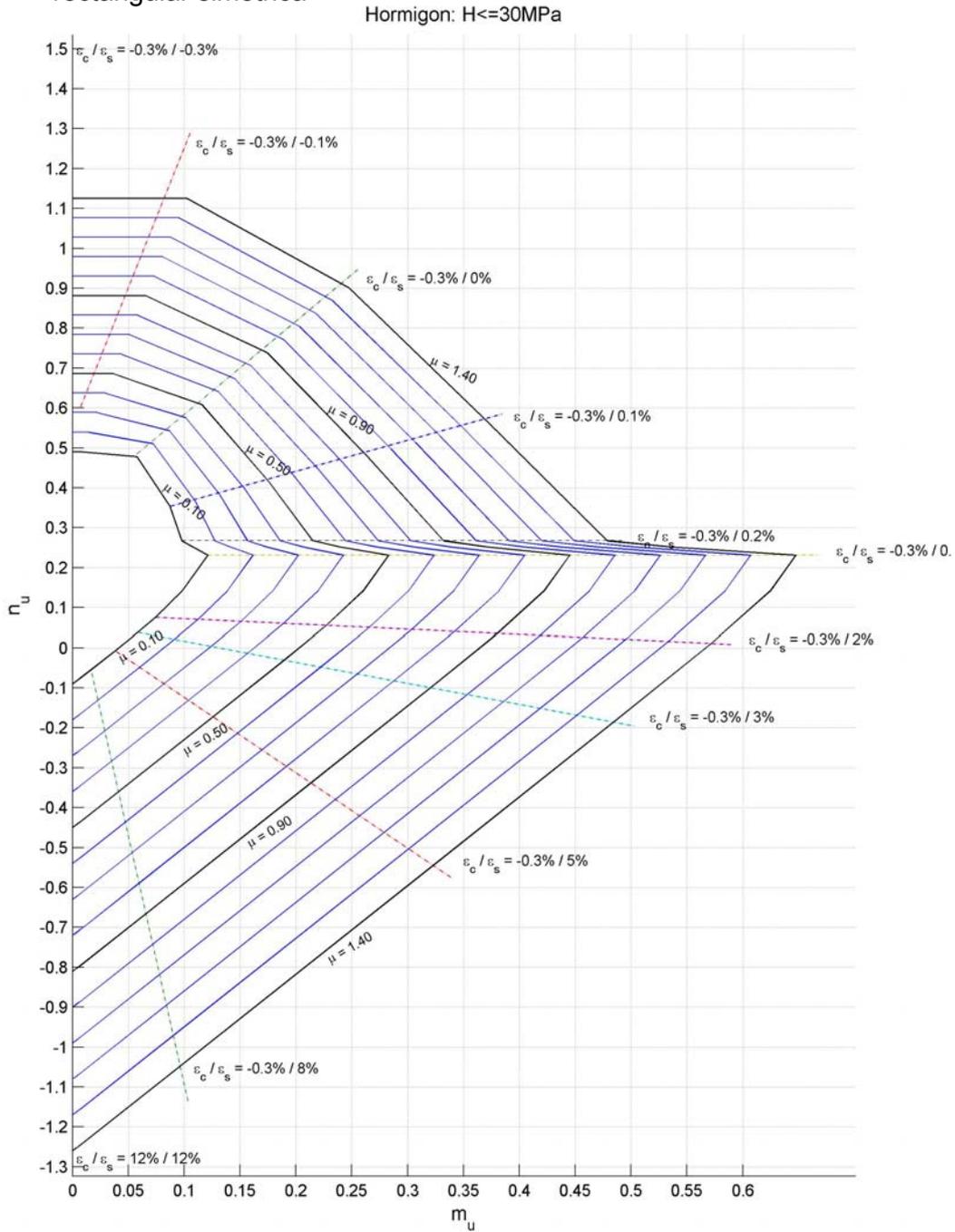


Fig. 3: Diagrama de interacción $\gamma = 0.10$, $f'_c \leq 30MPa$. Sección rectangular simétrica

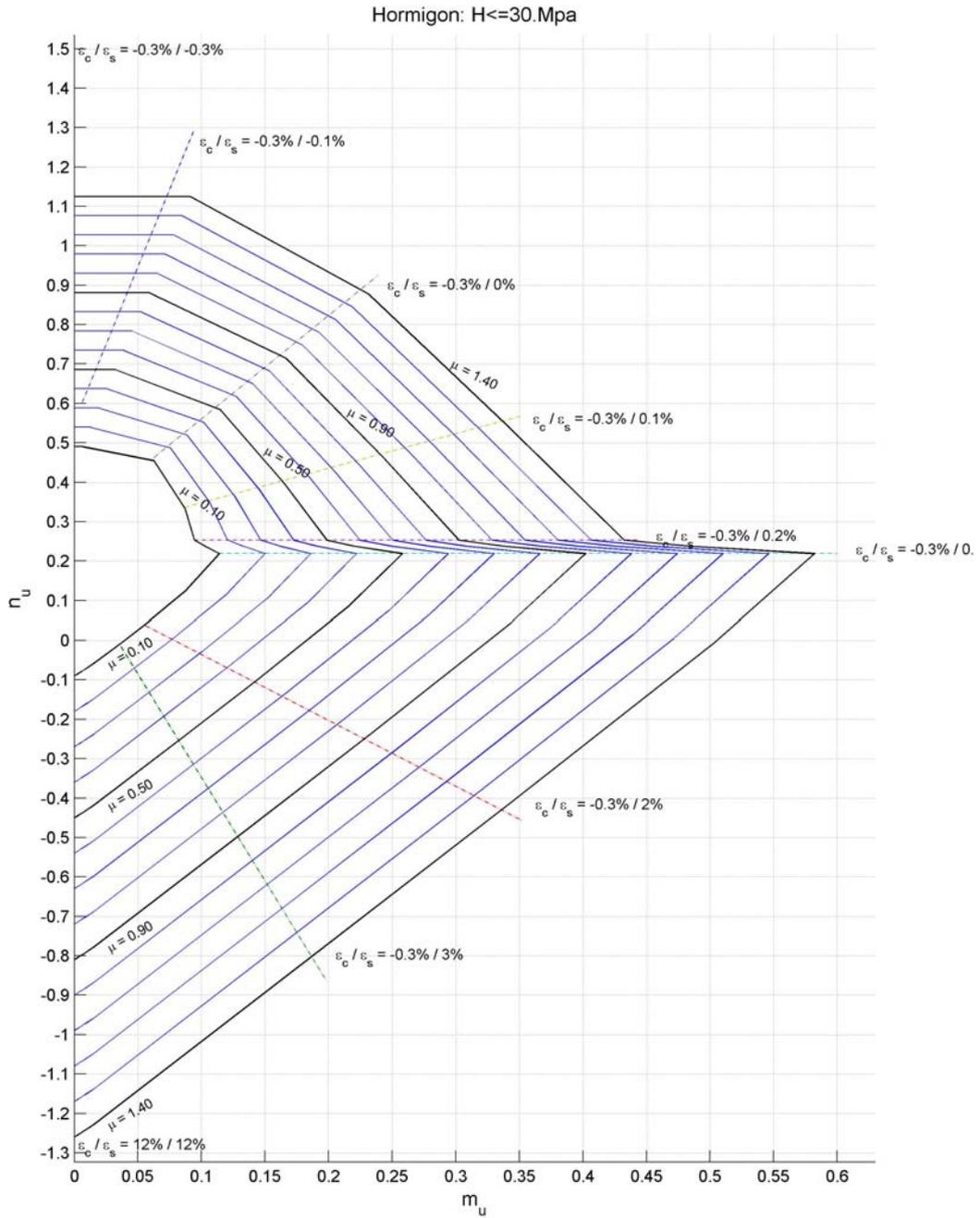


Fig. 4: Diagrama de interacción $\gamma = 0.15$, $f'_c = 35MPa$. Sección rectangular simétrica

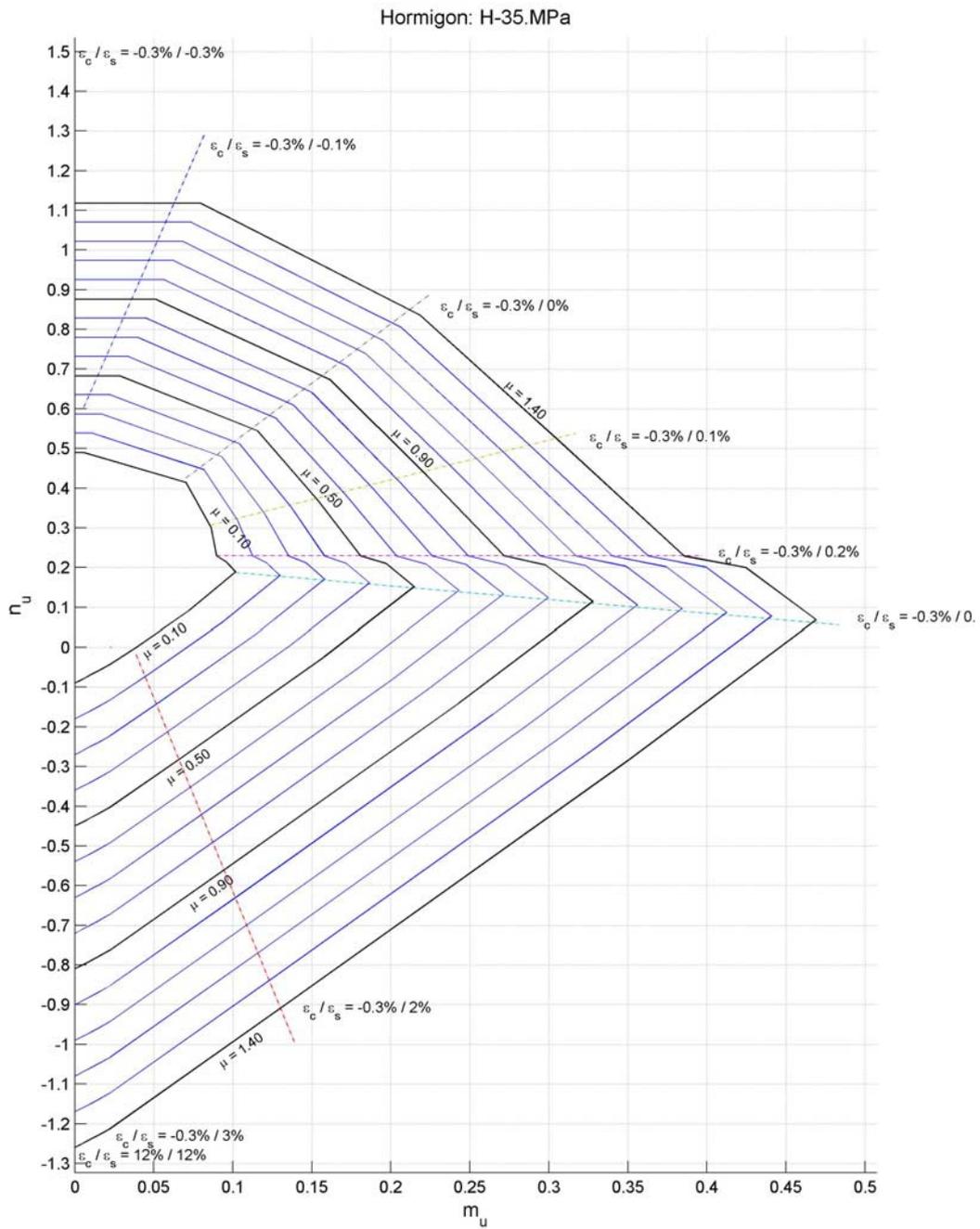
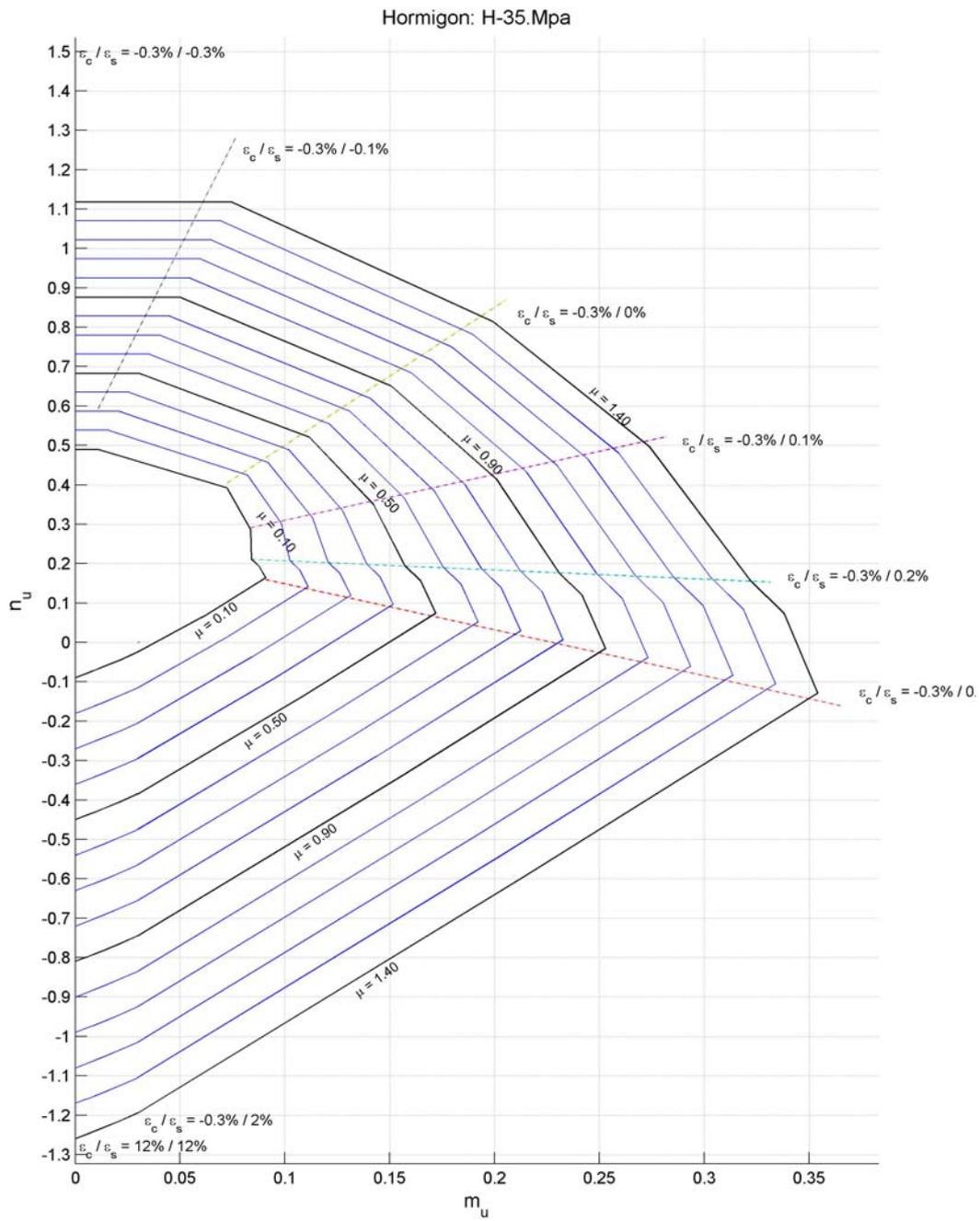


Fig. 5: Diagrama de interacción $\gamma = 0.20$, $f'_c = 35MPa$. Sección rectangular simétrica



Bibliografía

CIRSOC 201/05 Proyecto de Reglamento Argentino de Estructuras de Hormigón, INTI, 2005.

Biblioteca de apoyo del CIRSOC

Nilson, A., *Diseño de Estructuras de Concreto*, 12^a ed., Mc Graw Hill, 1999

Möller, O., *Hormigón Armado*, Universidad Nacional de Rosario Editora, 2005