

Ensayos paso a paso: Muestreo y temperatura del hormigón fresco

Ms. Ing. Maximiliano Segerer

*Control y Desarrollo de Hormigones
www.cdhormigones.com.ar*

Terminada la serie de los ensayos más comunes realizados en laboratorios de autocontrol de hormigoneras para caracterizar los agregados, se comenzará con la descripción de ensayos del hormigón fresco. Respecto de los ensayos de otras materias primas, como cementos, aditivos y agua, difícilmente se realizan en planta y suele subcontratarse a laboratorios especializados o bien adjuntar los protocolos de calidad enviados por los fabricantes para el caso de cemento y fichas técnicas para los aditivos. Para estos dos últimos casos, es muy útil que mensual o bimestralmente el proveedor vaya mandando la información actualizada en formato digital para adjuntarla, poder llevar una adecuada trazabilidad y enviar a los clientes cuando se solicitan.

Para comenzar con los ensayos del hormigón fresco, se describe paso a paso el ensayo de muestreo del hormigón fresco, aplicado a la industria del hormigón elaborado. Si bien son técnicas muy sencillas, es de vital importancia tener una muestra representativa para que todos los ensayos sean válidos. Si no se siguen estos procedimientos, todos los demás ensayos de caracterización del hormigón fresco

y moldeo de probetas pierden validez, con lo cual no es un tema menor para tener en cuenta en planta y en obra.

Ha resultado oportuno incluir y mostrar fotografías del Moldeo Remoto, cada vez más empleado en hormigoneras del país. Básicamente consiste en tomar una muestra del hormigón fresco en obra y moldear las probetas en laboratorio, economizando transporte a obra (para el moldeo y para el retiro de moldes) y mejorando que las condiciones de protección y curado sean normalizadas, lo que es más difícil de cumplir en obra que en laboratorio. Deben darse ciertas condiciones de tiempos y consistencia medida, pero en general brindan valores favorables, con lo cual es una técnica excelente para lograr un control más realista que tomar muestras en planta, y más económico y representativo que concurrir a obra para moldear probetas y al día siguiente retirar los moldes.

También se incluye el ensayo para determinar la temperatura del hormigón fresco; es muy sencillo y se brindan los lineamientos generales para su determinación con diferentes tipos de termómetros. Como es un ensayo de aceptación del hormigón, se especificarán los límites recomendables y en qué tipo de estructuras y condiciones ambientales es de vital importancia su determinación. Se sugiere realizarlo en todas las muestras, ya que es un ensayo rápido y fácil de realizar, y brinda datos muy relevantes que pueden vincularse con otras variables, como estudiar el aumento de demanda de agua con la temperatura y poder optimizar dosificaciones en diferentes estaciones o épocas del año. »

Muestreo del hormigón fresco
Según Normas IRAM 1541, IRAM 1666 y experiencias en Moldeo Remoto

1) Elementos necesarios para el ensayo

- 1 Carretilla, balde u otro recipiente de material no absorbente y perfectamente limpio antes de su uso
- 2 Palas de diferentes tamaños dependiendo del recipiente para colocar la muestra de hormigón fresco
- 3 Guantes de goma y otros elementos de protección personal
- 4 Tamices de diferentes aberturas de malla, si se necesita tamizar el hormigón para algún ensayo

2) Extracción de la muestra

- 1 El procedimiento cumplirá con las precauciones necesarias para obtener muestras representativas
- 2 El tamaño de la muestra debe ser al menos un 40% superior al volumen necesario para los ensayos
 - 2.1 Para un asentamiento y moldeo de 2 probetas 15 x 30 se necesita una muestra de aprox. 30 litros
 - 2.2 Para un asentamiento y moldeo de 3 probetas 10 x 20 se necesita una muestra de aprox. 15 litros
 - 2.3 Para un ensayo de peso unitario o de aire incorporado adicional se necesita aprox. 15 litros más
- 3 Verificar que el recipiente o carretilla estén libres de hormigón viejo (fresco o endurecido)
- 4 Humedecer siempre, sin encharcar, el recipiente y la pala antes del muestreo
- 5 Toma de muestras de hormigoneras fijas:
 - 5.1 La extracción se realizará en el volumen comprendido entre el 15% y el 85% del volumen del pastón
 - 5.2 Se deberá interceptar con el recipiente en el punto de descarga la totalidad de la sección de la vena
- 6 Toma de muestras en motohormigoneras en obra (camiones mixer):
 - 6.1 La extracción se realizará después de descargar el primer 1/4 m³ y antes de descargar el último 1/4 m³
 - 6.2 Se deberá interceptar con el recipiente en el punto de descarga la totalidad de la sección de la vena
 - 6.3 En ningún caso se podrá obtener la muestra antes de incorporar la totalidad del agua de mezclado
- 7 Toma de muestra en motohormigoneras en planta como tarea de autocontrol (camiones mixer):
 - 7.1 Es en el único caso en que se permite obtener la muestra sin descargar 1/4m³
 - 7.2 Deberá tomarse una única porción evitando, si corresponde, los primeros segundos de la descarga
 - 7.3 No debe emplearse el inicio si presenta importantes cantidades de agregado grueso o agua
 - 7.4 En ningún caso se podrá obtener la muestra antes de la incorporación de la totalidad del agua de mezclado
- 8 Moldeo remoto: Toma de muestras en obra directamente del camión y moldeo en laboratorio central

- 8.1 La toma de muestras se realiza en obra mediante recipientes acondicionados (laboratorista, mixeo)
- 8.2 El volumen de la muestra deberá ser » 16 litros y el recipiente de capacidad de 20 litros o más
- 8.3 La muestra se transporta en el camión hormigonero con tapa para impedir pérdida de humedad
- 8.4 Al llegar al laboratorio, se descarga y homogeneiza toda la muestra en carretilla o similar
- 8.5 Para que el ensayo se valide tienen que cumplirse las siguientes tres condiciones simultáneas:
 - 8.6 a) Que el asentamiento sea igual o mayor a la mitad del asentamiento de diseño (y siempre » 3 cm)
 - 8.7 b) Que no hayan transcurrido más de 4 horas desde su salida de planta hasta el moldeo de probetas
 - 8.8 c) Que no hayan transcurrido más de 2 horas desde la toma de muestras hasta el moldeo de probetas
- 8.9 Cumplidas las condiciones anteriores, puede emplearse sin restricción para el moldeo de probetas
- 8.10 Esta metodología tiene ventajas competitivas considerables respecto a los otros métodos de muestreo
- 9 Para obras con descarga en camiones batea, puede tomarse con pala una vez descargado

3) Preparación de la muestra

- 10 Se transportan las muestras individuales al lugar donde se moldean probetas o se realizan los ensayos
- 11 Siempre se remezclarán las distintas porciones con la pala en el recipiente logrando su uniformidad
- 12 Los ensayos de asentamiento y contenido de aire se iniciarán dentro de los 5 min de tomada la muestra
- 13 El moldeo de las probetas comenzará dentro de los 15 minutos posteriores a la obtención de la muestra
 - 13.1 Para el Moldeo Remoto si se cumplen las condiciones, es válido tomar más tiempo (excepción de 15 min)
- 14 La muestra se protegerá en su transporte o espera de las acciones climáticas
- 15 El hormigón fresco durante el transporte no deberá segregar ni exudar en demasía
- 16 Si el TM del agregado es incompatible con los moldes o recipientes para ensayos se debe tamizar
 - 16.1 Se tamiza el hormigón fresco por el tamiz de la abertura indicada, dependiendo del ensayo
 - 16.2 Se debe poseer un segundo recipiente donde caiga el Hº tamizado y se desechan los agregados
 - 16.3 No colocar hormigón en exceso, debiendo quedar sólo una capa de agregados sobre el tamiz
 - 16.4 El hormigón debe ser remezclado de manera eficiente después del tamizado antes de los ensayos



► Toma de muestras convencional en obra



► Toma de muestras de la descarga a bomba



► Colocación del hormigón fresco en recipientes para moldeo remoto



► Tapado de muestras para su transporte al laboratorio



► Vertido de muestra de moldeo remoto en carretilla



► Remezclado de muestras



► Medición de asentamiento en moldeo remoto (indispensable)



► Toma de muestras en obras con Terminadoras de Alto Rendimiento

»

Determinación de la temperatura del hormigón fresco
Según Norma ASTM C 1064

1) Elementos necesarios para el ensayo

1 Termómetro tipo pinche para medir la temperatura del hormigón fresco que registre 0,5°C

1.1 Los termómetros pueden ser digitales o analógicos con rango de 0 a 50°C al menos

1.2 Si bien no figuran en la norma, los termómetros infrarrojos suelen tener muy buenos resultados

1.3 Es recomendable contrastar o calibrar el termómetro cada 12 meses o sospecha de errores

2 Recipiente no absorbente o carretilla para colocar la muestra de hormigón fresco

2) Procedimiento de ensayo

1 Obtener una muestra representativa y remezclarla después de descargar el primer 1/4m³ del camión

2 El requisito anterior puede ser obviado sólo si el ensayo es para autocontrol de calidad en planta

3 Verificar que la carretilla y el termómetro estén libres de hormigón viejo (fresco o endurecido)

4 Insertar el termómetro en el hormigón fresco al menos 7 cm

5 El termómetro debe estar separado más de 7 cm de cada una de las paredes y fondo del recipiente

6 Presionar el hormigón fresco alrededor del termómetros

7 Esperar un tiempo de 2 minutos como mínimo o hasta que la temperatura se establezca

8 Registrar la temperatura al más cercano 0,5°C

9 Se debe concluir el ensayo en menos de 5 minutos de finalizada la toma de la muestra

10 Se procede a limpiar el termómetro adecuadamente con el fin de dejarlo listo para el próximo ensayo

11 Siempre es recomendable también registrar la temperatura ambiente en el momento del ensayo

12 En el caso de emplear termómetros infrarrojos, que la lectura (punto rojo) sea lejos de los bordes

3) Criterios de aceptación del hormigón por su temperatura

1 En tiempo frío, en general la temperatura mínima recomendada del hormigón fresco es de 13°C

2 En tiempo caluroso, la temperatura máxima recomendada del hormigón fresco es 30-32°C

3 En caso de exigencias de temperatura es recomendable comunicar a planta antes del despacho

4 Si la temperatura del hormigón fresco en obra no cumple, se procede a tomar otra muestra

5 Se mide la temperatura; si este segundo resultado es positivo, el hormigón debe aceptarse

6 Si el segundo resultado es negativo (fuera del rango de temperaturas), debe estudiarse la situación

6.1 En ciertas obras pueden tomarse medidas de protección y curado para evitar el rechazo

6.2 En estos casos, se deberá tener una demostración sólida de la no afectación de la estructura

6.3 En casos de estructuras masivas y tiempo caluroso, deben tomarse las previsiones adicionales

7 En ciertos casos puede ser útil controlar la temperatura del hormigón ya colado en los encofrados



► Medición de temperatura en carretilla apisonando a los costados del pinche



► Medición de temperatura en obra en moldeo remoto



► Medición de temperatura en muestra en carretilla (termómetro analógico)



► Medición de temperatura en pavimentos ya colados



► Medición de temperatura con termómetro infrarrojo



► Temperatura del hormigón en tiempo frío sin protección



► Estructuras masivas en las cuales es muy relevante determinar la temperatura



► Medición de temperatura con termómetro digital en hormigón colado en la estructura

Ensayos paso a paso: Peso unitario y contenido de aire del hormigón fresco

Ms. Ing. Maximiliano Segerer

Control y Desarrollo de Hormigones

www.cdhormigones.com.ar

Siguiendo con los ensayos de hormigón fresco, se describirá la determinación del peso unitario (o también llamada densidad del hormigón fresco) y el contenido de aire total del hormigón fresco. Se describen ambos en el mismo artículo, ya que si se posee una balanza adecuada y se determina el contenido de aire del hormigón fresco, con el mismo ensayo de aire puede establecerse en un paso intermedio el peso unitario del hormigón fresco.

El primero de los ensayos, según IRAM 1562, tiene una importancia decisiva en la caracterización del hormigón fresco en el diseño de mezclas y en el control de éstas. En caso de que lo realice el mismo laboratorista, con el mismo recipiente y balanza, variaciones del orden de 10 a 20 kg/m³ pueden significar un cambio de las proporciones teóricas de la mezcla. En conjunto con el ensayo de aire incorporado, puede determinarse una mayor o menor demanda de agua de forma bastante precisa para tomar decisiones en el momento, respecto del hormigón fresco y posibles modificaciones de las fórmulas. Además, es muy usual que el "cierre al m³ de las dosificaciones" se realice de forma simplificada por volúmenes y densidades de constituyentes, pero la imprecisión muchas veces de su determinación o la falta de información (densidad de cementos adicionados) pueden conllevar a errores importantes en el planteo de fórmulas. Por ello, el ensayo del PUV (peso unitario volumétrico del hormigón fresco) debe realizarse siempre al finalizar toda dosificación e independientemente de los volúmenes y densidades de cada uno de los materiales, ya que la suma de todos los constituyentes debe arrojar un peso del m³ igual al PUV medido.

Además, tiene importancia ya que puede emplearse como base para determinar el volumen que transporta un camión. Pesando cuando llega y cuando sale de la obra el camión, se obtiene por diferencia el peso del hormigón; al relacionarlo con el PUV medido en obra (no valores de tabla u obtenidos de bibliografía), puede determinarse el volumen de hormigón real transportado en el camión. El Reglamento CIRSOC 201 establece como uno de los registros indispensables para Modo 1 las curvas de pesos unitarios para diferentes categorías resistentes, con el objetivo del seguimiento de potenciales desvíos. Los pesos unitarios

de hormigones convencionales sin aire incorporado en nuestro país varían entre 2.290 y 2.490 kg/m³, dependiendo de la naturaleza de los agregados en primer lugar (agregados basálticos brindan valores más elevados), de la demanda de agua total y del peso específico de los otros constituyentes como la arena y el cemento, estando también directamente influenciados por el contenido de aire total de la mezcla. Para hormigones livianos, permeables y pesados, es indispensable su determinación.

Respecto del ensayo de la determinación del contenido de aire, existen tres métodos diferentes para hormigones según Norma IRAM 1602: 2 por presión y 1 volumétrico. El más comúnmente empleado es el denominado Método A, mientras que el método volumétrico (Método C) se utiliza en otros países, como Estados Unidos; por eso se describirá el primero de ellos con mayor detalle. El principio de determinación del aire por presión consiste en suministrar una presión a una cámara ajena al hormigón y luego liberarla para que comprima todo lo comprimible en el recipiente inferior; al estar compuesto por hormigón (cemento, agua, agregados finos y gruesos, aditivos, adiciones, fibras y aire) y agua, se considera que todos son incompresibles menos el aire, determinándolo por lectura directa en un manómetro el porcentaje de aire, el cual debe estar adecuadamente calibrado. Los incorporadores de aire son empleados fundamentalmente cuando una estructura estará sujeta a ciclos de congelación y deshielo, y existirá el contacto con la humedad, con lo cual el contenido de aire total (suma del natural e intencionalmente incorporado) es uno de los parámetros de aceptación y rechazo del hormigón fresco en obra, junto con la consistencia y la temperatura. Contenidos de aire superiores a los límites indicados en el Reglamento CIRSOC 201 (incluidas sus tolerancias) podrán reducir notoriamente la resistencia y una interconexión de las burbujas de aire, mientras que para contenidos muy bajos no se logrará la durabilidad deseada (falta de volumen en la pasta de cemento para la expansión del agua). También se emplea incorporador de aire para facilitar el moldeo en tecnologías como TAR (terminadoras de alto rendimiento) o extrusoras para viguetas o losas huecas, para dar mayor estabilidad de borde y menor exudación a la mezcla. Para finalizar, ciertos equipos por presión también pueden cuantificar el contenido de aire de hormigones alivianados y RDC, lo cual es muy útil como complemento del ensayo del peso unitario para el diseño y control de mezclas.

Determinación del peso unitario del hormigón fresco
Según Norma IRAM 1562

1) Elementos necesarios para el ensayo

- 1 Balanza con una capacidad de 40 kg y precisión de 5 g (0,3% de la masa total), recomendando 2 g
- 2 Varilla recta de acero de 16 mm de diámetro y 60 cm de largo con un extremo en forma de semiesfera
- 3 Martillo de cabeza de goma que pese aproximadamente 500 g
- 4 Si corresponde vibrador interno con una frecuencia mayor a 7000 v/min y diámetro de 19 a 38 mm
- 5 Recipiente cilíndrico de capacidad mínima de 7,10 o 15 dm³ según el TM del agregado
- 6 Placa de metal de 6 mm de espesor con dimensiones mayores a 50 mm el diámetro del recipiente
- 7 Palita de sección en U compatible con el TM del agregado y un trapo húmedo para limpiar el recipiente
- 8 Para la calibración, placa de vidrio de 6 mm de espesor y termómetro de precisión 0,5 °C

2) Calibración del recipiente

- 9 Se nivela cuidadosamente la superficie de la balanza antes de realizar el ensayo (muy relevante)
- 10 Se limpia el recipiente y se determina la masa del recipiente vacío más la placa de vidrio (mr)
- 11 Se llena el recipiente con agua hasta 1 cm de la superficie y se cubre con la placa de vidrio
- 12 Colocada la placa nivelada, se agrega agua lentamente hasta eliminar todo el aire y se pesa (mra)
- 13 Se determina la masa de agua (ma) del recipiente como (mra – mr)
- 14 Se mide la temperatura del agua y se obtiene la densidad del agua (da) de tablas
- 15 Se calcula el volumen V del recipiente dividiendo la masa del agua (ma) por su densidad (da)
- 16 Los recipientes se deben recalibrar una vez al año y cuando existan dudas para cuestionar la exactitud

3) Procedimiento del ensayo

- 1 Se humedece el interior del recipiente, se pesa éste vacío y se determina su masa en gramos (m²)
- 2 La muestra se obtendrá según IRAM 1541 a la mitad aproximadamente de la descarga del hormigón
- 3 Método de compactación manual – Para asentamientos iguales o mayores a 5 cm y TMN ≤ 50 mm
 - 3.1 La primera capa debe tener una altura aprox. Igual a la tercera parte de la altura del recipiente
 - 3.2 Se apisona cada capa golpeándola con 25 golpes distribuidos uniformemente en toda la superficie
 - 3.3 En la primera capa se debe penetrar la varilla en todo su espesor evitando golpear el fondo
 - 3.4 Para la segunda y tercera capas, se debe penetrar todo su espesor y aprox. 25 mm la capa anterior

3.5 Luego de varillar cada una de las 3 capas se dan 10 a 15 golpes con el martillo de goma al molde

3.6 Debe procurarse que sobre hormigón en la parte superior para el caso de la tercera capa

4 Método de compactación por vibración interna – Para asentamientos inferiores a 8 cm

4.1 Se llena en 2 capas, colocando la primera capa hasta la mitad de la altura del molde y se vibra

4.2 Se vibrará insertando el vibrador en 3 puntos diferentes, evitando que se toque el fondo y costados

4.3 El llenado de la segunda capa se hará como en el caso anterior, previendo que sobre hormigón

4.4 El vibrador debe penetrar aproximadamente 25 mm la primera capa

5 Despues de la compactación se enrasta la superficie en la forma que se describe

5.1 Se coloca la placa metálica sobre la superficie del recipiente cubriendo 2/3 partes de ésta

5.2 Se arrastra en movimiento de vaivén para dar terminación al área cubierta de las 2/3 partes

5.3 Luego se coloca nuevamente la placa y se avanza en vaivén hasta cubrir toda la superficie

5.4 Se golpea con el borde inclinado de la placa para producir un acabado suave y liso en la superficie

5.5 El enrasado puede realizarse con otro método (varilla, por ej.) si se determina su efectividad

6 Al finalizar se limpian todas las caras del recipiente de restos de hormigón fresco con un trapo húmedo

7 Se pesa el recipiente con el hormigón (m1), el ensayo debe realizarse en 5 minutos desde el muestreo

8 Para determinar el peso unitario se realizan al menos 3 determinaciones sobre 3 pastones diferentes

9 Si la media de tres ensayos se ajusta al valor especificado, incluida la tolerancia de ± 2,0%, se acepta

9.1 Como control interno, es recomendable que no presente variaciones superiores a ± 1,0%

10 Si se desea calcular el rendimiento del pastón, se deberán conocer las masas originales incorporadas

10.1 mc masa de cemento, mf del agregado fino, mg del agregado grueso, ma del agua incorporada

4) Cálculos – Indicados en Norma IRAM 1562

1 Peso unitario o densidad $r = \frac{m_1 - m_2}{V} \cdot 1000$ Redondear a 1 a 5 kg/m³ (según resolución de balanza)

2 Rendimiento $R = \frac{mc + mf + mg + ma}{r}$ Redondear a 0,001 m³
del hormigón (R)

3 Contenido de cemento real del hormigón (C) $C = \frac{mc}{R}$ Redondear a 1 kg/m³



▲ Calibración del recipiente de medida



▲ Varillado manual de la primera capa



▲ Golpes con martillo de goma en cada capa



▲ Compactación de la última capa con hormigón sobrante



▲ Moldeo en dos capas con vibrador de aguja para asentamientos bajos



▲ Limpieza final de los bordes y restos de hormigón



▲ Empleo del recipiente de 15 litros para TMN superiores a 38 mm



▲ Pesaje de hormigón más recipiente (ejemplo para PUV de hormigones alivianados)

»

Determinación contenido aire del hormigón fresco
Según Norma IRAM 1602

1) Elementos necesarios para el ensayo (Por presión – Método A)

- 1 Equipo por presión para determinar el aire incorporado (Washington) equipado según el TM
- 2 Varilla recta de acero de 16 mm de diámetro y 60 cm de largo con un extremo en forma de semiesfera
- 3 Martillo de cabeza de goma que pese arpximadamente 500 g
- 4 Si corresponde, vibrador interno con una frecuencia mayor a 7000 v/min y de diámetro de 19 a 38 mm
- 5 Palita de sección en U compatible con el TM del agregado y un trapo húmedo para limpiar el recipientes
- 6 Bomba de aire manual o inflador incorporado a la cámara de presión del equipo

2) Calibración (Métodos por presión)

- 7 Se debe determinar el término de corrección G por vacío de agregados según la Norma IRAM 1602
- 7.1 Para el caso de agregados corrientes no visiblemente porosos, puede considerarse G igual a 0
- 8 Debe aforarse el recipiente y calibrarse el manómetro según lo indica la Norma IRAM 1602
- 8.1 Es recomendable calibrar el manómetro para al menos 4 puntos de aire entre 0 y 10%
- 9 La calibración debe realizarse al menos una vez al año o cuando existan dudas de los resultados

3) Acondicionamiento de la muestra (Métodos por presión)

- 1 Se obtiene una muestra representativa del hormigón fresco según lo indicado en la Norma IRAM 1541
- 2 Se deberá tamizar la muestra si contiene partículas de agregado mayores a 37,5 mm
 - 2.1 Para este caso deberán calcularse los volúmenes absolutos (V) de los siguientes componentes
 - 2.2 V. Total (Vt), V. Pasa tamiz 37,5 mm (Vc), V. Del agregado »37,5 mm (Va) y V. Del mortero (Vm)
- 3 Se asegura que no existan restos de hormigón en el recipiente y se humedece su interior
- 4 Para la compactación, manual o por vibración, se siguen pasos idénticos que en el ensayo de PUV
- 5 Se puede enrasar con la regla metálica o con la placa de vidrio, siempre en movimiento de sierra
- 5.1 Si se pesa antes y después y el TM « 11/2 ", puede usarse para determinar el PUV según IRAM 1562
- 6 Se limpian con un trapo húmedo los bordes del recipiente y el o'ring inferior de la tapa del aparato

4) Procedimiento del ensayo (Por presión – Método A)

- 7 Se abren las válvulas de conexión y purga situadas en la tapa y la misma se coloca sobre el recipiente
- 8 Se ajusta la tapa al recipiente mediante los tornillos ejerciendo presión para lograr un cierre hermético

9 Se cierran las válvulas de conexión y de purga y se conecta el inflador en la válvula de admisión

10 Se inyecta aire hasta que la aguja del manómetro sobrepasa el indica de presión inicial (1 kg/cm²)

11 Se hace coincidir la aguja del manómetro con el índice presión inicial, manipulando la válvula de purga

12 Si se detiene la aguja se golpea suavemente con los dedos el vidrio o el costado del manómetro

13 Se abre progresivamente la válvula de conexión para que el aire a presión penetre en el recipiente

14 Se sigue con atención el desplazamiento de la aguja, si se detiene la aguja se procede según 12

15 Se lee directamente sobre el dial del manómetro el porcentaje de aire contenido en la muestra (A1)

15.1 A veces se da una lectura inicial y otra después del rebote. La calibración identificará cuál es la válida

16 Se abre con precaución y en forma gradual la válvula de purga expulsando el aire a presión

17 Se registra el contenido de aire (A1) leído en el dial, debiendo concluirse antes de 5 min. del muestreo

18 Se saca la tapa y se limpia cuidadosamente el aparato para dejarlo preparado para su próximo uso

5) Descripción rápida del método volumétrico (Método C de IRAM 1602)

- 1 Se acondiciona el hormigón en el recipiente inferior del equipo volumétrico para determinar aire
- 2 Se ajusta la tapa al recipiente mediante sujetaciones metálicas para lograr un cierre hermético
- 3 Se incorpora lentamente agua, sin turbulencias, hasta lograr el nivel "0" de la columna vertical
- 4 Se inclina y agita al menos 5 minutos, sin pérdida de agua, hasta lograr lectura estable del % de aire
- 5 En caso de burbujas, puede adicionarse una medida (1%) de alcohol. Se mide el contenido de aire A1
- 6 Por el tamaño del recipiente, no es útil para determinar el PUV del hormigón fresco en general

6) Cálculos – Indicados en Norma IRAM 1602

1 Contenido de aire $As = A1 - G$ Válido para métodos por presión Redondear al 0,5%
de la muestra
ensayada (As)

2 Contenido de aire $At = \frac{100 \cdot As \cdot Vc}{100 \cdot Vt - As \cdot Va}$ Redondear al 0,5%
en la mezcla total (At)

3 Contenido de aire $Am = \frac{100 \cdot Ac \cdot Vc}{100 \cdot Vm + As (Vc - Vm)}$ Redondear al 0,5%
en la fracción
de mortero



▲ Enrase con placa de vidrio



▲ Limpieza con trapo húmedo de la parte de contacto con la tapa



▲ Ajuste de la tapa del aparato de Washington



▲ Incorporación de agua con pera de goma



▲ Incorporación de aire con inflador incorporado



▲ Incorporación de aire con inflador externo



▲ Lectura final de aire incorporado



◀ Equipo volumétrico después del agitado y lectura directa del contenido de aire hormigones aliviados

Ensayos Paso a Paso: Determinación de la consistencia del hormigón fresco

Ms. Ing. Maximiliano Segerer
Control y Desarrollo de Hormigones
www.cdhormigones.com.ar

La determinación de la consistencia es uno de los ensayos obligatorios e indispensables para realizar en obra, además de ser usado como criterio de aceptación principal en las obras. Muchas veces se cree que el único ensayo para determinar la consistencia es el ensayo del cono de Abrams, pero en realidad existen más de 50 ensayos para determinar la consistencia, sólo que el ensayo normalizado por IRAM 1536 es el más "famoso" y el precursor de todos los otros ensayos que ha cumplido un siglo desde que comenzó a usarse. Por lo cual, este ensayo se describirá paso a paso, siendo el más empleado en obra en nuestra región. Se indicarán también de manera simplificada las tolerancias y criterios para aceptación en obra. Sin embargo, aunque en algunos casos no sea conocido, el ensayo de asentamiento en el cual se mide el descenso del cono en cm bajo ciertas condiciones normalizadas y bien explicitadas en el presente artículo no es aplicable para todo rango de consistencias.

Para consistencias muy secas, es decir, cuando el asentamiento es menor a 2 cm, el cono de Abrams deja de ser representativo y dentro de estos asentamientos bajos hay rangos de consistencias bien diferenciados que la metodología de IRAM 1536 no puede determinar o distinguir. Para este rango de consistencias se emplea el método de VeBe que mide el tiempo de remoldeo que tarda en llegar a la horizontal un hormigón

seco, mediante una mesa vibratoria y condiciones normalizadas según IRAM 1767. El reglamentado por CIRSOC 201 lo especifica para mezclas muy secas, midiendo la consistencia en segundos de remoldeo. También existen otros ensayos, como el Factor de Compactación o el Remoldeo de Powers para mezclas muy secas, pero al no ser aplicables al hormigón elaborado estas consistencias (imposibilidad de mezclado en camiones), no se detallarán en el presente artículo.

En el lado opuesto, cada vez son más empleados los hormigones de consistencia muy fluida. Similar a lo que pasa con el ensayo del cono de Abrams que para bajos valores pierde validez, para elevados asentamientos (>20 cm) también pierde representatividad y no es aplicable. El Reglamento CIRSOC 201 especifica para consistencias muy fluidas la medición del extendido de la Mesa de Graf según IRAM 1690, con valores a priori de 60 a 65 cm. Esta metodología no es directamente aplicable a hormigones autocompactantes (HAC) que tanto desarrollo e inserción en el mercado nacional han tenido en la última década y es más bien aplicable cuando la mezcla es muy fluida ($As >20$ cm) pero no tiene carácter autocompactante. En este último caso, existe una gran variedad de ensayos, entre los que se encuentran los descriptos en el presente artículo. La descripción es referencial y se aconseja consultar las normas ASTM específicas para la realización de los ensayos, pero demuestran gráficamente cómo realizar y qué medir en diferentes ensayos que sirven para cuantificar no sólo trabajabilidad, sino capacidad de pasaje, poder autonivelante, cohesividad de mezclas, entre otras propiedades relevantes para diseñar una HAC en laboratorio y recibirla en obra. »

Determinación de la consistencia mediante el asentamiento
Según Norma IRAM 1536

Es válido para consistencias secas a fluidas (asentamientos de 2-3 cm a 18-20 cm)

1 Elementos necesarios para el ensayo

- 1 Cono de Abrams (30 cm de altura, 20 cm y 10 cm diámetro superior e inferior) de chapa y su base
- 2 Varilla del 16 de 60 cm de longitud, lisa (no corrugada) con extremo en semiesfera
- 3 Palita de sección en U compatible con el TM del agregado
- 4 Cinta métrica o regla para apreciar al menos el medio centímetro
- 5 Recipiente no absorbente o carretilla para colocar la muestra de hormigón fresco

2 Procedimiento de ensayo

- 1 Obtener una muestra representativa y remezclarla después de descargar el primer 1/4 m³ del camión
- 1.1 El requisito anterior puede ser obviado sólo si el ensayo es para autocontrol de calidad en planta
- 2 Verificar que el molde, base y barra estén libres de hormigón viejo (fresco o endurecido)
- 3 En el caso de hormigones con partículas mayores a 1" se deberán tamizar antes del ensayo
- 4 Humedecer siempre el molde y la base antes del ensayo
- 5 Colocar la base de ensayo en una superficie plana, firme y libre de vibraciones
- 6 Sujetar firmemente el molde con los pies sobre la base metálica de ensayo
- 7 No debe moverse el operario de su posición durante todo el ensayo
- 8 El molde se llenará en tres capas de igual volumen, no de igual altura
 - 8.1 La primera capa tendrá una altura aproximada de 6,5 cm y la segunda 15,5 cm desde la base
 - 8.2 Varillar 25 veces uniformemente el hormigón de cada una de las tres capas
 - 8.3 13 golpes se realizan en el perímetro con la barra un poco inclinada y los 12 restantes en el centro
 - 8.4 La primera capa se debe varillar en todo el espesor sin golpear en demasiado el fondo
 - 8.5 En la segunda y tercera capa, la barra debe penetrar sólo un poco en la capa anterior (2,5 cm aprox.)
 - 8.6 Llenar la tercera capa de manera que sobresalga hormigón de la parte superior
 - 8.7 Cuando se varilla la última capa, conservar el hormigón sobrante en superficie
 - 8.8 Si se advierte que no sobrará hormigón en superficie, se agrega antes de concluir el varillado
 - 8.9 No puede incorporarse hormigón una vez finalizado el varillado, si faltase se descarta el ensayo
 - 9 Compactadas las tres capas, se procede a quitar los excedentes de hormigón enrasando la superficie

10 Sujetando el cono hacia abajo, se limpian los restos de hormigón sobre la base metálica

11 Levantar el molde los 30 cm de manera vertical en un tiempo 5±2 segundos

11.1 No se debe levantar el molde con movimiento horizontal o torsional

12 Colocar el molde suavemente sobre la base de manera invertida y colocar la barra sobre el molde

13 Inmediatamente, medir el asentamiento al más cercano medio centímetro (0,5 cm)

14 El asentamiento es la distancia vertical que descendió el cono de hormigón respecto a su forma original

15 La medida debe ser tomada en el eje central del hormigón, no en la parte más alta o más baja

16 Se debe concluir el ensayo en menos de 5 minutos de finalizada la toma de la muestra

17 Además, el ensayo debe concluir antes de 2 minutos y medio de iniciado el mismo

18 Si el cono se inclina marcadamente o se desploma, el ensayo no es válido y debe repetirse

19 El hormigón del cono será tirado, no será empleado en ningún otro ensayo ni para moldear probetas

3 Resultados de ensayo

20 Se reporta el asentamiento en cm. Redondear al 0,5 cm

21 Comparar este valor con el asentamiento requerido por el cliente (remito) o el deseado en planta

21.1 Si el asentamiento requerido es de 2 a 5 cm, la tolerancia es de 1 cm

21.2 Si el asentamiento requerido es de 6 a 15 cm, la tolerancia es de 2 cm

4 Criterios de aceptación o rechazo del hormigón fresco por su asentamiento

1 Si el resultado de ensayo es positivo (incluidas las tolerancias), el pastón se acepta

2 Si el resultado de ensayo es negativo (incluidas las tolerancias), se realiza un segundo ensayo

2.1 Para el segundo ensayo se toma una nueva muestra representativa y se ensaya

2.2 Si este segundo resultado es positivo (incluidas las tolerancias), el pastón se acepta

2.3 Si el segundo resultado es negativo (incluidas las tolerancias), el pastón podrá rechazarse

3 No se puede rechazar el hormigón con un solo ensayo de asentamiento en ningún caso

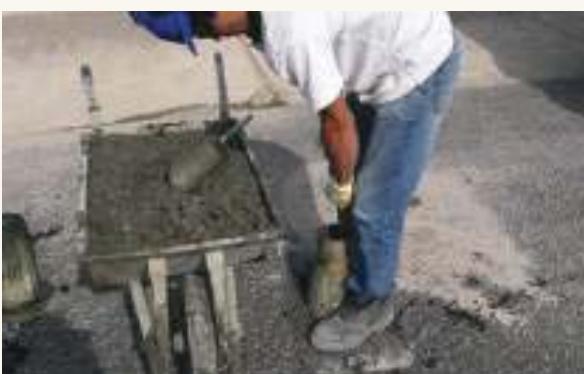
4 Tampoco puede rechazarse si la muestra se tomó apenas comenzó la descarga del camión



► Humedecimiento con agua (no excesiva) de la base y el cono



► Incorporación de hormigón con cuchara en U



► Compactación de la primera capa



► Compactación de la última capa (hormigón sobrante parte superior)



► Enrase superior y remoción de hormigón sobrante



► Limpieza de hormigón sobrante de la base y sujeción firme del cono



► Levantamiento del cono en forma vertical en 5 segundos



► Medición del asentamiento al centro del cono a la parte inferior de la barra (ej. 9,5 cm)

»

Ensayos de consistencia para hormigones muy fluidos y HAC

Normas varias ASTM e IRAM 1890

Se describirán brevemente los ensayos, debiendo consultar la norma indicada para realizarlos

1 Ensayo de extendido según el Método de mesa de Graf - Norma IRAM 1690

- 1 Para consistencias muy fluidas, sin llegar a ser autocompactante, es el método normalizado en nuestro país
- 2 Instrumental: Mesa de Graf (dos bastidores con bisagra), cono (20 cm altura) y písón de madera específico
- 3 Se humedece el conjunto y se acondiciona llenando el cono en 2 capas con 10 golpes del písón cada una
- 4 Después de 30 seg, se levanta el molde; se sube y deja caer libremente (40 mm) 15 veces en 15 seg.
- 5 Se miden dos diámetros opuestos y se promedian, obteniendo así el diámetro de extendido de Graf

2 Ensayo de Extendido para HAC, T50 e índice visual (Slump flow) - Norma IRAM 1890

- 1 Junto con el J-Ring, es el ensayo más empleado para la caracterización preliminar y aceptación de HAC
- 2 Instrumental: Base no absorbente de 700 mm de lado marcada concéntricamente, cono de Abrams y reloj
- 3 Se humedece la base y el cono ligeramente, retirando cualquier exceso de agua
- 4 Se coloca el cono en el medio de la base nivelada y se llena, sin varillar ni golpear, con una chuchara en U
- 5 Se limpia cuidadosamente todo el HAC y pasta que pueda haber caído en la base y que interrumpe el flujo
- 6 Al levantar el cono se prende un cronómetro y se mide el tiempo en segundos hasta que llegue a 50 cm
- 7 Se espera que se extienda y se miden dos diámetros perpendiculares (al 5 mm) y se registra el promedio
- 8 Los resultados de ensayo son el diámetro de extendido libre y el T50 (tiempo en llegar a 50 cm)
- 9 Para aceptación o rechazo, puede emplearse + 5 cm del extendido libre de diseño
- 10 El Índice Visual es una calificación de 0 a 3 en función de observaciones en el centro y halo del extendido
- 10.1 Índices de 0 y 1 indican adecuada estabilidad, acompañado de una distribución uniforme del agregado
- 10.2 Índices de 2 y 3 no son deseables, indicando segregación o exceso de agua en la mezcla

3 Ensayo del Anillo J (J-Ring flow) - Norma IRAM 1890

- 1 Brinda un parámetro de la capacidad de pasaje y resistencia al bloqueo, además de la consistencia
- 2 Instrumental: Idem extendido HAC y "Jaula" (anillo de f 300 mm y 16 barras f 16 equidistantes a 59 mm)
- 3 El ensayo es análogo al de extendido para HAC, pero se coloca el cono invertido en el centro de la "jaula"
- 4 Se llena de hormigón el cono sin compactarlo, se limpian los restos de la placa y se levanta el cono

5 Se miden dos diámetro opuestos del extendido (al 5 mm próximo) y se calcula el promedio

- 6 El ensayo de extendido con y sin el anillo, deben realizarse en menos de 6 minutos en total
- 7 Se determina la "capacidad de pasaje CP" como la diferencia entre el extendido sin el anillo y con el anillo
- 7.1 CP < 25 mm no hay bloqueo visible (aspecto deseable); si está entre 25 y 50 mm, puede existir bloqueo
- 7.2 Si CP > 50 mm hay riesgo bloqueo (medio a elevado) y es recomendable rediseñar la mezcla

4 Ensayo de la Caja en L (L-Box)

- 1 La caja tiene una parte vertical de 60 cm de altura y de 10 x 20 cm de sección donde se coloca el hormigón
- 2 Por gravedad se deja pasar el hormigón a la parte horizontal (por 3 barras f 12 espaciadas 35 mm)
- 3 La parte horizontal tiene 70 cm y presenta marcas a los 20 y 40 cm desde las barras para medir alturas
- 4 Se miden las alturas H1 (20 cm) y H2 (40 cm) y la relación H2/H1 mide capacidad autonivelante y de pasaje
- 5 También pueden medirse los tiempos T20 y T40 para determinar las propiedades del hormigón fresco

5 Ensayo de la Caja en U (U-Box)

- 1 La caja dos compartimentos verticales de sección 20 cm x 14 cm y una altura de 59 cm en total
- 2 En la parte inferior hay una abertura de 14 cm de altura con 3 barras f 13 mm distanciadas 50 mm
- 3 Se colocan 20 litros de hormigón en una rama de la U, se deja un minuto y se abre la comunicación inferior
- 4 Se mide la diferencia de alturas entre las dos ramas y lo ideal es que su valor tienda a ser próximo a 0

6 Ensayo del Embudo en V (V-Funnel)

- 1 Es un embudo específico compatible hasta con TM « 20 mm que usa una muestra de 12 litros de HAC
- 2 Se llena el recipiente sin compactar, se abre la puerta inferior (65 x 75 mm) y se deja caer por gravedad
- 3 Se registra el tiempo en el cual todo el hormigón fluye y se aprecia si existen signos de segregación
- 4 Es recomendable repetirlo con la misma muestra, pero dejarlo 5 minutos en el embudo y comparar tiempos

7 Otros ensayos para mezclas muy fluidas

- 1 Existe un gran número de metodologías para ensayos de HAC en la actualidad. Sin embargo, con los ensayos arriba descriptos es suficiente para caracterizar hormigones en la mayor cantidad de aplicaciones
- 2 Entre otros, se destacan los ensayos para determinar la estabilidad y segregación de la mezcla





► Instrumental para determinar consistencia en Mesa de Graf



► Varios ensayos de HAC en demostración



► Extendido libre y T50 (durante el ensayo)



► Ensayo de extendido de J-Ring



► Vista lateral del ensayo en la Caja en L



► Vista superior de la Caja en U



► Ensayo V-Funnel



► Instrumental de ensayo para determinar estabilidad y segregación

»

Ensayos paso a paso: Tiempos de fragüe y exudación del hormigón fresco

Ms. Ing. Maximiliano Segerer

Control y Desarrollo de Hormigones

www.cdhormigones.com.ar

Continuando con los ensayos de hormigón fresco, se describirán en el presente artículo dos determinaciones, que no requieren instrumental oneroso y brindan parámetros muy útiles en laboratorios de autocontrol de plantas hormigoneras: exudación y tiempos de fragüe. Existen ciertos errores frecuentes sobre estos ensayos, como que la determinación del tiempo inicial de fragüe del hormigón se realiza sobre la base de variaciones de temperatura, empleando el aparato de Vicat, o que la pérdida de asentamiento por elevadas temperaturas y/o distancias prolongadas de transporte es sinónimo de fragüe y debe rechazarse la carga. Otra creencia incorrecta es que la exudación debe ser lo más baja posible en todas las aplicaciones del hormigón elaborado, siendo un parámetro crítico para ciertas obras como pisos industriales llaneados. Cuantificando estos parámetros, pueden optimizarse las dosificaciones y buscar alternativas para el cliente en diferentes aplicaciones, así como poder evaluar determinados aditivos y transportar el hormigón en largas distancias sin que éste pierda sus propiedades. El tiempo inicial de fragüe (IRAM 1662) es un parámetro de vital importancia para el proveedor, con el fin de conocer cuánto tiempo tiene para transportar el hormigón y cuánto tiempo disponible existe en obra para su descarga, no sólo por demoras sino por imprevistos.

En muchas obras se expresa contundentemente "el hormigón a los 90 minutos inicia el fragüe" y existen muy pocas posibilidades de que esto suceda (o ninguna para el hormigón elaborado convencional). El Reglamento CIRSOC 201 acertadamente indica que todas las tareas para descargar, compactar y terminar el hormigón de las estructuras deben realizarse antes de que inicie el fragüe. Si no se determina el tiempo inicial de fragüe, establece el tiempo de 90 minutos, de allí que es útil demostrar que el tiempo de fragüe es superior para hormigones convencionales. Por ello, conocer el tiempo de fragüe inicial de los hormigones en diferentes condiciones es de utilidad para que en ciertas obras se demuestre que el hormigón puede permanecer en estado fresco 3 a 5 horas, como ocurre normalmente, o bien ampliar mercados transportando el hormigón a mayores distancias.

Es un ensayo sencillo, aunque algo lento, que consiste en ir midiendo la resistencia a la penetración del mortero tamizado de una muestra de hormigón. Puede modelarse en laboratorio o bien con condiciones de temperatura reales de obra para poder inferir aceleramientos o retrasos del fragüe. Si bien la norma indica determinar tiempo inicial y final de fragüe, el parámetro fundamental es el tiempo inicial que indica la finalización del estado fresco, y este tiempo puede determinarse con ciertos dispositivos (penetrómetros de bolsillo) que no necesariamente tengan la capacidad necesaria para determinar el tiempo final de fragüe, el cual tiene su relevancia, pero mucho menor

que el inicial para las aplicaciones más comunes de obra.

Respecto al ensayo de exudación (IRAM 1604), el Reglamento CIRSOC 201 exige su determinación cuando se llenan elementos de más de 2 metros de altura (cualquier columna o tabique de una obra civil) y para estructuras que estén sometidas al desgaste, erosión o cavitación, con el objeto de evitar la pérdida de material superficial con la abrasión o paso del agua a elevada velocidad, por ejemplo. Es un ensayo conceptualmente sencillo, que determina qué cantidad de agua sale a la superficie de una muestra de hormigón y a qué velocidad. Debe realizarse, para los casos indicados, al emplear la mezcla por primera vez, cuando cambie alguno de los componentes de la mezcla o cuando visualmente existan indicios de exudación excesiva.

Si bien el Reglamento limita valores máximos, si la exudación de la mezcla es muy baja, puede acarrear riesgo de fisuración plástica o que exudaciones muy abruptas causen fisuras por asentamiento plástico, con lo cual es el parámetro que más define la vulnerabilidad del hormigón a la fisuración en estado fresco. Por ello, es útil no sólo cumplimentar con los valores máximos admisibles, sino conocer cuál es la capacidad y velocidad de exudación que tienen los diferentes hormigones despachados.

El Reglamento CIRSOC 201 especifica que la capacidad de exudación debe ser igual o menor al 5% del agua de mezclado y que la velocidad de exudación sea como máximo $100 \times 10^6 \text{ ml/cm}^2/\text{seg}$ (o cm/seg que son unidades equivalentes). »



► Instrumental necesario para ensayo de exudación.



► Compactación de la muestra en el recipiente de exudación.



► Espacio superior libre necesario en el ensayo de exudación (no se enrassa convencionalmente).



► Terminación superficial para lograr cierta planicidad.



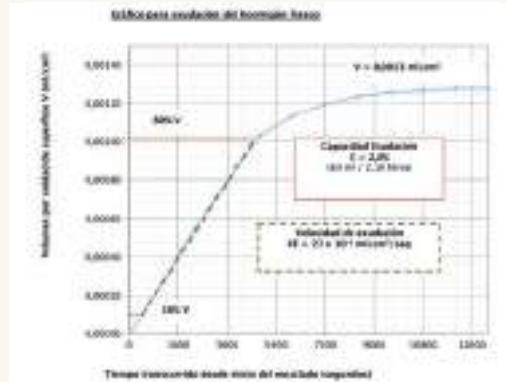
► Inclinación previa de 2 minutos antes de cierta recolección del agua.



► Retiro de agua una vez inclinado con pera de goma.



► Pesaje (opcional a medición por volumen) del agua de exudación a diferentes intervalos.



► Gráfico de Exudación

»

1) Elementos necesarios para el ensayo

1. Penetrómetro para morteros con la aguja correspondiente que pueda leer presiones de hasta 4,0 MPa
- 1.1. Puede ser de bolsillo para tiempo inicial de fragüe o con varias agujas para tiempo inicial y final
- 1.2. El penetrómetro debe ser verificado cada 6 meses ó 50 ensayos, lo que ocurra primero
2. Recipiente metálico indeformable para colocar el mortero fresco de sección circular o rectangular
- 2.1. Las dimensiones transversales deben ser mayores a 15 cm y altura de recipiente entre 13,5 y 15 cm
- 2.2. Tapa para el recipiente anterior que cubra toda la superficie sin contacto con el hormigón
3. Tamiz IRAM de abertura de malla 4,75 mm (# 4) y fondo de tamiz (o una bandeja metálica)
4. Varilla de compactación de 16 mm de diámetro y 60 cm de largo con punta terminada en semiesfera
5. Elemento para retirar el agua de exudación, pudiendo emplearse una pera de goma y una cuña
6. Termómetro para medir la temperatura del mortero y la temperatura ambiente, con precisión de 0,5 C

2) Preparación de la muestra

1. Se obtiene una muestra representativa del hormigón fresco según lo indicado en la Norma IRAM 1541
2. Se tamiza la muestra de hormigón a través del tamiz IRAM 4,75 mm (#4)
3. Debe irse colocando el mortero tamizado en un recipiente y desecharlo el agregado grueso
4. Se homogeneiza el mortero obtenido, colocándolo en el recipiente en que se ejecuta el ensayo
5. El volumen de mortero deberá ser suficiente para llenar el recipiente a una altura de 13,5 a 14,0 cm
6. Se compacta manualmente en una capa aplicando un golpe de varilla por cada 10 cm de área
7. A continuación se golpean levemente los costados del molde hasta el cierre de los eventuales vacíos
8. La muestra debe almacenarse y mantenerse a la temperatura deseada, siendo la normal de 21 a 25 C
9. Se registra la temperatura inicial del mortero, pudiendo dejar inserto el termómetro en todo el ensayo
10. Se cubre el recipiente para evitar la evaporación de agua, además de no exponer el recipiente al sol
11. Debe mantenerse siempre cubierto, salvo cuando se retira el agua o se mide la penetración
12. Se deben realizar al menos 2 ensayos simultáneos para cada muestra y cada condición de ensayo

3) Procedimiento de las mediciones durante el ensayo

1. Antes de realizar todos los ensayos de penetración se retira el agua de exudación con la pera de goma
2. Para facilitarlo, se coloca una cuña para que el recipiente se incline 10°, 2 minutos antes del ensayo
3. Para cada una de las mediciones de resistencia a penetración

se debe proceder como se detalla:

- 3.1. Se coloca la superficie inferior de la aguja del penetrómetro en contacto con la superficie de mortero
- 3.2. Se aplica una fuerza vertical de arriba hacia abajo con el penetrómetro, gradual y uniformemente
- 3.3. La fuerza debe lograr penetrar 25 mm en la superficie del mortero en 10 ± 2 segundos
- 3.4. El vástago del penetrómetro tiene una marca a los 25 mm para facilitar esta operación
- 3.5. Se registra la fuerza necesaria y la sección de la aguja, determinando resistencia a penetración
- 3.6. En cada punto, se toma el tiempo transcurrido a partir del contacto del agua con el cemento
4. La distancia entre las impresiones será mayor a dos diámetros de la aguja y no menor a 15 mm
5. La distancia entre cualquier impresión y los costados del recipiente debe ser mayor a 25 mm
6. Se deben realizar las mediciones anotando el tiempo transcurrido desde el inicio del mezclado
- 6.1. En condiciones de laboratorio y para hormigones sin aditivos, la primera lectura se realiza a 3 horas
- 6.2. En caso de altas temperaturas o aditivos aceleradores, se deben iniciar las lecturas a 1 hora
- 6.3. En caso de bajas temperaturas o aditivos retardadores, se deben iniciar las lecturas a 4 horas
- 6.4. Despues de la primera medición, las posteriores tienen que ser realizadas cada 30 minutos
7. Cuando se registre una resistencia a penetración superior a 4,0 MPa ha iniciado el fragüe
8. Si se desea determinar el tiempo final de fragüe, deben emplearse las agujas de menor sección
9. Inmediatamente, se quita el mortero del recipiente y se limpia, dejándolo listo para el próximo ensayo
10. En todas los ensayos se registran: la resistencia a penetración y el tiempo referido al inicio de mezclado
11. Debe registrarse de manera continua la temperatura ambiente

4) Cálculos, gráfico y determinaciones

1. Se debe realizar un gráfico ubicando todos los puntos de las mediciones de resistencia a penetración
- 1.1. En el eje de abscisas (horizontal) se grafican los tiempos de medición en minutos
- 1.2. En el eje de ordenadas (vertical) se grafican las resistencias a penetración en MPa
- 1.3. Manualmente o con la ayuda de la computadora, se traza una curva de tendencia
2. En el eje de ordenadas se ubica 3,4 MPa se traza una recta horizontal hasta cortar la curva de tendencia
3. Al cortar la curva, se baja en vertical y se lee en el eje de abscisas el tiempo inicial de fraguado
4. Si se determina el tiempo final de fragüe se determina la resistencia a penetración para 27,4 MPa
5. Se informan los tiempos de fraguado como el promedio de dos ensayos, redondeado a 5 minutos



DETERMINACIÓN DE LA EXUDACIÓN DEL HORMIGÓN FRESCO

Según norma IRAM 1604

FICHA / HF08

1) Elementos necesarios para el ensayo

- 1.** Recipiente de capacidad aproximada de 14 litros con diámetro de 250 mm y altura 280 mm (aprox.)
- 2.** Balanza de 40 a 50 kg y resolución de 5 g como mínimo (deseable 2 g)
- 3.** Pipeta graduada que permita extraer el agua, pera de goma y probeta graduada de vidrio de 100 ml
- 4.** Varilla de compactación de 16 mm de diámetro y martillo con cabeza de goma (ídem probetas)
- 5.** Lámina de polietileno de 0,1 mm de espesor mínimo y un elástico para sujetarla al recipiente
- 6.** Cuña de madera de 50 mm de altura, regla metálica para terminación y trapo para limpieza
- 7.** Otros elementos de ensayo de hormigón fresco (termómetro, recipiente PUV, cono Abrams, etc.)

2) Preparación de la muestra

- 1.** Se obtiene una muestra representativa del hormigón fresco según lo indicado en la Norma IRAM 1541
- 1.1.** Para hormigones con agregado > 38 mm, es recomendable descartar esas partículas por tamizado
- 2.** Se coloca el hormigón fresco en tres capas de aproximadamente igual altura y se consolidan
- 2.1.** Cada capa se compacta con 25 golpes de la varilla y golpes con la maza de goma (ídem probetas)
- 2.2.** Debe llegararse con la tercera capa a cerca de 3 cm por debajo del enrase del recipiente
- 2.3.** Se debe enrasar con regla metálica o similar hasta lograr una superficie plana
- 3.** Conociendo la tara del recipiente, se debe pesar el hormigón contenido en el recipiente (m h)
- 4.** Además debe conocerse el área del recipiente (A), midiendo dos diámetros perpendiculares
- 5.** Sobre el hormigón fresco, también deben realizarse las siguientes determinaciones:
- 6.1.** Consistencia, temperatura, contenido de aire y peso unitario en fresco (PUV en kg/m³)
- 6.2.** Se debe conocer la composición del hormigón en kg/m³ de cada uno de los componentes
- 6.3.** Se debe determinar la masa de agua (m a) que contiene el recipiente con datos de mezcla
- 7.** m a = (m x m h) / PUV ; m = demanda de agua del pastón en kg/m³ m h = masa del hormigón en kg
- 8.** Se deben realizar al menos 2 ensayos en diferentes ocasiones para corroborar los valores

3) Procedimiento de las mediciones durante el ensayo

- 1.** Se coloca el recipiente sobre plataforma o mesa nivelada y sin vibraciones durante todo el ensayo
- 2.** Se lo cubre con la lámina de polietileno con el elástico, sin que toque la superficie del hormigón

2.1. Se lo debe mantener cubierto salvo en el momento cuando se extrae el agua con la pipeta y pera

3. Para facilitar la recolección del agua se inclina 2 minutos antes con la cuña de 50 mm bajo el recipiente

4. Se retira el agua empleando la pipeta con ayuda de pera de caucho y se pasa a la probeta graduada

4.1. En cada ocasión se registra tiempo (desde el inicio de mezclado) y agua recolectada (V ae)

4.2. Finalizada cada extracción, el recipiente se vuelve a la posición de reposo en horizontal

5. Las extracciones se realizan a intervalos de tiempo establecidos:

5.1. Al inicio, cada 10 minutos durante los primeros 40 minutos desde acondicionada la muestra

5.2. Despues a intervalos no mayores a 30 minutos, recomendando 15 a 20 minutos

5.3. Se concluye el ensayo (y se retira el hormigón) cuando en 30 minutos no hay exudación

6. Respecto a las mediciones y nomenclatura que figuran en IRAM 1604:

6.1. V ae = extracciones individuales a un tiempo determinado, para luego graficarlos (ml)

6.2. V ae = volumen total del agua de exudación obtenido al finalizar el ensayo (ml)

7. Durante las mediciones deben tenerse condiciones ambientales de laboratorio (19 a 23°C)

4) Cálculos, gráfico y determinaciones

1. V i = Volumen de agua exudada acumulado por unidad de superficie ; V i = V ae / A

1.1. Los volúmenes V i y V ae se expresan en ml (mililitros) y A (sección recipiente) en cm²

2. E = Capacidad de exudación en ml cada 100 g (o expresado como %) ; E = V ae / ma x 100

2.1. El volumen total V ae se expresa en ml y ma (masa agua en la muestra) en gramos

3. V = Volumen de agua exudada acumulada por superficie en ml/cm²

4. VE = Velocidad de exudación en unidades de ml / cm² / seg (cm/seg), determinada gráficamente

4.1. Se grafica el volumen de agua exudada por superficie de cada extracción (V i) en función del tiempo

4.2. Se trazan rectas paralelas al eje de tiempo de 0,1 V y 0,8 V y se determinan los tiempos

4.3. Se determina una recta entre estos puntos y se determina la pendiente de la misma (VE)

4.4. Se debe determinar el coeficiente de correlación de la recta (>0,9) entre el 10% y 80% de V

5. Se deberán registrar observaciones como material de arrastre durante la toma del agua

6. El resultado cada parámetro del ensayo será el promedio de dos ensayos de diferentes pastones





▲ Tamizado del hormigón fresco.



▲ Moldes para dos ensayos de tiempos de fragüe en paralelo.



▲ Colocación para mortero en recipiente.



▲ Penetrómetro de Proctor con múltiples agujas para tiempos inicial y final.



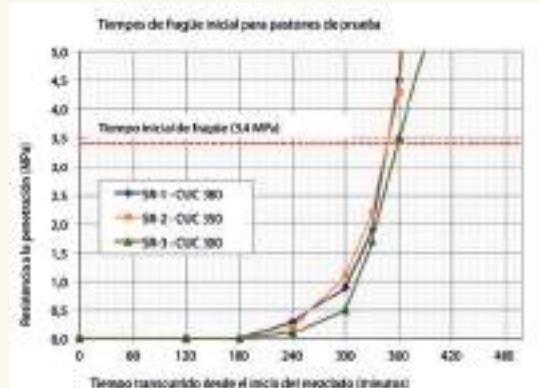
▲ Penetraciones al inicio del ensayo (superficie grande).



▲ Penetraciones con aguja de menor sección.



▲ Penetrómetro de bolsillo para tiempo inicial de fragüe (inicio del fragüe a 500 psi).



▲ Gráfico de Tiempo inicial de fragüe

»

Ensayos paso a paso: Uniformidad de mezclado y moldeo de probetas a flexión

Ms. ING. MAXIMILIANO SEGERER

Control y Desarrollo de Hormigones

www.cdhormigones.com.ar

En primer lugar, se estudiará el ensayo de uniformidad de un pastón de hormigón, que sirve para medir la eficiencia de cualquier equipo mezclador y/o distribuidor de hormigón. Hace años existía un criterio más laborioso fijado en IRAM 1666:1986 que brindaba 6 parámetros de ensayo, de los cuales para asumir la uniformidad de mezclado debían cumplirse al menos 5. Sin embargo, cerca de 20 años después se modificó el criterio y se publicó la Norma IRAM 1876, que da medidas más prácticas y con interpretación inmediata. Básicamente, consiste en realizar el ensayo del contenido de aire y peso unitario del hormigón fresco, que suele hacerse con el mismo instrumental, y luego determinar por lavado la cantidad de agregado grueso que queda retenido en el tamiz #4; determinando mediante algunas expresiones si un equipo mezcla de manera eficiente o no.

Son ensayos indispensables para realizar en camiones hormigoneros o bien cuando existen dudas de la eficacia del mezclado del equipo, por ejemplo, para determinar número de revoluciones, si las aletas internas están en buen estado, tiempos mínimos de mezclado y otros datos que influyen en la calidad del hormigón despachado. Brindan datos confiables para determinar cuándo debe realizarse el mantenimiento o cambio de alguna parte del sistema mezclador de los camiones y/o plantas. También sirve para controlar y determinar tiempos mínimos para plantas que poseen mezcladoras, siendo recomendable realizar verificaciones para diferentes ámbitos de asentamiento. Los ensayos antes referidos deben ser realizados sobre dos muestras diferentes, una próxima al inicio y otra próxima al final de la descarga, siempre descartando el 15% de los extremos en cada uno de los casos. Si los valores del peso unitario corregido (densidad

del mortero libre de aire) y del contenido de agregado grueso en ambas muestras son similares ($\leq 1,6\%$ y $\leq 6,0\%$ respectivamente), se considera que el equipo mezclador es eficiente para las condiciones en que se realizó el mezclado (velocidad de mezclado y revoluciones totales).

El segundo ensayo que se describe es el moldeo de probetas a flexión, que presenta ciertas particularidades y cuidados adicionales respecto de las probetas cilíndricas convencionales. Si bien no son frecuentes en obras convencionales, las probetas a flexión se moldean para determinar la resistencia a tracción en pavimentos, que es un parámetro muy relevante para el diseño de lasos apoyadas sobre el terreno.

En grandes obras viales, estaciones portuarias y pistas de aeropuerto, por ejemplo, se solicita el moldeo y posterior rotura de probetas a flexión como parámetro de aceptación, ya que en realidad es un parámetro mucho más relevante que la resistencia a compresión. Sin embargo, ciertas precauciones relacionadas con el moldeo, protección, curado y manipuleo de las probetas hacen que sea un ensayo bastante delicado para los laboratorios de obra. Por ello, muchas veces se establecen en laboratorios centrales con condiciones más controladas, las correlaciones entre la resistencia a flexión y compresión, para tomar luego las probetas cilíndricas a compresión como parámetro de aceptación. Esta relación de resistencias depende fuertemente de la edad (ya que la resistencia a flexión crece mucho más rápidamente que la resistencia a compresión), de la categoría resistente del hormigón y de los materiales constituyentes del hormigón, fundamentalmente del tipo de agregado empleado. Estas relaciones a la edad de 28 días oscilan entre el 11% y 15%, con lo cual nunca pueden tomarse estimaciones de bibliografía, sino realizar ensayos de correlación, ya que este 4% aparente de variación referido al promedio corresponde a cerca del 33% de los valores a estimar a flexión y pueden cometerse grandes errores, bien sea sobre-estimando o sub-estimando. »



▲ Ensayo de contenido de aire y PUV



▲ Pasaje del hormigón del recipiente del PUV al tamiz



▲ Tamizado hasta obtener el agregado grueso (eliminando el mortero)



▲ Otra opción es trabajar con cribas industriales para el tamizado



▲ Lavado del agregado sobre cribas industriales



▲ Llevando el agregado a SSS mediante secado con paño absorbente (agregados rodados)



▲ Fracciones de agregado grueso trituradas ya tamizadas del hormigón en estado SSS (dos muestras)



▲ En plantas premezcladoras y verificación de mezclado de mixers, es un ensayo indispensable

1) Elementos necesarios para el ensayo

1. Recipiente calibrado para determinación del PUV acorde con el TM del agregado (IRAM 1562)
 - 1.1. Capacidad mínima para TMN ≤ 11/2" de 7 litros; para TMN de 1 1/2" a 2" de 15 litros aprox.
 - 1.2. Accesorios para el acondicionamiento de muestra (varilla Ø 16 y martillo con cabeza de goma)
 2. Aparato de Washington o similar para determinar el contenido de aire según IRAM 1602
 - 2.1. Para TMN ≤ 11/2" puede emplearse para agilizar el recipiente del Washington para el PUV
 - 2.2. Accesorios para la determinación del contenido de aire según IRAM 1602 y equipo disponible
 3. Balanza de 40 kg y resolución de 5 g (recomendable de 2 g si se posee para TMN ≤ 11/2")
 4. Tamiz IRAM #4 de malla 4,75 mm y recipientes varios para contener muestras

2) Preparación de la muestra

1. Para realizar los ensayos deben tomarse dos muestras del mismo pastón (Muestras N 1 y N 2)
2. El muestreo del hormigón se debe realizar según lo que indica IRAM 1541
3. Las muestras deben ser tomadas entre el 15% y 85% del volumen total del pastón (IRAM 1876)
 - 3.1. Es recomendable tomar la Muestra N 1 entre el 15% y 30% del volumen del pastón
 - 3.2. La Muestra N 2 es recomendable tomarla entre el 70% y 85% del volumen del pastón
4. Los ensayos deben ser realizados de manera rápida, fundamentalmente toma de PUV y Aire

3) Procedimiento y métodos de ensayo

1. Todo el procedimiento descripto tiene que realizarse para cada una de las dos muestras
2. En primer lugar se procede a realizar el ensayo del PUV o densidad en estado fresco (IRAM 1562)
 - 2.1. Se lo debe mantener cubierto salvo en el momento cuando se extrae el agua con la pipeta y pera
 - 2.2. Se enrasa y limpia cuidadosamente el recipiente para que no queden restos de hormigón
 - 2.3. Se determina la masa del hormigón contenida en el recipiente (m h)
 3. Para TMN ≤ 11/2" (caso más frecuente) se realiza en el mismo recipiente que el % de Aire
 - 3.1. En el caso arriba indicado, sobre el mismo hormigón se determina el % de aire (IRAM 1602)
 - 3.2. En caso que el TMN > 11/2" debe hacerse de forma independiente los dos ensayos

4. A continuación, se lava por arrastre de agua sobre tamiz IRAM #4 hasta eliminación de la arena

- 4.1. Se va colocando por partes el hormigón fresco sobre el tamiz, y se va colocando agua y tamizando
- 4.2. Se coloca el agregado grueso retenido en un recipiente y se vuelve a colocar más hormigón
- 4.3. Al finalizar el tamizado, se lleva el agregado grueso a estado saturado superficie seca (con paño)
- 4.4. Las dos determinaciones siempre deben ser realizadas por el mismo laboratorista
5. En caso que el TMN > 11/2", se determina el % de aire según IRAM 1602 de forma independiente
- 5.1. Además de determinarlo, debe pesarse el hormigón y tamizarse por tamiz IRAM #4
6. Se registra el contenido de aire del hormigón en % en cada una de las muestras (A)

4) Cálculos, determinaciones y criterios de aceptación

1. Se determina el contenido de agregado grueso $m_{ag} = (m_{a\ sss} / m_h) \times 100$ para ambas muestras
 - 1.1. m_{ag} = contenido de agregado grueso de cada una de las muestras (expresado en %)
 2. Se determina la diferencia de contenido de agregado grueso Δm_{ag} de la siguiente manera:
 - 2.1. $\Delta m_{ag} = m_{ag1} - m_{ag2}$, siendo la diferencia en valor absoluto (%)
 - 2.2. Siendo m_{ag1} y m_{ag2} , el contenido de agregado grueso de cada una de las dos muestras en %
 3. Se calcula la densidad compactada de mortero libre de aire de cada muestra (ρ_m)

$$\rho_m = \frac{m_h - m_{a\ sss}}{V - [(V \times A/100) + (M_{a\ sss} / \rho_{a\ sss})]} \text{ kg/m}^3$$
 - 3.2. $\rho_{a\ sss}$ es la densidad del agregado grueso en estado saturado superficie seca (kg/m^3)
 - 3.3. M_h y $M_{a\ sss}$ se deben ingresar en la fórmula con unidades de kg
 - 3.4. V es el volumen del recipiente de medida y debe expresarse en la fórmula en m^3
 - 3.5. A es el contenido de aire y se ingresa en % (valor indicado en el aparato de Washington)
 4. Se determina la diferencia de la densidad compactada del mortero libre de aire
 - 4.1. $\Delta\rho_m = |\rho_m^1 - \rho_m^2| / \rho_{prom}$, siendo la diferencia en valor absoluto (expresión en %)
 - 4.2. Siendo ρ_m^1 y ρ_m^2 , las densidades de mortero libre de aire para cada muestra (kg/m^3)
 5. El hormigón del pastón se considera homogéneo cuando simultáneamente se cumple que:
 - 5.1. La diferencia entre las cantidades de agregado grueso ≤ 6,0%
 - 5.2. La diferencia entre las densidades del mortero libre de aire ≤ 1,6%



▲ Moldeo de probetas a flexión y compresión para su posterior correlación en obra de pavimento



▲ Varillado del hormigón de la primera capa (no recomendable para Asentamiento menor a 7 cm)



▲ Varillado del hormigón de la segunda capa (siempre debe existir hormigón sobrante)



▲ Golpes con martillo de goma después del varillado de cada capa



▲ Vibrado de la segunda capa de probetas a flexión (es más aconsejable el vibrado que el varillado en ciertos casos)



▲ Golpes con martillo de goma después de consolidar cada capa y tareas de enrasado de probetas



▲ Protección con paños húmedos después del colado y hasta el desmolde de las probetas



▲ Curado húmedo indispensable de probetas a flexión hasta el ensayo mismo

1) Elementos necesarios para el ensayo

- 1.** Moldes prismáticos no absorbentes, generalmente de dimensiones $15 \times 15 \times 55$ ó 60 cm ($\text{TMN} \leq 2''$)
- 1.1.** Ciertos moldes deformables causan inconvenientes notables luego en el ensayo
- 1.2.** Deben presentar un adecuado espesor de chapa, ángulos rectos y ser fácilmente ensamblables
- 2.** Varilla $\Phi 16$ de 60 cm , lisa con extremo en semiesfera o vibrador ($> 7000 \text{ rpm}$ y Φ de 19 a 38 mm)
- 2.1.** Las dimensiones transversales deben ser mayores a 15 cm y altura de recipiente entre $13,5$ y 15 cm
- 2.2.** Para asentamientos menores o iguales a 8 cm es muy recomendable la consolidación por vibrado
- 3.** Pequeña pala de sección en U compatible con el tamaño de la probeta y fratacho o llana
- 4.** Martillo de cabeza de goma que pese aproximadamente 500 gramos
- 5.** Recipiente no absorbente o carretilla para colocar la muestra de hormigón fresco

2) Procedimiento de moldeo de probetas para ensayos de flexión

- 1.** Obtener una muestra representativa y remezclarla después de descargar el primer $1/4 \text{ m}^3$ (IRAM 1541)
- 2.** Antes de moldear las probetas, deberá realizarse el ensayo de asentamiento y eventualmente aire
- 3.** Se deberán moldear como mínimo 2 probetas para ensayar a la edad de diseño del hormigón
- 3.1.** En caso de probetas para otras edades, podrán realizarse 1 a 2 por edad (tendencias)
- 4.** Las probetas deben moldearse en el punto más cercano posible a donde serán conservadas
- 5.** Verificar que los moldes estén libres de hormigón viejo y bien aceiteados (sin exceso)
- 6.** Colocar el molde de probeta en una superficie plana, firme y libre de vibraciones (durante 24 hs)
- 7.** Respecto al tipo y tamaño de molde, debe tenerse en cuenta lo siguiente:
 - 7.1.** Se mide la altura del molde y se divide en 10 cm para determinar el número de capas
 - 7.2.** Se calcula el área de la probeta y se divide en 15 cm^2 para determinar el número de golpes por capa
 - 7.3.** La menor dimensión de la probeta debe ser como mínimo 3 veces el TM del agregado
 - 7.4.** Si no se cumple la condición anterior, deberán tamizarse las partículas mayores a estas dimensiones
 - 8.** Se podrá optar por la compactación de las probetas por 2 procedimientos: a) varillado o b) vibrado
 - 9.** Método de compactación manual - Asentamientos igual o mayores a 5 cm
 - 9.1.** El molde se llenará en capas de igual altura de no más de 10 cm , para moldes de 15 cm en 2 capas
 - 9.2.** Se varilla con un golpe cada 15 cm^2 de superficie del molde, para moldes $15 \times 55 \text{ cm}$ con 55 golpes
 - 9.3.** La primera capa se debe varillar en todo el espesor sin golpear en demasía el fondo
 - 9.4.** En la siguiente capa la varilla debe penetrar sólo unos 25 mm en la primera capa
 - 9.5.** Al llenar la última capa de manera que sobresalga hormigón de la parte superior

9.6. Si se advierte que no sobrará hormigón en superficie, se agrega antes de concluir el varillado

9.7. No puede incorporarse hormigón una vez finalizado el varillado, si faltase se descarta el moldeo

10. Método de compactación por vibración - Asentamientos inferiores a 10 cm (altamente recomendable)

10.1. El molde se llena en capas, igual que para varillado (2 capas para moldes de $15 \times 15 \text{ cm}$)

10.2. Se insertará el vibrador en puntos distanciados 14 cm aproximadamente según su eje longitudinal

10.3. El tiempo de inmersión del vibrador varía entre 5 y 10 segundos aproximadamente en cada capa

10.4. Para la segunda capa, el vibrador deberá penetrar 25 mm aproximadamente en la primera

10.5. Siempre deberá "sobrar" hormigón para enrasarlo y se complementará con golpes del mazo de goma

11. Despues de compactar cada capa, complementar con 15 a 25 golpes del martillo de goma

12. En caso que existan fugas de hormigón, se abre el molde o inconveniente similar, se tira la muestra

13. Compactadas las capas, se procede a quitar los excedentes de hormigón enrasando la superficie

14. El enrase se realizará con el mínimo movimiento posible, no se admiten depresiones de más de 3 mm

15. Cubrir la superficie con plástico o arpillería húmeda (preferible), la superficie de la probeta

16. Se deberá minimizar al máximo la manipulación o transporte de las probetas luego de moldeadas

17. Se debe concluir el moldeo de las probetas en menos de 15 minutos de finalizada la toma de la muestra

3) Acondicionamiento, protección y curado de probetas para ensayos de flexión

1. Las probetas serán conservadas las primeras 20 a 48 horas dentro del molde a $21 \pm 6^\circ\text{C}$.

1.1. Para probetas de categorías H-40 y superior, la temperatura de protección inicial es de $23 \pm 3^\circ\text{C}$

1.2. No deberán ser dejadas al rayo del sol, ni cerca de fuentes de frío o de calor en este período

1.3. En condiciones de tiempo frío o caluroso se colocarán bajo cajas aislantes o similares

1.4. Es recomendable cubrirlas con arpillería húmeda para evitar un desecamiento temprano

1.5. Luego de estas 20 a 48 horas, se desmoldan y se conservan en piletas o cámara de curado

1.6. En casos específicos, podrán dejarse al costado del pavimento recubiertas con arena húmeda

2. Deben ser marcadas o rotuladas con indeleble, inmediatamente después de que se desmoldan

3. En caso de imperfecciones (rebarbas), pueden quitarse con espátula para lograr aristas vivas

4. Deben limpiarse los moldes luego del desmolde para dejarlos listos para próximas probetas

5. Es imprescindible mantener la temperatura de a $23 \pm 2^\circ\text{C}$ en la piletas o cámara de curado

6. Se conservarán en estado húmedo hasta el ensayo (no pueden transcurrir más de 2 hs fuera del agua)

6.1. Se debe impedir el secado de las caras de las probetas hasta el momento del ensayo

6.2. En caso de transportarlas, se llevarán al laboratorio con cajones de arena húmeda o arpillería mojada

ENSAYOS PASO A PASO DEL HORMIGÓN FRESCO

Moldeo de probetas para ensayos de compresión (cilíndricas y cúbicas)

◆ Por Ms. Ing. MAXIMILIANO SEGERER. Control y Desarrollo de Hormigones / WWW.CDHORMIGONES.COM.AR

Con este artículo se concluye la serie de ensayos del hormigón en estado fresco. Si bien ya se ha publicado en numerosas ocasiones, se brinda en estas páginas el procedimiento detallado para el moldeo adecuado de probetas cilíndricas. Además, se incluyen comentarios en lo que respecta a los dos tamaños de probetas más utilizados en nuestro país: las de 15 x 30 cm y las de 10 x 20 cm así como particularidades para el caso de mezclas autocompactantes, como en HAC y RDC que se llenan en una sola capa por su elevada fluidez, lo cual no está contemplado en la norma IRAM. Asimismo, se brindan especificaciones respecto a la protección durante las primeras 24 horas y el curado posterior.

Sobre este último aspecto, la norma IRAM 1524 del año 2015 ha variado levemente respecto a la versión anterior y brinda más alternativas, fundamentalmente en el período de protección en condiciones climáticas extremas y para hormigones de alta resistencia.

En tanto, se recalcan algunos de los errores más frecuentes en obra: marcado superficial de probetas y curado defectuoso de las mismas. Cada una de estas falencias puede influenciar en más de un 30% individualmente en la resistencia a compresión. Dado ello se hace hincapié en la relevancia de estos aspectos y de muchos otros que nunca elevarán la resistencia del hormigón y que, ante cualquier desvío, tenderán a disminuir las resistencias finales.

El moldeo de probetas de hormigón es sencillo. Lo curioso es que en obra aparecen "criterios personales" de cómo controlar el hormigón elaborado, debiendo tener claro que el moldeo, protección y curado de las probetas debe realizarse en un todo de acuerdo a IRAM 1524 para que tengan

validez los ensayos a compresión y para poder cuantificar y medir la calidad del hormigón elaborado despachado.

SEGUNDO ENSAYO

A su vez, resulta de interés también incorporar el procedimiento completo (moldeo, protección, curado y rotura) de probetas cúbicas de 50 mm de lado. Estas probetas se usan en varias obras para medir la resistencia a compresión de grouts cementíceos y epoxídicos o bien morteros de reparación diseñados en obra, los cuales pueden contener fibras, adiciones, polímeros, etcétera. Si bien en muchos casos estos morteros son autonivelantes y no requieren compactación de las muestras, en otros casos que son de consistencia seca a muy plástica es necesaria la consolidación con una barra de neopreno de elevada dureza, procedimiento muy disímil a las probetas de hormigón convencional. Este aspecto se detalla gráficamente en el procedimiento siguiendo lineamientos de ASTM C109. También se referencia el ensayo a compresión y cuidados que deben tenerse para estas probetas (moldes con perfecto paralelismo y ensamble, dirección de aplicación de las cargas respecto al moldeo, precisión y necesidad de calibración a baja carga de la prensa, etcétera), de modo que los resultados sean confiables y representativos. En caso de desvíos en estos parámetros, la diferencia entre probetas "gemelas" suele ser drástica, con lo cual ciertos controles de moldes y ensayo deben ser supervisados más aún que para probetas cilíndricas de hormigón convencional.

En el próximo número de *Hormigonar* comenzaremos con la temática de ensayos en estado endurecido. Se iniciará la serie con los dos tipos de encabezados más empleados en la práctica: elastómeros y mortero de azufre. «



▲ Varillado de probetas de 10 x 20 cm en cada capa (25 golpes)



▲ Golpes con martillo de goma después de cada capa



▲ Vibrado en dos capas de probetas de 15 x 30 cm



▲ Probetas moldeadas con identificación en fresco (método papel)



▲ Tapado con material aislante de probetas durante las primeras 24 horas



▲ Protección específica en cajas y materiales aislantes en tiempo frío



▲ Curado probetas en pileta a temperatura controlada



▲ Adecuada identificación de probetas al día siguiente con marcador indeleble

1) ELEMENTOS NECESARIOS PARA EL ENSAYO

- 1.** Moldes cilíndricos firmes y no absorbentes de 15cm de diámetro y 30cm de altura (o de 10 x 20 cm).
- 11.** IRAM 1524 establece otros moldes de dimensiones superiores a 15 x 30cm con $\lambda=2$ (poco usados).
- 2.** Varilla de Ø 16 de 60cm de longitud, lisa con extremo en semiesfera (o de Ø10 de 30 cm de longitud).
- 3.** Para As < 5cm, vibrador de al menos 7000 vibraciones por minuto y entre Ø19 y Ø38 mm .
- 4.** Martillo de cabeza no metálica que pese 600 ± 200 gr (es recomendable que sea de goma).
- 5.** Pequeña pala de sección en U compatible con el tamaño de la probeta y fratacho o llana.
- 6.** Recipiente no absorbente o carretilla para colocar la muestra de hormigón fresco.
- 7.** Aceite mineral desmoldante y aplicador para el mismo en la parte interior de los moldes.

2) MOLDEO DE PROBETAS PARA ENSAYOS DE COMPRESIÓN Y TRACCIÓN POR COMPRESIÓN DIAMETRAL

- 1.** Obtener una muestra representativa y remezclarla después de descargar el primer $1/4\text{m}^3$ del camión.
- 11.** El requisito anterior puede ser obviado sólo si el ensayo es para autocontrol de calidad en planta.
- 2.** Antes de moldear las probetas, deberá realizarse el ensayo de consistencia del hormigón fresco.
- 3.** Las probetas deben moldearse en el punto más cercano posible a donde serán conservadas.
- 4.** Verificar que los moldes de probetas en su interior estén libres de hormigón viejo (fresco o endurecido).
- 5.** Aceitar (no en exceso) la superficie interna del molde para facilitar el desmolde al día siguiente.
- 6.** Colocar el molde de probeta en una superficie plana, firme y libre de vibraciones.
- 6.1.** Deberá prestarse especial atención cuando son mezclas muy fluidas (HAC o RDC).
- 7.** En el caso de probetas de 15 x 30cm deberá tamizarse y eliminar las partículas mayores a 45mm.
- 8.** Para el caso de emplear probetas de 10 x 20cm el hormigón deberá tener un TM de 1" o inferior.
- 9.** Método de compactación manual para probetas 15 x 30cm - Asentamientos igual o mayores $\geq 5\text{cm}$.
- 9.1.** El molde se llenará en tres capas de igual altura (10cm cada una)
- 9.2.** Varillar 25 veces uniformemente el hormigón de cada una de las tres capas con la varilla Ø16.
- 9.3.** La primera capa se debe varillar en todo el espesor sin golpear en demasia el fondo.
- 9.4.** En la segunda y tercera capa la varilla debe penetrar solo unos 25 mm en la capa anterior.
- 9.5.** Llenar la tercera capa de manera que sobresalga hormigón de la parte superior.
- 9.6.** Si se advierte que no sobrará hormigón en superficie, se agrega antes de concluir el varillado.
- 9.7.** No puede incorporarse hormigón una vez finalizado el varillado, si faltase se descarta el moldeo.
- 9.8.** Después de varillar cada capa, complementar con 10 a 15 golpes del martillo
- 10.** Método de compactación por vibración para probetas de 15 x 30cm - Asentamientos $\geq 5\text{cm}$.

10.1 Se sumergirá el vibrador sin tocar el molde en 2 capas (15cm cada una).

10.2 El tiempo de inmersión del vibrador varía entre 5 y 10 segundos aproximadamente en cada capa.

11. Método de compactación manual para probetas 10 x 20cm.

11.1 El molde se llenará en dos capas de igual altura (10cm cada una), metodología similar a 15 x 30cm.

11.2 Varillar 25 veces uniformemente el hormigón de cada una de las dos capas con la varilla Ø15.

11.3 Después de varillar cada capa, complementar con 10 a 15 golpes del martillo.

12. Método de moldeo para mezclas muy fluidas (hormigones autocompactantes o RDC muy fluidos).

12.1 El moldeo se realizará de forma continua, en una capa sin varillado alguno.

12.2 En caso de ser necesario, se ayudará con golpes suaves del martillo de goma durante el moldeo.

13. Compactadas las capas, se procede a quitar los excedentes de hormigón enrasando la superficie.

14. El enrase se realizará con el mínimo movimiento posible, no se admiten depresiones de más de 3mm.

14.1 En caso de identificarlas en fresco puede utilizarse la técnica del "papel mojado" en la superficie.

15. Con un plástico, bolsa de polietileno u otro no absorbente, se tapa la superficie de la probeta.

16. Se deberá minimizar al máximo la manipulación o transporte de las probetas luego de moldeadas.

16.1 Se admite sólo un pequeño transporte al lugar de almacenamiento, realizándolo luego del moldeo.

17. El moldeo de cada probeta debe concluir antes de 2 minutos y medio de iniciado el mismo.

3) ACONDICIONAMIENTO, PROTECCIÓN Y CURADO DE PROBETAS PARA ENSAYOS DE COMPRESIÓN

1. Las probetas serán conservadas las primeras 16 a 32 horas dentro del molde a $21 \pm 6^\circ\text{C}$.

1.1 Para probetas de categorías H-40 y superior la temperatura de protección inicial es de $23 \pm 3^\circ\text{C}$.

1.2 No deberán ser dejadas al rayo del sol, ni cerca de fuentes de frío o de calor en este período.

1.3 En condiciones de tiempo frío o caluroso se colocarán en cajas con tapa y forradas de aislante.

1.4 La norma admite la opción de sumergirlas en agua saturada con cal a temperatura controlada.

2. Hay que marcarlas o rotularlas en este momento, después que se desmoldan con marcador de pintura.

3. Luego de estas 16 a 32 horas, se desmoldan y se conservan en piletas o cámara de curado.

4. Hay que limpiar los moldes luego del desmolde para dejarlos listos para próximas probetas.

5. Es imprescindible mantener la temperatura de a $23 \pm 2^\circ\text{C}$ en la piletas o cámara de curado.

6. La piletas de curado deberá contener agua saturada en cal a razón de 10gr de cal cada 4 litros de agua.

7. Las probetas serán conservadas en la piletas o cámara hasta la edad de ensayo (rotura) de la probeta.



▲ Moldes cúbicos para morteros de reparación



▲ Molde para tres probetas cúbicas de 50 mm y pisón de neopreno para compactar mezclas secas y plásticas



▲ Moldeo para una consistencia muy fluida



▲ Desmolde a las 24 horas.



▲ Limpieza y lijado para eliminar rebordes al desmoldar



▲ Bastidor de prensa calibrada a baja carga para ensayo de grout



▲ Rotura de probeta cúbica de material de reparación.



▲ Análisis de rotura (ejemplo de caso con capa débil superior a 5 mm)

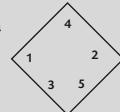
1) Elementos necesarios para el ensayo

1. Moldes cúbicos de tres probetas de 2 x 2 x 2" ensamblados rígidamente y que permitan su fácil desmolde.
- 1.1 Las partes del molde estarán numeradas o identificadas con letra para garantizar el posicionamiento.
- 1.2 Si se emplea TMN ≤ 10mm (reemplazo de cierto % de grout), las experiencias validan usar estos moldes.
- 1.3 Si se emplea TMN ≥ 12mm, pueden emplearse moldes cúbicos de 3" a 4" o tamizar el agregado grueso.
- 1.4 Probetas 10 x 20 reducen la resistencia (10-15%) y pueden dañar ciertas prensas por su energía liberada.
2. Agente desmoldante (aceite mineral) y pincel para su aplicación
3. Pequeña pala de sección en U compatible con el tamaño de la probeta.
4. Guantes de goma, espátulas, regla, marcadores y otros elementos menores.
5. "Barra" de neopreno duro con sección 13 x 25mm aprox. y 15cm de largo con sus ángulos rectos.
6. Pileta de curado a temperatura entre 21 y 25°C (mismas condiciones que probetas de hormigón).
7. Prensa para ensayos a compresión con rótula esférica superior y resolución mínima de 100 kgf.
8. Calibre digital u otro similar que permita medir las dimensiones de la probeta y registre al menos 0,1mm.

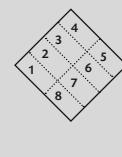
2) Procedimiento de moldeo, protección y curado de probetas

1. Obtener una muestra representativa y preferentemente de la mitad del pastón de grout (nunca al inicio).
 2. Tomar la muestra en un balde limpio o similar de superficie no absorbente, en cantidad estimada de 1 litro.
 3. Verificar que los moldes en su interior estén libres de grout, bien ensamblados y se aceitan con pincel.
 4. En función de la consistencia del grout, se procede a determinar el método para moldear las tres probetas.
 5. En ambos casos el molde se llenará en dos capas de igual altura (aprox. 25mm cada una).
 6. Para el caso de consistencias muy fluidas (como generalmente se emplea) y de aspecto autonivelante.
 - 6.1 La primera capa se compacta con "golpes" de dedo índice con guante de goma en 5 posiciones (Ver).
 - 6.2 Se coloca grout en la segunda capa y se brindan nuevos 5 "golpes" con dedo con guante (Ver secuencia).
 7. Para el caso de consistencias secas (dry-pack) o plásticas se realiza otro método de compactación.
 - 7.1 Cada capa se compacta con 2 series de 8 golpes con "barra" de neopreno (Ver), penetrando solo la capa.
 - 7.2 Luego de la compactación de cada capa se dan golpes suaves en las esquinas del molde para nivelarlo.
- / SECUENCIA:

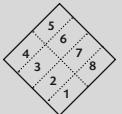
Consistencia muy fluida ("golpes" de dedo)



Consistencia seca-plástica ("barra" de neopreno)
Series 1 y 3 (primera de cada capa)



Series 2 y 4 (segunda de cada capa)



8. Desde la toma de muestras hasta el moldeo de las tres probetas no debe transcurrir más de 5 minutos.

9. Se enrassa superficialmente lo más plano posible, no se marcan el mismo día; y se cubren superficialmente.

10. Los moldes se acondicionarán en una caja forrada con material aislante especialmente preparada.

- 10.1 Esta caja deberá ser colocada en cercanías del elemento y lejos de vibraciones o tránsito de todo tipo.

- 10.2 Sino, puede consensuarse y optarse por llevar la muestra a laboratorio y moldearlas en el mismo.

11. A las 24 hs se desmoldan y marcan indeleblemente con la denominación para lograr trazabilidad.

12. Al desmoldarlo, con la ayuda de una espátula hay que eliminar las pequeñas imperfecciones de aristas.

13. Limpiar adecuadamente el molde para su posterior uso, tanto interna como externamente y reensamblarlo.

14. Se colocan en la pileta de curado a temperatura controlada hasta la edad de ensayo determinada.

15. Se aconseja reservar una parte de la pileta a probetas de grout, para no dañarlas con probetas de H°.

3) Ensayo a compresión de probetas cúbicas de grouts

1. Se extraen las probetas del agua en la misma jornada y se las deja al aire una a dos horas.

2. Se verifica que el pistón de la prensa no presente un recorrido de más de 1cm.

3. Se colocan separadores metálicos para lograr que entre la probeta y el plato superior no exceda 1,5cm.

4. Se miden las dos dimensiones perpendiculares en el centro de la probeta, registrando el 0,1mm.

5. Se coloca la probeta con la parte superior (irregular) apuntando hacia el operario sobre los separadores.

- 5.1 Es muy relevante verificar el centrado, fundamentalmente por proyección del eje de la rótula superior.

- 5.2 No se encabezan. En casos específicos podría usarse compuesto de azufre de alta resistencia.

6. Verificar que el indicador de carga de la prensa se encuentre en 0 antes de comenzar a aplicar cargas.

- 6.1 Se deberá poseer algún dispositivo o función para almacenar la carga máxima de rotura.

7. Se aproxima el pistón lentamente hasta que se acomoda la rótula superior.

- 7.1 Se apreciará que apoye el plato superior en toda la superficie en la probeta hasta 1 a 2 tons (10 a 20kN).

8. En probetas de grout de 5 x 5 cm la velocidad será de 140 ± 40Kg/seg (recomendado entre 1 a 1,5KN/seg).

9. Se registra el valor de la carga máxima alcanzada Q en toneladas o KN según la prensa que se posea.

10. Se sugiere que con la probeta en posición, descienda lo máximo posible el pistón para el próximo ensayo.

11. Se descarga la prensa, se quita la probeta ensayada a compresión y se aprecia el tipo de rotura.

12. Resistencia a compresión de la probeta de grout (s cG).

$$\sigma_{cG} = \frac{Q}{\text{Lado} \times \text{Lado}} \quad \text{Redondear al 0,1MPa}$$

13. El error intraensayo por edad para grupo de tres probetas debe ser ≤ 8,7% y si son dos probetas ≤ 7,6%

ENSAYOS PASO A PASO DEL HORMIGÓN ENDURECIDO:

Encabezado de probetas y testigos

◆ Por Ms. Ing. Maximiliano Segerer. Control y Desarrollo de Hormigones / www.cdhormigones.com.ar

Concluidos los procedimientos simplificados de los principales ensayos de hormigón fresco (incluidos el moldeo y curado de probetas), se estudiarán los pasos a seguir para obtener resultados de ensayo confiables en el hormigón endurecido. En particular en este artículo, se detallarán los dos tipos de encabezado más empleados en nuestro país: mortero de azufre y placas de neopreno. Si bien en la Norma IRAM 1553 figuran encabezados con pasta de cemento y con mortero de cemento, éstos no suelen ser tan empleados como los mencionados, al menos en tareas de autocontrol de plantas de hormigón.

Es posible que el factor que más incida negativamente en un ensayo a compresión sea el mal uso de los encabezados y, cuando se combina con probetas mal confeccionadas (falta de paralelismo de las caras o marcado superficial de la cara superior, por ejemplo), puede ocasionar notables reducciones de resistencia a los hormigones, influenciadas negativamente por desconocer la relevancia de la temática de los encabezados. Antes de su estudio, cabe aclarar que ambas normas de encabezado de probetas –IRAM 1553 para morteros e IRAM 1709 para placas elastoméricas– tienen versiones vigentes relativamente recientes, siendo las últimas revisiones de los años 2008 y 2016 respectivamente, y en ambas han existido cambios considerables respecto a las versiones anteriores.

La simplicidad del encabezado con neopreno, que ha mejorado las condiciones de operación de todos los principales laboratorios del país, puede ser una desventaja importante si no se le realiza un adecuado control y calificación. En el mercado, abundan discos de neopreno que “encajan ajustadamente”

en los retenes, discos con espesores de 15mm o superiores y con dureza y constancia de propiedades muy dudosas. Pocas veces se toma el trabajo de realizar la calificación según IRAM 1709 para diferentes rangos de resistencia (y durezas del neopreno) con el fin de asegurar la validez de los resultados, y todo ello conlleva al mal uso de éstos.

También cabe destacar que la nueva norma IRAM acepta el encabezado con neopreno de testigos de hormigón y casi nunca se tienen los cuidados indicados por la norma: aserrado o pulido de gran planicidad y contar con retenes y placas de neopreno específicas para diferentes diámetros, lo cual operativamente es muy complejo. En ciertos casos, se ensayan testigos de 140 a 145mm en los retenes de probetas de 15 x 30cm, o bien testigos de 95mm (extraídos con brocas comerciales de 4") en los retenes de probetas de 10 x 20cm, y lo mismo no es válido en absoluto.

Por el otro lado, el mortero de azufre pocas veces se verifica en sus cualidades y resistencia a compresión. También deben tenerse cuidados adicionales, como la nivelación del encabezador metálico y asegurarse de llenar todo el hueco para evitar oquedades, que también pueden aparecer por suciedades en los encabezadores o por el estado de humedad de la probeta. No tener en cuenta estos factores, tanto en probetas como testigos, puede causar resultados erráticos y siempre inferiores a los que se hubiesen obtenido si se siguiesen los lineamientos de la Norma IRAM 1553.

Con lo cual, antes de realizar el ensayo a compresión propiamente dicho de las probetas cilíndricas, es indispensable detenerse y calificar los encabezados, no pensando que todos los comercios venden neoprenos calificados y trazables.



▲ Mortero de azufre fundido inmediatamente antes de apoyar la probeta.



▲ Mesa de encabezado no nivelada (falta de paralelismo en las caras).



▲ Encabezado con gran cantidad de burbujas y falta de adherencia debido a la superficie húmeda.



▲ Huecos bajo el encabezado por cantidad insuficiente de mortero al apoyar la probeta y luego llenar por el costado.



▲ Falta de nivelación del encabezador metálico que, además, debe estar en una superficie firme (nunca sobre tablones o similares).



▲ Probetas de hormigón convencional encabezadas con mortero de azufre después de la rotura a compresión.



▲ Testigos de hormigón ya ensayados adecuadamente, encabezados con mortero de azufre.



▲ En muchos casos de hormigones especiales, es indispensable el encabezado con mortero de azufre.

1) ELEMENTOS NECESARIOS PARA EL ENSAYO

1. Placas metálicas con dispositivos de alineación y planicidad garantida, de dimensiones según la probeta.
- 1.1 El hueco donde va el azufre debe tener una profundidad de 10 a 12mm.
2. Dispositivo encabezador sujeto a base firme (no mesa de madera) y muy bien nivelada.
- 2.1 La falta de nivelación del encabezador puede traer inconvenientes severos en los resultados del ensayo.
3. Instalación con fuente de calor que permita mantener el mortero de azufre fundido a $130 \pm 5^\circ\text{C}$.
4. Olla metálica destinada a contener el mortero de azufre para la preparación de las bases (no a fuego directo).
5. Cucharón con pico vertedor, cuyo volumen sugerido es de al menos 220cm^3 (para probetas 15 x 30).
6. Materiales Aprox. para el mortero de azufre: azufre en polvo (75%), grafito (5%) y arena pasa tamiz #100 (20%).
7. Aceite mineral y herramientas manuales.
8. Elementos de protección personal, como gafas, guantes de material aislante, protección respiratoria, etc.
9. El lugar donde se trabaja la mezcla debe estar bien ventilado y colocar el conjunto bajo una campana.

2) VERIFICACIÓN DE LA APTITUD DEL MORTERO DE AZUFRE

10. Respecto a la resistencia a compresión mínima del encabezado (medida en probetas cúbicas de 50mm)
- 10.1 Hormigón de 3,5 a 50MPa - Resistencia mínima 35MPa o la de la probeta ensayada (la que sea mayor).
- 10.2 Hormigón de más de 50MPa - Resistencia no menor que la probeta.
11. Para Resistencias >50MPa, IRAM 1553 establece un procedimiento para la verificación de aptitud (anexo B).
- 11.1 Calificación de pares de 15 probetas con mortero de azufre y comparar con mortero de cemento o pulidas.
12. Respecto al espesor promedio máximo, debe ser de 6mm para resistencias <50MPa y 3mm para >50MPa.
- 12.1 La Norma IRAM 1553 establece un procedimiento para su medición en el anexo A.

3) PREPARACIÓN DE LAS BASES CON MORTERO DE AZUFRE

1. Es aplicable para el encabezado de probetas y testigos cilíndricos para ser ensayadas a compresión.
- 1.1 Para el caso de ensayos de tracción por compresión diametral y por flexión, no se realiza encabezado.
2. El encabezado no debe fluir ni fracturarse durante el ensayo de las probetas y testigos.
3. Deben tratarse las bases de las probetas para que resulten planas y paralelas entre sí y normales su eje.
- 3.1 Se considera una adecuada planicidad, $<0,5^\circ$ que corresponde a 3mm en 300mm de forma aproximada.
4. Las probetas de hormigón en curado húmedo deben mantenerse en esa condición hasta el día del ensayo.
5. Los extremos de las probetas y testigos deberán limpiarse adecuadamente, retirando todo recubrimiento.
- 5.1 Si son muy lisas, pueden picarse ligeramente con un elemento de acero para mejorar adherencia.

- 5.2 No se admiten depresiones previas de más de 5mm, sino podrán pulirse a aserrarse para eliminarlas.
6. Las bases de las probetas deben estar con superficie seca en el momento de recibir el mortero de azufre.
- 6.1 Superficies húmedas (con brillo) pueden ocasionar burbujas bajo la superficie.
7. Se prepara la mezcla de azufre, grafito y arena fina en proporciones 15, 1 y 4 respectivamente (o comercial).
8. Se coloca en la olla y se eleva la temperatura entre 125 y 135°C para obtener su fusión.
- 8.1 Se debe chequear periódicamente que la temperatura se encuentre en el rango indicado.
9. Previamente a la preparación, se coloca sobre las placas una delgada capa de aceite mineral liviano.
- 9.1 También debe examinarse que no haya materiales extraños en la base (partículas de hormigón, grumos, etc.).
10. Además, debe precalentarse la base antes del primer ensayo para que sea más fácil el encabezado.
11. Una vez que la mezcla se encuentra fluida y homogénea, se vierte sobre la placa hasta llenar el receptor.
- 11.1 Debe "sobrar" material al apoyar la probeta, cuidando que no queden oquedades o grumos.
- 11.2 Si al apoyar la probeta, falta visiblemente mortero de azufre, retirarla y retirar la capa adherida.
- 11.3 Se quita la probeta, se retira el encabezado defectuoso y se vuelve a encabezar.
- 11.4 Colocar "dos a tres veces" morteros de azufre puede provocar oquedades y deficiencias en el ensayo.
12. Inmediatamente se coloca encima la probeta, asegurando un perfecto apoyo contra las guías laterales.
- 12.1 En el caso de que la probeta no quede apoyada en las guías, es decir, inclinada, debe repetirse el encabezado.
13. Una vez solidificado el mortero de azufre, se retira la probeta, eliminando las rebabas remanentes.
14. A continuación se realiza el mismo procedimiento sobre la otra cara de la probeta (siempre ambas caras).
- 14.1 Es recomendable, en testigos y probetas, colocar un nivel de burbuja sobre la cara ya encabezada.
- 14.2 Esto permite salvar faltas de paralelismo. Se coloca el nivel en dos posiciones ortogonales.
15. Se dejan reposar 2 horas las probetas y ya pueden ser ensayadas a compresión (hasta las 4 horas).
16. Puede chequearse la efectividad del encabezado golpeándolo ligeramente con un metal.
- 16.1 Un sonido hueco del golpe probablemente indica oquedades y deficiencias del encabezado.
- 16.2 Deben evitarse golpes que puedan afectar -antes del ensayo- la capa del material que conforma las bases
17. Si se advierten imperfecciones en la superficie o bordes, se procederá a quitarlo y repetir el encabezado.
18. Sólo se admite el empleo del mortero de recuperación que no haya sido contaminado ni sobre calentado.
- 18.1 La olla de calentamiento se vaciará y cargará periódicamente con material nuevo.
- 18.2 Se renovará para que el mortero remanente en la olla no haya sido empleado en más de 5 ocasiones.
19. Las probetas encabezadas con mortero de azufre no pueden volver a la piletilla de curado húmedo.
20. El ensayo debe realizarse dentro de las 2 a 4 horas desde el momento del encabezado.



▲ Neoprenos comerciales con durezas y medidas fuera de norma.



▲ Los discos de neopreno deben ser compatibles con el diámetro de los retenes (izquierda) y no ingresar a presión (derecha).



▲ A la izquierda, neopreno usado pero en condiciones; mientras que a la derecha, neopreno ya inutilizable (se usó seguramente de forma indebida antes del recambio).



▲ Registro de rotura de probetas, incluyendo el número de uso de discos de neopreno.



▲ Las probetas de hormigón para ensayarse con neopreno deben tener una buena planidez en ambas caras para posibilitar su ensayo.



▲ Importancia de dar vuelta los discos de neopreno para tener un desgaste parejo de los mismos (en la foto se evidencia que no se dan vuelta).



▲ Rotura muy frecuente tipo 5 de esquina con encabezado con neopreno (categoría H-40).



▲ Registro de calificación de encabezado de neopreno tipo, según IRAM 1709.

1) ELEMENTOS NECESARIOS PARA EL ENSAYO

1. Discos o retenes metálicos resistentes a usos repetidos, de dimensiones según la probeta o testigo a ensayar.
 - 1.1 Deben tener espesores de paredes de 12mm (en todos sus lados) y altura interior libre del orden de los 25mm.
 - 1.2 Deben ser de acero, estar maquinados y poseer una elevada planicidad ($\pm 0,05\text{mm}$).
 - 1.3 Su diámetro interior será entre 102% y 107% del diámetro nominal de la probeta (recomendable 104%-105%).
 - 1.4 Para probetas de 10 x 20cm, el diámetro interior recomendado es de 104 a 105mm.
 - 1.5 Para probetas de 15 x 30cm, el diámetro interior recomendado es de 156 a 158mm.
2. Placas de elastómero o de neopreno de dureza Shore A entre 50 y 70, según Norma IRAM 1709.

RESISTENCIA A LA COMPRESIÓN DE PROBETAS Y TESTIGOS	Dureza ShA	REUSOS (MÁXIMO)
10 A 40MPa	50 \pm 5	100
20 A 50MPa	60 \pm 5	100
30 A 50MPa	70 \pm 5	100
MAYOR QUE 50 A 85MPa	70 \pm 5	50

- 2.1 Para no ser calificadas, deben poseer certificación de calidad de policlororenio M2BC514 a M2BC714.
- 2.2 Es recomendable trabajar con placas de dureza 61-64 para hormigones H-17 a H-30 (ASTM).
- 2.3 Es recomendable trabajar con placas de dureza 68-70 para hormigones H-40 y superiores (ASTM).
- 2.4 El espesor de las placas tiene que ser $13 \pm 2\text{mm}$ (en el mercado hay muchas placas que no lo respetan).
- 2.5 La diferencia entre el diámetro interior del retén metálico y el del disco debe ser menor o igual a 2mm.
- 2.6 La condición superior, indica que el disco debe entrar "holgado" y no "a presión" en los retenes metálicos.
3. Para ensayar testigos, generalmente deben poseerse retenes y discos específicos para el encabezado.
 - 3.1 La única excepción a lo anterior, es garantizar un diámetro de testigo de $100 \pm 2\text{mm}$ o de $150 \pm 3\text{mm}$.
 - 3.2 No obstante lo anterior, debe realizarse un aserrado o pulido con gran planicidad en ambas caras.
 - 3.3 Por ejemplo: Si el testigo tiene diámetro 95mm, debe poseerse par de retenes y capas de neopreno específicos.
 - 3.4. Para testigos con brocas comerciales de 3" (Ej: 69 a 78mm), no pueden ensayarse con los mismos discos.
 - 3.5 Si bien la norma especifica que pueden ensayarse testigos, debe ser mucho más cuidadosa la aplicación.
 4. Elementos de protección personal, como gafas y la prensa, deben contar con una jaula.

2) VERIFICACIÓN DE LA APTITUD DE LAS PLACAS DE NEOPRENO

5. La dureza Shore A de las placas de neopreno debe estar comprendida entre 50 y 70.
 - 5.1 Placas de dureza <60 tienen baja durabilidad y >70 pueden presentar resultados erráticos.
 6. La dureza se controlará periódicamente con la ayuda de un durómetro Shore A con tolerancia $\pm 1\text{ShA}$.
 7. El sistema debe ser calificado antes de ser empleado, tal como figura en la Norma IRAM 1709.
 - 7.1 Para la calificación, deben moldearse al menos 10 pares de probetas gemelas de diferentes resistencias.
 - 7.2 Hay que realizar calificación con cada dureza o cuando se cambie de proveedor.
 - 7.3 Se ensaya una de cada pareja con encabezado de azufre (IRAM 1553) y la otra con discos de neopreno.
 - 7.4 Se analizan estadísticamente los datos y, con la ayuda de la Norma IRAM 1709, se aprecia si califica.
 - 7.5 Si califica el sistema, puede emplearse este tipo de encabezado para resistencias entre 10 y 85MPa.

3) PREPARACIÓN DE LAS BASES CON PLACAS ELASTOMÉRICAS (NORMALMENTE DE NEOPRENO)

1. Verificar que en las bases de la probeta no existan depresiones de más de 5mm.
2. Las bases de las probetas o testigos no deben apartarse en más de $0,5^\circ$ de la perpendicularidad de su eje.
3. En caso de presentar importantes bajorrelieves, se empleará el encabezado de mortero de azufre.
 - 3.1 Otra alternativa es aserrar y/o pulir la cara de la probeta (en consenso con el interesado).
 4. Examinar las placas de neopreno por fisuras o partículas incrustadas antes de cada uso.
 5. Si las placas tienen fisuras de más de 10mm o aparentemente profundas, no deben ser utilizadas.
 6. Deterioros en el perímetro son normales y no necesariamente deben reemplazarse las placas de neopreno.
 7. Periódicamente, quitar las placas de los retenes para limpiar las partículas que podrían estar entre ellos.
 - 7.1 Es recomendable una limpieza por semana o quincenalmente y dar vueltas las placas de neopreno.
 8. Verificar que no exista ningún material extraño o restos de hormigón sobre las bases de la probeta.
 9. Colocar las placas en los discos y centrar las placas y discos en la probeta.
 - 9.1 Con el encabezado de neopreno es muy importante el centrado del disco superior en el plato de la prensa.
 - 9.2 Roturas de esquina (tipo 6) muy recurrentes pueden deberse a un mal centrado de la probeta.
 10. El ensayo de rotura de probetas será detallado en un procedimiento específico según IRAM 1546.
 11. El número de usos de cada par de placas de neopreno es 100, por lo que debe llevarse un registro de usos.
 - 11.1 Para resistencias elevadas (>50MPa) puede considerarse como doble uso cada rotura (Máx. 50).
 - 11.2 En la Norma IRAM 1709 figura una verificación a realizar para poder emplear los discos hasta 300 veces.
 - 11.3 Si no se presentan deterioros a más de 100 ensayos, puede realizarse un contraste con placas nuevas.

ENSAYOS PASO A PASO DEL HORMIGÓN ENDURECIDO

Rotura de probetas a compresión

❖ POR EL MS. ING. MAXIMILIANO SEGERER, DE LA FIRMA CONTROL Y DESARROLLO DE HORMIGONES / WWW.CDHORMIGONES.COM.AR

Sin dudas el ensayo a compresión de probetas de hormigón es el más relevante de las prácticas de laboratorio. Este ensayo para probetas y testigos cilíndricos está muy relacionado con la temática del encabezado (ya abordada en detalle en otro artículo anteriormente publicado), tanto en el uso de mortero de azufre como de placas elastoméricas (neopreno). Por ello, es condición necesaria tener el encabezado validado para poder romper probetas o testigos a compresión. Las probetas cúbicas, empleadas en muchos otros países, tienen la ventaja de la no necesidad del encabezado, pero deben tenerse otros cuidados diferentes a los de las probetas cilíndricas.

En el presente trabajo, se brindan dos procedimientos de rotura de probetas: uno para prensas digitales automatizadas y otro para prensas manuales con dial analógico. Existen una gran variedad de prensas y puede establecerse un procedimiento específico empleando los dos publicados, ya que puede haber prensas automatizadas con lectura indirecta en aro dinamométrico o prensas manuales con lectura digital.

Las prensas que estrictamente cumplen con la norma IRAM 1546, siempre y cuando estén adecuadamente calibradas y verificadas, son las prensas automatizadas (para regular la velocidad de carga de forma precisa) y digitales (sin ábacos, ni tablas ni coeficientes de corrección). Sin embargo, es práctica común y lo consideramos aceptable para laboratorios de autocontrol de planta o laboratorios de obra, el empleo de prensas manuales, debido a su versatilidad y costo bastante inferior que las anteriores (entre 1/3 y 1/6). De allí que, si bien no corresponde según IRAM 1546 el uso de estas prensas manuales con dial analógico, será seguramente una herramienta muy útil para los

laboratorios de hormigoneras para pulir sus procedimientos y poder usarlo como medio de capacitación.

En tanto, a veces existen falencias en los ensayos a compresión, entre los que se pueden mencionar: no medir el diámetro de las probetas (considerando, sin fundamento, que todas las probetas miden 150 ó 100mm), la falta de centrado de las probetas, falta de rotación y limpieza de retenes de encabezados, el hecho de ir excesivamente rápido aplicando manualmente las cargas y romper una probeta de H-30 en medio minuto, así como el no retener la lectura máxima de los diales y "estar atento y estimar" cuando se produce la rotura. Todos estos aspectos influyen notablemente en las tensiones de rotura -en porcentajes entre el 5% y 15%- lo cual invalida directamente el ensayo ya que la norma IRAM solicita errores dentro del 1%. Además, otros factores pueden influenciar mucho más, como el uso de placas de neopreno inadecuadas sin validar o bien defectos en las probetas (irregularidades superficiales, falta de paralelismo o probetas con fisuras u oquedades) que pueden tirar para abajo las resistencias de forma notable y buscar los problemas en el hormigón o sus materiales cuando en realidad están en los ensayos. Por ello, es importante contar con procedimientos validados, prensas verificadas y calibradas, insumos calificados y, fundamentalmente, laboratoristas capacitados, dado que el factor humano es indispensable.

En los procedimientos adjuntos, también se describen las limitaciones de uso de las prensas con dial analógico con aros dinamométricos o cuidados específicos para ensayos de probetas de RDC o alivianados, que muchas veces no están contemplados en las normas de ensayo.

»



▲ 1 - PRENSA AUTOMATIZADA CON VELOCIDAD DE CARGA CONTROLADA CON PROBETA YA ENSAYADA.



▲ 2 - MEDICIÓN DE DOS DIÁMETROS PERPENDICULARES AL CENTRO DE LA PROBETA.



▲ 3 - MEDICIÓN DE ALTURA CON ENCABEZADO (RELEVANTE PARA TESTIGOS DE HORMIGÓN).



▲ 4 - PROBETAS CON SERIOS DEFECTOS DE CONFECCIÓN QUE DEBEN SER OBSERVADAS O NO ENSAYADAS.



▲ 5 - CENTRADO DEL RETÉN METÁLICO DEL ENCABEZADO CON MARCAS CONCÉNTRICAS DE LA PRENSA.



▲ 6 - ROTURA DE PROBETA TIPO 4 SEGÚN IRAM 1524.



▲ 7 - DISPLAY INDICADOR AL FINALIZAR EL ENSAYO DE PRENSA DIGITAL CON VERIFICACIÓN Y CALIBRACIÓN VIGENTE.



▲ 8 - ROTURA DE PROBETAS EN PRENSA AUTOMATIZADA. HORMIGÓN (IZQUIERDA) Y RDC (DERECHA).

MÉTODO DE ENSAYO A COMPRESIÓN DE PROBETAS Y TESTIGOS

PRENSAS DE ENSAYO DIGITALES Y AUTOMATIZADAS - SEGÚN NORMA IRAM 1546

FICHA / HE04a

1) ELEMENTOS NECESARIOS PARA EL ENSAYO:

1. Prensas automatizadas (ampliamente recomendable) de lectura directa en kN o toneladas (o múltiplos).
 - 1.1. La prensa contará con visualización continua de carga y almacenamiento de carga máxima.
 - 1.2. Deberá poseer calibración/verificación anual según IRAM 1546 vigente e ISO 7500-1.
 - 1.3. En caso de usar la prensa en cargas < 20% de capacidad, se necesita calibración específica a baja carga.
 - 1.4. Sus platos metálicos deben ser de acero de dureza > a 55 HRC y contar con una rótula esférica.
 - 1.5. Espaciamiento entre platos adecuado con el tamaño de la probeta y el sistema de encabezado.
 - 1.6. El elemento de lectura de cargas debe tener una precisión del 1% de la carga del ensayo.
 - 1.7. Es muy relevante recordar que la protección (acrílico o reja) tiene que estar cerrada en el ensayo.
2. Calibre pie de rey (digital) con precisión de 0,1mm para medir el diámetro de la probeta o testigo.
3. Instrumento de medición de alturas (si corresponde) con precisión de 1mm para medir la altura.
4. Probetas o testigos cilíndricos con su sistema de encabezado verificado (IRAM 1709 o IRAM 1553).
- 4.1. Para probetas de RDC y ciertos alivianados, no es necesario encabezado (nunca usar neopreno).
5. Es recomendable retirar las probetas de la piletta de curado 2 a 8 horas antes de su ensayo.
6. EPP necesarios, como guantes, botines de seguridad y gafas durante todas las operaciones.

2) MEDICIONES A REALIZAR SOBRE PROBETAS O TESTIGOS ANTES DEL ENSAYO:

1. Se medirán dos diámetros normales en la mitad de altura de la probeta con precisión de 0,1mm.
- 1.1. El diámetro D se calcula como el promedio de dos diámetros medidos y expresado en mm al 0,1mm.
2. La altura se medirá con precisión de 1mm (en caso de mortero de azufre, con encabezado).
- 2.1. Para mediciones de mayor precisión, podrá tomarse el promedio de cuatro alturas (en mm).
- 2.2. Con los cuatro valores obtenidos (centro y 3 cerca de bordes) se calcula el promedio de la altura h.
3. Para probetas de RDC u hormigones alivianados, es recomendable registrar el peso (10g más próximo).
- 3.1. Para Hº convencionales no es recomendable pesarlas ya que se informan densidades erróneas.

3) PROCEDIMIENTO DE ENSAYO A COMPRESIÓN EN PRENSA AUTOMATIZADA:

4. Antes del ensayo se limpian cuidadosamente las superficies de los platos y las bases de la probeta.
5. Revisar el encabezado antes de la rotura de las probetas (o de los testigos).
 - 5.1. Dar golpes suaves con elemento metálico para encabezado con mortero de azufre (sin sonido hueco).
 - 5.2. Examinar las placas de neopreno con fisuras de más de 10mm y darlos vuelta cada 15 a 30 ensayos.
 - 5.3. Se deberá contabilizar el número de usos de cada par de discos (máximo 100 en general).
 6. Se enciende la prensa desde el botón adecuado hasta que prenda su display y verificar que esté "en cero".

6.1. En algunas prensas debe apretarse un botón adicional HOLD (o similar) para retener la carga máxima.

7. Colocar la probeta o testigo con su encabezado centrado en ambos platos de la prensa (muy relevante).

7.1. Cerrar siempre la jaula de protección antes de proceder al ensayo y utilizar gafas de protección.

7.2. Cerrar la válvula de admisión de aceite o similar para forzar que el aceite vaya al pistón.

7.3. En caso de testigos más bajos o de RDC sin encabezado, colocar platos o separadores metálicos.

7.4. Para probetas o testigos encabezados con mortero de azufre, es necesario usar discos separadores.

8. En caso de algunas prensas automatizadas se podrá regular la velocidad de ensayo.

8.1. Para Hº y probetas 15 x 30cm la velocidad será de 6kN/s-0,6 ton/s (ó 0,4 MPa/seg).

8.2. Para RDC (15 x 30cm) la velocidad recomendada es de 0,3kN/s-0,03 ton/s (ó 0,02 MPa/seg).

8.3. Para testigos 4" y probetas 10 x 20cm la velocidad será de 3kN/s-0,3 ton/s (ó 0,4 MPa/seg).

8.4. Para testigos 3" y probetas 10 x 20cm la velocidad será de 1,5kN/s-0,15 ton/s (ó 0,4 MPa/seg).

9. Pulsar PLAY (o similar) para comenzar el ensayo y esperar a que se produzca la rotura.

9.1. Para prensas semi-automatizadas, regular los valores de velocidad de carga anteriores (+/- 30%).

9.2. Verificar visualmente apartamientos de la verticalidad y de apoyo de la rótula al inicio del ensayo.

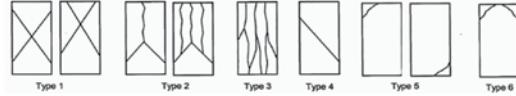
9.3. Visualizar hasta cerca del 10% de la carga de rotura aprox. Si hay algún desvío, descargar la prensa.

9.4. Si durante la rotura hay estallidos tempranos y baja de carga, registrarlo como anomalía.

10. Cuando se rompe la probeta, la prensa suele detenerse automáticamente y arroja la carga máxima (Q).

11. Luego hay que abrir la válvula de aceite o similar para que descienda el pistón.

12. Se registra la rotura y se aprecia el tipo de rotura según IRAM 1546 (ver figuras adjuntas):



13. Luego se pulsa el botón salir (o similar) y, eventualmente, el resultado se almacena en algún dispositivo.

14. Se procede a las diferentes roturas del día, previa limpieza de platos de restos de hormigón en cada caso.

4) CÁLCULOS Y CONTENIDO DEL INFORME SEGÚN IRAM 1546:

$$15. \text{ Resistencia a compresión de la probeta } (\sigma_c) = \frac{4000 \cdot Q}{\pi \cdot D^2} \quad \begin{array}{l} \text{Redondear a} \\ \text{0,1MPa} \end{array} \quad \begin{array}{l} Q = \text{Carga Rotura en kN} \\ D = \text{Diámetro en mm} \end{array}$$

15.1. Para testigos, corregir por esbeltez ($E=h/D$), multiplicando por $(0,128 \cdot E^3 - 0,689 \cdot E^2 + 1,3014 \cdot E + 0,130)$.

16. Informar prensa, operario, fecha de rotura, tipo de encabezado, cliente, obra y responsable de muestreo.

17. De cada probeta: fecha de moldeo, diámetro, altura, carga de rotura, tensión de rotura y defectos si posee.

17.1. En caso de poseer defectos, indicar con (X), * o similar y citar el tipo de defecto antes de la rotura.



▲ 1 - CALIBRACIÓN DE PRENSA MANUAL CON DISPLAY DIGITAL.



▲ 2 - PRENSA MANUAL CON ARO DINAMOMÉTRICO.



▲ 3 - ARO DINAMOMÉTRICO CON RELOJ ANALÓGICO DE PRENSAS MANUALES.



▲ 4 - SISTEMA DE DOS PISTONES PARA GRANDES Y PEQUEÑOS MOVIMIENTOS.



▲ 5 - RÓTULA ESFÉRICA SUPERIOR QUE DEBE POSEER BUENA MOVILIDAD.



▲ 6 - AROS Y DISCOS DE NEOPRENO PARA PROBETAS DE 10X20 (COMPATIBLES CON PRENSAS MANUALES).



▲ 7 - LABORATORISTA DURANTE EL ENSAYO.



▲ 8 - TABLAS TIPO PARA CARGAS Y TENSIONES DE ROTURA.

MÉTODO DE ENSAYO A COMPRESIÓN DE PROBETAS DE HORMIGÓN

PRENSAS CON RELOJ COMPARADOR Y/O ACCIONAMIENTO MANUAL (MÉTODO SIMPLIFICADO)

FICHA / HE04b

1) ELEMENTOS NECESARIOS PARA EL ENSAYO:

1. Prensa manual con indicación de carga o divisiones en reloj (0,01mm analógico o 0,001mm digital).
- 1.1. El reloj comparador tendrá contacto y, apenas comience a ejercer carga, deberá marcar lectura.
- 1.2. La prensa deberá poseer calibración/verificación anual según IRAM 1546 vigente e ISO 7500-1.
- 1.3. No es recomendable emplear para lecturas menores a 50 divisiones y no puede usarse < 25.
- 1.4. En prensas de 100 ó 150 tons con reloj, no pueden ensayarse testigos de 3" o probetas de RDC.
- 1.5. Deberá contar con una rótula esférica adecuadamente engrasada y con movimiento asegurado.
- 1.6. Espaciamiento entre platos adecuado con el tamaño de la probeta y el sistema de encabezado.
- 1.7. Es muy relevante recordar que la protección (acrílico o reja) tiene que estar cerrada en el ensayo.
2. Medición de diámetro: Si bien es exigible, para autocontrol de planta en algunos casos no se cuenta.
3. Medición de altura: no es un parámetro relevante para las probetas 10x20 ó 15x30, sí en testigos.
4. Probetas cilíndricas con su sistema de encabezado verificado (IRAM 1709 o IRAM 1553).
5. Es recomendable retirar las probetas de la piletta de curado 2 a 8 horas antes de su ensayo.
6. EPP necesarios, como guantes y gafas, durante todas las operaciones.

2) MEDICIONES A REALIZAR SOBRE PROBETAS ANTES DEL ENSAYO:

1. Es recomendable medir los diámetros según IRAM 1546 con pie de rey digital o similar (Ver HE04a).
- 1.1. En caso de no medir la probeta, pueden tener variaciones de hasta 7% de la tensión real de rotura.
- 1.2. Los diámetros reales oscilan de 144 a 153mm y por ej. en 30MPa, son 2MPa el 7% indicado.
- 1.3. En autocontrol con moldes de 148 a 151mm pueden tenerse errores del 4% al no medir el diámetro.
- 1.4. La aceptación o no de estos errores dependerá del SGC de la planta o del laboratorio de obra.
2. No deben pesarse las probetas de hormigón, menos aún si no se miden (práctica habitual).

3) PROCEDIMIENTO DE ENSAYO A COMPRESIÓN EN PRENSA MANUAL:

3. Antes del ensayo se limpian cuidadosamente las superficies de los platos y las bases de la probeta.
4. Revisar el encabezado antes de la rotura de las probetas para detectar o inferir posibles defectos.
- 4.1. Dar golpes suaves con elemento metálico para encabezado con mortero de azufre (sin sonido hueco).
- 4.2. Examinar las placas de neopreno con fisuras de más de 10mm y darlos vuelta cada 15 a 30 ensayos.
- 4.3. Se deberá contabilizar el número de usos de cada par de discos (máximo 100 en general).
5. Se colocan los discos separadores para que el recorrido del pisón no supere 2,0 a 2,5 cm ("un dedo")
6. Se cierra manualmente la válvula de admisión de aceite o similar, para forzar al aceite que suba el pistón
7. Se coloca la barra en el pistón grande (mayor diámetro) y se comienza a ejercer presión.

- 7.1. Cuando se llega a 5 a 15 divisiones (ó 2 a 4 toneladas) según la prensa, se cambia la palanca.
- 7.2. Algunas prensas tienen una sola palanca y pistón, la cual debe usarse para todas las etapas.
8. Se coloca la palanca en el pistón de pequeños movimientos (menor diámetro), si dispone de ella.
- 8.1. Se comienza a dar presión de forma pausada, controlada y de manera constante, sin cambios bruscos.
- 8.2. Debe determinarse alguna velocidad para cumplir con los requerimientos de IRAM 1546:
- 8.3. Por ejemplo, si 100 divisiones corresponden 32 toneladas, se calcularán las toneladas / segundo
- 8.4. Ej: 100 divisiones a 0,6 tons/s (Probetas 15x30) debería realizarse en 45 a 65 segundos.
- 8.5. Ej: 100 divisiones a 0,3 tons/s (Probetas 10x20) debería realizarse en 90 a 130 segundos.
- 8.6. El operario deberá estar capacitado de la velocidad de carga recomendada de su máquina
9. Se continúa con la velocidad regulada hasta la rotura, la prensa debe tener dispositivo para su retención.
- 9.1. Si no dispone de retención de carga máxima, deberá grabarse o similar, sino existen errores groseros
- 9.2. Se registra la división máxima (reloj en formato 172 por ej. 1,72 mm), si es posible a la 1/2 división (0,5 div)
- 9.3. En función de esta lectura, se entra a la "tabla" de estas prensas y se obtiene la carga de rotura
- 9.4. También puede obtenerse la carga mediante la ecuación de calibración (más preciso que la "tabla")
- 9.5. Si es manual de carga directa, se registra la carga (y eventualmente se aplican coeficientes correctores)
10. Luego se abre la válvula o similar de admisión de aceite y se espera a que se baje el pistón.
- 10.1. En caso que no baje solo, podrán usarse suplementos y un gato hidráulico o similar, para bajarlo,
- 10.2. En caso de recorrido importante, hay que usar discos separadores (superior o inferior a la probeta).
11. Se debe apreciar si hubo rotura de esquina anómala o cualquier indicio de error en el ensayo.
- 11.1. Si hay "roturas intermedias" y baja el reloj en el ensayo y luego supera la carga alcanzada, registrarlo.
12. Se procede a las diferentes roturas del día, previa limpieza de platos de restos de hormigón en cada caso.

4) RESULTADO DEL ENSAYO A COMPRESIÓN:

13. En función de la carga máxima, puede obtener la tensión de rotura:
- 13.1. De forma más precisa, dividiendo la carga obtenida por la sección como indica IRAM 1546 (ver HE04a).
- 13.2. De manera menos precisa, mediante empleo de tablas para diámetros estandarizados (150 ó 100mm).
- 13.3. En caso de "tablas de tensiones", se obtiene la tensión con mayor error al no medir la probeta.
14. En caso de confeccionar un informe, deben citarse los aspectos indicados en IRAM 1546.
- 14.1. Si no se mide el diámetro o no se cuenta con prensas según IRAM 1546, debe aclararse en el informe.
- 14.2. Cualquier apartamiento con los procedimientos de ensayos deben plasmarse o bien no citar IRAM 1546.
- 14.3. Si el resultado está entre 25 y 50 divisiones informarlo con reserva; menos de 25 divisiones no informarlo.
15. En caso de poseer defectos, indicar con (X), * o similar y citar el tipo de defecto antes de la rotura.

ENSAYOS PASO A PASO DEL HORMIGÓN ENDURECIDO:

Extracción de testigos cilíndricos

◆ POR EL MS. ING. MAXIMILIANO SEGERER, DE LA FIRMA CONTROL Y DESARROLLO DE HORMIGONES / www.cdhormigones.com.ar

Una práctica muy habitual tanto para diagnosticar estructuras (fisuras, juntas frías, defectos de colado y profundidad de aserrado) como para medir la resistencia efectiva del hormigón de la obra, es la extracción y posterior encabezado y rotura de testigos cilíndricos. Respecto al encabezado, que ya fue descripto en el pasado número de la revista Hormigonar, es altamente recomendable trabajar con mortero de azufre según IRAM 1553. Es muy relevante elegir bien los puntos y extraer adecuadamente los testigos ya que estos son "los que declaran la verdad" y para ello deben cumplirse los procedimientos asociados.

En la Argentina, la norma IRAM 1551 es la que brinda los lineamientos generales sobre la extracción y preparación de los testigos. Sin embargo, la normativa es totalmente genérica ya que depende de la técnica y máquina a utilizar. Si bien el procedimiento puede parecer extenso, con buena práctica y laboratoristas capacitados es posible extraer de 40 a 60 testigos por jornada, dependiendo de los elementos.

De allí que resulta útil tener un procedimiento Paso a Paso, para realizar esta primera tarea de extracción y acondicionamiento como corresponde con el objeto principal de no alterar la muestra de hormigón y que la misma sea representativa de la estructura. El procedimiento dependerá de los equipos que se poseen, con lo cual puede haber cierta variabilidad en función de las máquinas que se dispongan en la planta hormigonera o en la obra, pero es de ayuda

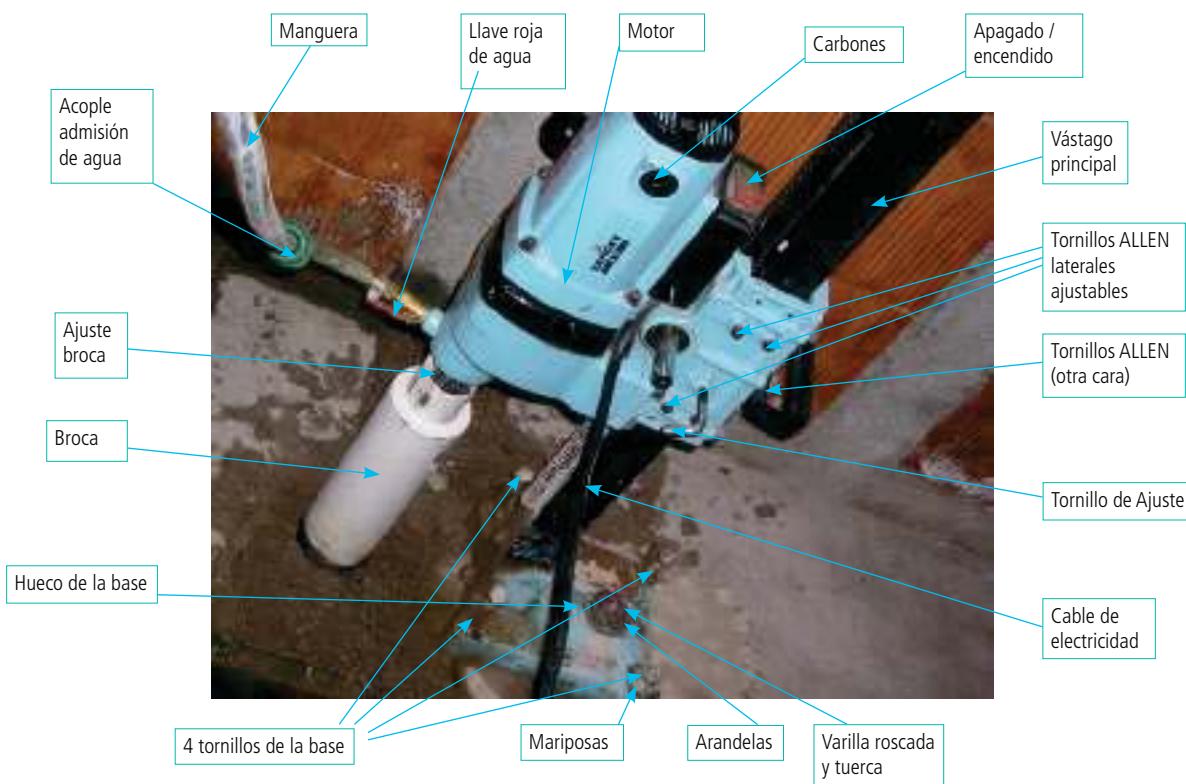
para planificar y realizar la extracción en función de diferentes elementos estructurales.

No sólo es extraer el testigo, sino también planificarlo y definir qué cantidad deben extraerse, de qué lugares, con qué diámetro de broca, si se cortan o no armaduras, etc. Para ello hay que consensuar la estrategia de ensayos con los profesionales actuantes de obra y elegir los elementos más accesibles y representativos del hormigón cuestionado.

Respecto a cortar armaduras, los detectores no suelen traer los mejores resultados y en muchos casos es inevitable cortar barras, con lo cual si esto ocurre y la sección transversal no supera el 4% y se aprecia visualmente que no hay defectos en la zona en contacto del acero y el hormigón, no hay que tomar medidas adicionales. Si existen defectos o se ha cortado una barra de gran diámetro, deberá continuarse en el núcleo del hormigón un testigo "más largo", para luego cortar la zona de la armadura antes del ensayo.

Sobre el estado de humedad de los testigos en el momento ensayo, los testigos húmedos suelen dar resultados menores que los secos. Si el elemento estructural va a estar en su servicio humedecido, deben sumergirse 40 horas antes del ensayo; mientras que si el hormigón estará en su vida útil sin presencia casi permanente de humedad, debe ensayarse en seco, luego de 48 horas de realizada la extracción (para eliminar el agua que pueda contener el testigo por la misma extracción).





▲ Dos máquinas en serie para la extracción de testigos en canal.



▲ Máquina con burlete y bomba de vacío (ahorro de tiempo en fijación)



▲ Extracción de testigos con andamios y medidas de seguridad adecuadas.



▲ Extracción de dos testigos con la misma fijación (muy recomendable).

EXTRACCIÓN DE TESTIGOS DE HORMIGÓN ENDURECIDO

SEGÚN NORMA IRAM 1551
E INSTRUMENTAL DISPONIBLE EN LABORATORIO

FICHA / HE03a

1) ELEMENTOS NECESARIOS PARA LA EXTRACCIÓN DE TESTIGOS

1. Máquina extractora de testigos en buen estado de funcionamiento con sus accesorios.
2. Toma eléctrica o grupo electrógeno en las cercanías del elemento con prolongadores necesarios.
3. Provisión de agua de manera continua durante toda la extracción de testigos (manguera, acoples, etc.).
 - 3.1 Podrá realizarse con manguera a presión baja o con un sistema de bomba manual, acoplados a la máquina.
 - 3.2 Puede realizarse conectando una manguera a un bidón a cierta altura (30cm encima de la máquina al menos).
 - 3.3 La longitud de manguera debe ser como mínimo de 1m y poseer medios para provisión continua de agua.
4. Broca diamantada de diámetro adecuado (según CIRSOC 201 el diámetro mínimo es de 3").
 - 4.1 Broca de 3" para elementos generales de hormigón armado y con TMN de 1" o inferior.
 - 4.2 Broca de 4" para pisos industriales (determinar espesor) y para TMN de hasta 32mm (1 1/4").
 - 4.3 Broca de 5" a 6" para pavimentos o elementos con TMN de hasta 2".
 - 4.4 Es recomendable, al menos en algunos puntos, extraer dos testigos por fijación para verificar valor de ensayo.
5. En caso de que se usen fijaciones con expansión mecánica, se necesitará:
 - 5.1 Rotomartillo o taladro de mano con mechas φ16mm (en general) y su toma correspondiente a 220V.
 - 5.2 Fijaciones metálicas tipo, 2 llaves combinadas para ajuste/desajuste, martillo, taco de hinca y pera de goma.
 - 5.3 Varilla roscada, arandelas y tuercas varias y otras herramientas menores.
6. En caso de fijación con bomba de vacío, poseer la bomba y burlete inferior de la máquina en condiciones.
7. Para extraer (o "cortar") el testigo, un cortafierro o similar y martillo y ocasionalmente alambre fino.
8. Juego de llaves ALLEN y llave combinada pequeña para ajuste/regulación de la máquina (si es necesario).
9. EPP necesarios para las diferentes actividades (gafas, protector auditivo, ropa de trabajo, guantes, etc.).

2) ACONDICIONAMIENTO PREVIO A LA EXTRACCIÓN

10. Se deberán marcar previamente, de forma aproximada, los lugares de extracción con una cruz, círculo o similar.
 - 10.1 En caso de superficies que puedan tener fisuras, mojar la superficie y esperar que seque para apreciarlas.
 11. Para cada testigo, se buscará un área relativamente plana para el mejor apoyo de la máquina.
 - 11.1 En el área plana, a unos 20-30cm de la posición del testigo, se marcará el lugar para realizar la fijación.
 12. Se coloca la broca adecuada en la máquina de ensayo y se enrosca manualmente hasta que ajuste.
 13. Los cuatro tornillos inferiores y mariposas estarán libres, no apoyando la máquina en los tornillos sino en la base.
 - 13.1 Procurar que el tornillo lateral de fijación esté ajustado con la broca en posición.
 14. En caso de requerir evitar cortar armaduras o al

menos reducir las armaduras cortadas, se puede:

- 14.1 Emplear un detector de metales, marcar la "grilla" y colocar la broca al centro (a veces no es efectivo).
- 14.2 Relevar fisuras y armaduras salientes superiores por ejemplo y con una plomada, determinar su posición.

3) FIJACIÓN DE LA MÁQUINA DE ENSAYO

15. En caso de bomba al vacío, encender la bomba y sostener la máquina hasta lograr el vacío necesario (pasar a 4).
16. Se realiza una perforación con el rotomartillo (modo giro y percusión) de aproximadamente 5cm de profundidad.
 - 16.1 Se limpia el polvo con la pera de goma introducida en el agujero dejado por el taladro, quitando la cara del lugar.
 - 16.2 Se presenta una fijación (parte hueca arriba) y se aprecia si solo con la ayuda de la mano entra en el agujero.
 - 16.3 En caso de no entrar, se vuelve a repasar el agujero con el rotomartillo de forma un poco inclinada.
 - 16.4 Se deberá repasar hasta que al menos ingrese la mitad de la fijación sin forzarla excesivamente.
17. Posicionada la fijación, se coloca el taco de hinca sobre ésta y se martilla energicamente su parte superior.
 - 17.1 En el momento que se escucha un sonido metálico y el taco no puede penetrar más, se retira el taco de hinca.
 18. Se coloca la varilla roscada sobre la fijación y se enrosca al menos 2cm (o hasta el fondo de la fijación).
 - 18.1 En caso de no poder realizarlo manualmente, se colocan dos tuercas en la parte superior de la varilla roscada.
 - 18.2 Con ayuda de las llaves combinadas se enrosca la varilla en la fijación y se retiran las tuercas con ambas llaves.
 19. Si en cualquiera de estas tareas se aprecia algún defecto o movilidad de la fijación, ésta se realiza nuevamente.
 20. Para fijar la máquina de ensayo, una vez colocada la varilla roscada, se procede como se detalla:
 - 20.1 Se coloca la base de la máquina de forma que en su hueco interior de la base quede la varilla roscada.
 - 20.2 En caso de apoyar la broca y no la base, se desajusta el tornillo de sujeción y se sube la broca (sentido horario).
 - 20.3 Se colocan dos arandelas en la varilla roscada y se bajan manualmente hasta tomar contacto con la base.
 - 20.4 Se coloca una tuerca y manualmente se ajusta hasta que tomen contacto con las arandelas metálicas.
 - 20.5 Se ajustan manualmente los cuatro tornillos de la base hasta que tomen contacto con la base.
 - 20.6 Se ajusta con la llave la tuerca de la varilla, sin robarla, hasta que se aprecie un ajuste adecuado de la máquina.
 - 20.7 Se ajustan con la llave combinada los cuatro tornillos sin forzarlos en demasia y se ajustan las mariposas.
 - 20.8 Por último, intentar reajustar sin forzar la tuerca sobre las arandelas y no deberá casi moverse.
 21. En caso de tabiques se necesitarán dos personas, una para sostener la máquina y otra para los ajustes.
 22. Una vez ajustada, intentar mover el vástago principal para apreciar si ha quedado firme; si no es así volver a 6.
 23. En caso de extraer dos o más testigos en la misma posición (fijación), se procede como sigue:
 - 23.1 Se concluye un testigo, se afloja la tuerca de la varilla roscada y se rota la máquina a la nueva posición.
 - 23.2 Se desajustan los cuatro tornillos inferiores y vuelve a procederse como se indicó en el punto 23.



▲ Provisión de agua durante la extracción en pavimentos con broca de 4 pulgadas.



▲ Es muy relevante que la fijación quede bien sujetada al hormigón.



▲ Tareas de fijación de máquinas convencionales (muy relevante).



▲ Ensayo de aspersión de fenolftaleína inmediatamente después de la extracción.



▲ Uso de martillo y cortafierro para no sacar el testigo en todo el espesor.



▲ Reparación de huecos dejado por testigos con grout cementíceo.



▲ Acondicionamiento adecuado de testigos para su envío al laboratorio.



▲ Refrentado adecuado (esbeltez 1a2) y encabezado con mortero de azufre de testigos.

EXTRACCIÓN DE TESTIGOS DE HORMIGÓN ENDURECIDO

Según Norma IRAM 1551
E INSTRUMENTAL DISPONIBLE EN LABORATORIO

FICHA / HE03b

4) REALIZACIÓN DE LA PERFORACIÓN O TALADRO DEL HORMIGÓN ENDURECIDO

1. Se deberá asegurar la provisión de agua continua durante toda la extracción del testigo.
- 1.1 Se conectará una manguera con acople específico al final a la máquina, hasta escuchar un sonido de "clic".
- 1.2 Se deberá apreciar que sale agua por la parte central de la broca humedeciendo la superficie de hormigón.
- 1.3 En caso de ser excesiva la presión, podrá regularse con la llave de paso en la máquina de ensayo.
2. Se conectará la máquina de ensayo a la provisión de energía recién en este momento.
- 2.1 Se enciende la máquina con la broca ligeramente sobre la superficie de hormigón y se desajusta el tornillo lateral.
- 2.2 En caso que la máquina vibre, deberán readjustarse las tuercas y tornillos ALLEN de la máquina de ensayo.
- 2.3 Para lo anterior, se desajustan las 6 a 10 tuercas pequeñas (con llave combinada pequeña) levemente.
- 2.4 A continuación, sin forzarlas, se ajustan los tornillos ALLEN, y luego se readujstan las tuercas pequeñas.
3. Con el comando o barra lateral, comienza a descenderse la broca (sentido antihorario) hasta que toque la superficie.
- 3.1 El contacto debe ser muy suave sino vibrará y podrá afectarse la máquina de ensayo y su eje.
- 3.2 Lentamente, y siempre con la presencia de agua que sale por la broca, comienza a perforarse el primer centímetro.
- 3.3 En caso de vibraciones excesivas, reiterar un ingreso más despacio o cambiar de posición.
4. En caso de chispas, humo u olores extraños, apagar inmediatamente la máquina extractora de testigos.
5. Durante toda la extracción tener cuidado de que el cable no esté próximo a la broca ni que tome contacto con el agua.
6. Una vez penetrado el primer centímetro, lentamente se irá realizando la perforación hasta la profundidad deseada.
- 6.1 La profundidad necesaria es para broca de 3" entre 8 y 14cm y para broca de 4" entre 11 y 19cm.
7. Durante todo momento, apreciar visualmente si los cuatro tornillos inferiores están fijos y no vibran.
- 7.1 En el caso de que en las mariposas de sujeción se presente movimiento, detener la extracción del testigo.
- 7.2 Se ajustarán con llave adecuada y se proseguirá normalmente la extracción de testigos.
8. Durante todo momento, apreciar si existe provisión de agua suficiente (aspecto muy relevante).
- 8.1 En caso que aparezca polvillo sin agua o se aprecie humo en la broca de testigos, se detiene la extracción.
- 8.2 Si se aprecia un barro espeso en la broca y hormigón, significa que el agua no está actuando correctamente.
- 8.3 Solucionar el problema de provisión de agua y continuar normalmente con la extracción del testigo.
9. En caso de presencia de armaduras, proseguir como se detalla a continuación:
- 9.1 Las brocas en general cortan armaduras hasta ϕ 10 a 12, debiendo disminuir la velocidad de extracción.
- 9.2 Se sentirá en la velocidad de la máquina (penetrar más lento) y al cortar la barra, continuar a mayor velocidad.
- 9.3 En caso de no poder cortar armaduras o ϕ superiores, se notará en la máquina cuando se encuentra una barra.
- 9.4 En ese caso, detener la extracción, subiendo la broca para poder apreciar la ubicación de la barra.
- 9.5 Con ayuda de una linterna y extrayendo agua con la pera de goma se observará la dirección de la barra.
- 9.6 Se desajusta la tuerca de ajuste y se mueve la máquina para evitar cortarla en la próxima extracción.
- 9.7 Se vuelve a ajustar en la nueva posición la máquina,

tal cual se describió anteriormente en el punto 3 (Fijación de la máquina de ensayo).

5) RETIRO Y ACONDICIONAMIENTO DEL TESTIGO

PREVIO A SU ENSAYO

10. Una vez alcanzada la profundidad adecuada de perforación se retira la broca lentamente de su posición.
- 10.1 Se apaga el interruptor principal y se desconecta a la corriente eléctrica o se apaga el grupo electrógeno.
- 10.2 Se ajusta la broca con el tornillo lateral de ajuste y se desajusta la tuerca de la varilla roscada.
- 10.3 Se desajustan las mariposas y cuatro tornillos inferiores, se quitan las arandelas y se retira la máquina.
11. Si el testigo de hormigón no se encuentra en la broca (pisos o pavimentos, por ejemplo), se procede del siguiente modo:
- 11.1 Se coloca el cortafierros en el agujero (perforación) dejado por la broca y se golpea suavemente con el martillo.
- 11.2 Se golpea suavemente en uno o dos lados hasta que el hormigón rompe en la parte inferior.
- 11.3 Se saca a mano y en caso de mayor dificultad, se realiza un aro con alambre fino y se levanta el testigo.
12. Si el testigo de hormigón queda dentro de la broca o se ha desprendido un trozo superior del mismo:
- 12.1 Con la máquina desconectada y en vertical, se golpea suavemente con un martillo la broca en su perímetro.
- 12.2 Se apreciará que el testigo lentamente va descendiendo, siendo una labor que puede tomar hasta 10 minutos.
13. Se aprecia que el testigo tenga una longitud útil mínima. Para broca 3" de 7cm y para broca 4" de 10cm.
14. Respecto a la fijación y a la varilla roscada que quedan en la posición de extracción:
- 14.1 La fijación se pierde en la mayor parte de los casos, quedando embutida en el hormigón.
- 14.2 La varilla roscada es reutilizable y tiene que retirarse; si es posible se desenrosca manualmente con guante.
- 14.3 De exigir mayor esfuerzo, se colocan dos tuercas en la varilla y se ajustan fuertemente entre ambas.
- 14.4 Con ayuda de la llave se desajusta la varilla de la fijación y queda lista para su próximo empleo.
15. Se deja el testigo a un costado de la perforación y se espera a que se seque superficialmente.
- 15.1 En caso de realizar la comprobación de carbonatación por fenolftaleína deben transcurrir menos de 3 minutos.
16. Se identifica con un marcador indeleble (o marcador de pintura) el testigo en su parte superior y en la parte lateral.
- 16.1 Deberá consensuarse con anterioridad una codificación específica para garantizar trazabilidad.
- 16.2 En caso de presentar fisuras (se aprecian cuando se va secando el testigo), será observado como "fisurado".
17. Una vez extraídos todos los testigos de la jornada, se limpia adecuadamente la máquina y se quita la broca.
18. En laboratorio, se deben refrentar una o las dos caras del testigo, lo cual puede realizarse:
- 18.1 Sujetada en una morsa o similar con disco de desbaste diamantado hasta lograr adecuada planicidad.
- 18.2 Bien sujetada y corte con una sierra sensitiva o similar, pudiendo cortar una o las dos caras según se convenga.
- 18.3 Se mide la altura y se calcula la esbeltez ($E=h/D$) que debe estar comprendida entre 1 y 2.
19. El encabezado, altamente recomendable para los testigos, es con mortero de azufre (IRAM 1553).
- 19.1 Con el refrentado debe lograrse una adecuada planicidad según IRAM 1553, sino reaserrar o desbastar más.

ENSAYOS PASO A PASO DEL HORMIGÓN ENDURECIDO

Resistencia a tracción indirecta del hormigón

◆ POR EL MS. ING. MAXIMILIANO SEGERER, DE LA FIRMA CONTROL Y DESARROLLO DE HORMIGONES / WWW.CDHORMIGONES.COM.AR

AEn muchos proyectos es necesario determinar la resistencia a tracción del hormigón y el uso de tablas o recomendaciones bibliográficas puede traer grandes desvíos respecto a los resultados reales con recursos locales, más aún en un país con tanta diversidad de materiales. También es de suma utilidad la evaluación de la evolución de estos parámetros mecánicos en el tiempo. Es sabido, pero a veces no cuantificado, que la resistencia a tracción indirecta tiene una evolución mucho más rápida que la resistencia a compresión, lo cual tiene relevancia para habilitación temprana de pavimentos o, por ejemplo, en modelaciones estructurales donde la resistencia a tracción en los primeros días juega un rol fundamental en el riesgo de fisuración del hormigón endurecido. Los dos métodos más empleados y normalizados en nuestro país para determinar la resistencia a tracción del hormigón son los ensayos de flexión de vigas con cargas en los tercios medios y el ensayo por compresión diametral, conocido también como método brasílico aplicado a probetas o testigos cilíndricos. Estos dos métodos, que son los que se explicarán paso a paso en el presente artículo, miden la resistencia a tracción indirecta del hormigón, no habiendo ensayo práctico, sencillo o consensuado para determinar la resistencia a tracción directa. En líneas generales, la resistencia a flexión es mayor que la resistencia a tracción por compresión diametral (cerca de un 30%) y a su vez, esta última, es algo mayor, cerca de un 10-15% a la resistencia a tracción directa. Las correlaciones entre todos los valores no están unificadas y dependen de las características de los materiales empleados, como el tipo de cemento y ganancia de resistencias o el tipo de agregados (rodados o triturados). Con el advenimiento de la nueva Norma IRAM 1666 de hormigón elaborado, en la cual se hace hincapié en el pedido por performance del hormigón, el cliente no sólo podrá solicitar

un hormigón con determinada resistencia a compresión sino también en base a otros parámetros, como módulo de elasticidad, ensayos de durabilidad (como penetración de agua o succión capilar) o bien mediante la resistencia a tracción indirecta del hormigón. Por ello, estos ensayos, que muchas veces no se realizan en hormigoneras, cobrarán importancia para poder cumplir de forma racional, es decir optimizando el uso de los recursos, con los requerimientos del cliente y demostrar por prestación el hormigón. Así, por ejemplo, un cliente podrá pedir un hormigón con resistencia a flexión de 4,0MPa a 7 días sin otra especificación por resistencia a compresión; y el proveedor deberá garantizar el cumplimiento de esta propiedad realizando ensayos para caracterizar sus hormigones con sus materiales. O bien, el proveedor deberá investigar mediante estos ensayos con qué categoría resistente (H-XX) cumple con los requerimientos del cliente, al menor costo posible.

Es arbitrario pero sólo con estimaciones preliminares se pueden aplicar coeficientes porcentuales relacionando ambos parámetros mecánicos. Por ejemplo, establecer que la resistencia a flexión a los 28 días está entre el 10,5% y el 14,0% de la resistencia a compresión. El primer valor puede ser una realidad para agregados rodados y hormigones de resistencias superiores a 50MPa, mientras que el segundo puede ser aplicable a agregados triturados como los basálticos. No obstante, estas recetas quitan confiabilidad al producto entregado y, para el ejemplo presentado, tomar un valor u otro no es un 3,5% de diferencia, sino más de un 25% en la resistencia así estimada. Por ello, y como se verá en los próximos artículos Paso a Paso, la nueva Norma IRAM de Hormigón Elaborado obligará a profesionalizar a los laboratoristas para responder a las demandas actuales, que no sólo se basan en que un hormigón resista XXMPa a 28 días.

»



▲ 1 - CALIBRACIÓN A BAJA CARGA DE BASTIDOR ESPECÍFICO. SI SE USA EL BASTIDOR DE LA PRENSA DEBE TENER CALIBRACIÓN A BAJA CARGA (EN EL RANGO DE 20 A 80KN).



▲ 2 - PROBETAS CON ADECUADA TRAZABILIDAD EN PILETA DE CURADO JUSTO ANTES DEL ENSAYO (NO PUEDEN ENSAYARSE EN ESTADO SECO).



▲ 3 - DISPOSITIVO ESPECÍFICO PARA COLOCAR EN EL BASTIDOR DE LA PRENSA CON LIBERTAD DE MOVILIDAD DE APOYOS.



▲ 4 - DEMARCACIÓN EN DOS CARAS DE POSICIÓN DE APOYOS Y CARGAS (CADA 15 CM EN GENERAL Y EN ESTADO HÚMEDO).



▲ 5 - SI NO ASIENTAN BIEN LOS APOYOS (CUALQUIERA DE LOS CUATRO) DEBE TRATARSE LA ZONA DE APOYO.



▲ 6 - REGULACIÓN DE CARGAS DURANTE EL ENSAYO (0.15KN POR SEGUNDO).



▲ 7 - APRECIACION DE ROTURA DENTRO DEL TERCIO MEDIO PARA VALIDAR EL ENSAYO.



▲ 8 - MEDICIÓN DE LA ALTURA DE LA PROBETA DESPUÉS DEL ENSAYO (ENTRE CARA RUGOSA Y CARA OPUESTA). DEBE MEDIRSE TAMBIÉN EL ANCHO Y DIFERENCIARLO.

ENSAYO TRACCIÓN

COMPRESIÓN DIAMETRAL DE PROBETAS Y TESTIGOS - SEGÚN NORMA IRAM 1547

FICHA / HE05

1) ELEMENTOS NECESARIOS PARA EL ENSAYO:

1. Máquina de ensayo o prensa con sistema de regulación de cargas para su aplicación continua.
- 1.1. Sus platos metálicos deben ser de acero de dureza > a 55HRC y constar con una rótula esférica.
- 1.2. Espaciamiento entre platos adecuado con el tamaño (diámetro) de la probeta.
- 1.3. Elemento de lectura de cargas con una precisión del 1% de la carga del ensayo.
- 1.4. Dispositivo para apreciar la carga máxima que debe estar entre el 20 y 90% de la capacidad.
- 1.5. Placas o barra de apoyo suplementario de dimensión igual o mayor que la probeta a ensayar.
- 1.6. También existen dispositivos precisos para compresión por tracción diametral.
2. Listones de madera blanda o similares de altura de 3 a 4mm, ancho 4,5cm y largo mayor a la probeta.
3. Elemento de medición adecuado con precisión de 0,1mm para medir el diámetro de la probeta.
4. Elemento de medición con precisión de 1mm para medir la altura (largo) de la probeta.
5. Probetas cilíndricas o testigos refrentados de hormigón cilíndricos sin tener ningún encabezado.

2) VERIFICACIÓN Y CALIBRACIÓN DE LA MÁQUINA DE ENSAYO:

6. Deberá calibrarse al menos una vez al año, cuando se repare algún mecanismo o se mueva de posición.
7. El error de lectura dentro de las escalas en que la máquina puede ser utilizada deberá ser menor al 1%.

3) MEDICIONES A REALIZAR SOBRE PROBETAS O TESTIGOS CILÍNDRICOS:

11. Se medirán tres diámetros: dos a 20mm de los extremos y el otro en la mitad de altura de la probeta.
2. El diámetro D se calcula como el promedio de tres diámetros medidos y expresado en mm al 0,1mm.
3. Se deben realizar 3 mediciones de la altura (largo de la probeta) con precisión de 1mm.
4. Con los tres valores obtenidos se calcula el promedio del largo L y se redondea al mm más próximo.

4) PROCEDIMIENTO DE ENSAYO A COMPRESIÓN DIAMETRAL:

5. Antes de iniciar el ensayo se limpian cuidadosamente las superficies de los platos de la prensa.
6. La probeta debe ser conservada antes del ensayo en curado húmedo o envuelta en trapos húmedos.
7. Se traza en cada extremo de la probeta una línea recta de modo que las dos líneas estén en un plano.
8. Estas líneas servirán como guía para la colocación de los listones de madera.
9. Se coloca la probeta de modo que quede apoyada a lo largo de una generatriz en el plato de la prensa.
10. Se colocan bien centrados entre los platos y la probeta, los dos listones de madera blanda sin defectos.
- 10.1. Los listones de madera deben utilizarse una vez, es decir, desecharse después del ensayo.
11. Se ajustan los platos de la máquina hasta que se obtenga una compresión que mantenga la probeta.
- 11.1. En general esta tarea debe realizarse manualmente, hasta que quede comprimida la probeta.
12. El contacto entre la probeta y los platos de la prensa debe ocurrir sólo a lo largo de los listones.

13. Se aplica la carga en forma continua sin choques bruscos con velocidad de carga de $0,016 \pm 0,005 \text{ MPa/s}$.

13.1. En probetas de 15 x 30cm la velocidad será de $1,1 \pm 0,4 \text{ kN/seg}$.

13.2. En probetas de 10 x 20cm la velocidad será de $0,5 \pm 0,2 \text{ kN/seg}$.

14. Se mantiene la velocidad constante hasta la rotura de la probeta.

14.1. La rotura debe ser en forma de un plano paralelo a las cargas (puede romperse en el piso para verificar).

15. Se registra el valor de la carga máxima alcanzada F en kilonewton en el momento de la rotura.

5) CÁLCULOS:

$$fID = \frac{2 \cdot F_{kN} \cdot 1000}{\pi \cdot D_{mm} \cdot L_{mm}} \quad \text{Redondear al } 0,05 \text{ MPa}$$

17. Siempre es recomendable romper 3 probetas por edad y correlacionarla con 2 probetas a compresión.

6) CONTENIDO MÍNIMO DEL INFORME:

18. El informe del ensayo debe contener como mínimo los siguientes datos:

18.1. Identificación indeleble de la probeta y su procedencia (obra, cliente, etc.).

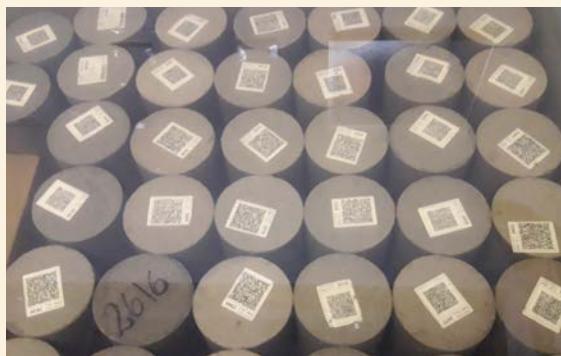
18.2. El diámetro y el largo de la probeta o testigo, en décimas de milímetros y en milímetros respectivamente.

18.3. La fecha de confección, la fecha de rotura y la edad de ensayo de la probeta, en días.

18.4. La carga máxima, en kilonewton (kN) o múltiplo.

18.5. La resistencia a tracción por compresión diametral según la expresión de cálculo, en megapascal.

18.6. Los defectos observados en la probeta o cualquier otra observación de relevancia.



▲ 1 - LAS PROBETAS DEBEN TENERSE HÚMEDAS HASTA EL ENSAYO Y CORRELACIONARLAS CON OTRAS DE COMPRESIÓN DE LA MISMA MUESTRA ASEGURANDO TRAZABILIDAD.



▲ 2 - SE DEBEN TOMAR TRES DIÁMETROS AL 0,1MM Y LA ALTURA AL 1MM MÁS PRÓXIMO INMEDIATAMENTE DESPUÉS DE RETIRADAS DE CURADO.



▲ 3 - AJUSTE DE VELOCIDAD DE CARGA PREVIO AL ENSAYO.



▲ 4 - POSICIONAMIENTO DE PROBETA DE 15X30 PARA TRACCIÓN POR COMPRESIÓN DIAMETRAL.



▲ 5 - TESTIGO CALADO DE 4 PULTADAS PARA SER ENSAYADO A TRACCIÓN INDIRECTA.



▲ 6 - DEBE ASEGURARSE UN CONTACTO PERFECTO DE LAS TIRAS DE APoyo EN TODA LA GENERATRIZ.



▲ 7 - ROTURA DE PROBETA 15X30 CON MADERAS DE ÁLAMO INTERCALADAS.



▲ 8 - ASPECTO DE LA ROTURA (ES ACONSEJABLE PARTIRLA TOTALMENTE SI NO OCURRIÓ EN EL ENSAYO).

1) ELEMENTOS NECESARIOS PARA EL ENSAYO:

1. Máquina de ensayo con sistema de regulación de cargas para su aplicación continua.
- 1.1. La distancia entre apoyos y puntos de aplicación debe permanecer constante durante el ensayo.
- 1.2. La carga debe aplicarse normalmente a la superficie de la probeta evitando toda excentricidad.
- 1.3. La dirección de las reacciones debe mantenerse paralela a la dirección de la carga durante el ensayo.
- 1.4. La carga se aplicará en forma gradual y uniforme durante todo el ensayo.
- 1.5. La relación entre la distancia desde la carga hasta la reacción y altura de la viga no debe ser < 1.
2. Dispositivo adecuado para aplicar las cargas en los tercios medios de la probeta prismática.
- 2.1. El diámetro de los cilindros de apoyo y de la aplicación de la carga debe ser menor a 25mm.
- 2.2. La luz entre apoyos se mide entre los ejes de los apoyos y se expresa en mm.
- 2.3. Los cilindros de apoyo y aplicadores tendrán cierta libertad acotada de movimiento y de rotación.
- 2.4. Tener la misma distancia entre apoyo y aplicación de carga y entre los dos cilindros de aplicación.
- 2.5. En probetas de 55cm: luz entre apoyos es de 45cm y separación entre cilindros de aplicación 15cm.
- 2.6. Hay bastidores específicos para flexión o bien dispositivos que pueden montarse en prensas digitales.
3. Elemento de medición con precisión de 1mm todas las dimensiones de la probeta (pie de rey).
4. Probetas o testigos prismáticos de hormigón sin tener ningún encabezado ni tratamiento previo.

2) VERIFICACIÓN Y CALIBRACIÓN DE LA MÁQUINA DE ENSAYO A BAJA CARGA:

5. Deberá calibrarse al menos una vez al año, cuando se repare algún mecanismo o se mueva de posición.
- 5.1. Siempre es necesaria una calibración a baja carga específica, entre 20 y 80kN al menos.
6. El error de lectura dentro de las escalas en que la máquina puede ser utilizada deberá ser menor al 1%.

3) PROCEDIMIENTO DE ENSAYO A FLEXIÓN:

1. Antes de iniciar el ensayo se limpian cuidadosamente las superficies de los platos y apoyos cilíndricos.
2. La probeta debe ser conservada antes del ensayo en curado húmedo o envuelta en trapos húmedos.
3. Si por algún motivo debe transcurrir cierto tiempo entre el curado y el ensayo, no será mayor a 2 horas.
4. Se coloca la probeta por ensayar con su eje mayor sobre los apoyos, centrándola entre ellos.
- 4.1. Para evitar golpes o problemas de manipulación, se recomienda posicionar la probeta entre 2 personas.
- 4.2. Se recomienda marcar líneas rectas en correspondencia con aplicadores de carga y apoyos (4 líneas).
5. Deberán ponerse en contacto con los apoyos y aplicación de carga las caras laterales durante el moldeo.
- 5.1. La cara superior (rugosa) siempre irá hacia un costado y nunca tomará contacto con los apoyos.
6. Se hace subir la probeta y se coloca el dispositivo de ensayo a flexión encima de la probeta.

6.1. En caso de bastidores específicos para flexión, los dos apoyos superiores estarán unidos al mismo.

7. Si no hubiere contacto entre la probeta y los dispositivos de ensayo (si hay paso de luz entre apoyo y viga):

7.1. Colocar una capa de asiento entre ellos de mortero de cemento y arena normal 1:1 en volumen.

7.2. Intercalar dos planchuelas de 25mm x 6mm pegadas o no con mortero de resina epoxi.

7.3. Colocar algún otro material deformable de eficacia comprobada en los apoyos y aplicadores de carga.

8. Se aplica la carga en forma continua sin choques bruscos con velocidad de carga de $0,016 \pm 0,002 \text{ MPa/s}$.

8.1. En probetas de 15 x 15 x 55cm (ó 50 ó 60cm) la velocidad será de $0,13 \pm 0,02 \text{ kN/seg}$.

8.2. La carga puede aplicarse en forma más rápida hasta llegar al 50% aproximado de la carga de rotura.

9. Se continúa aplicando la carga a la velocidad indicada hasta el momento de la rotura de la probeta.

10. Se registra la carga Q máxima de rotura en decanewton (o algún múltiplo como kN).

11. Una vez efectuado el ensayo se procede a medir la probeta en su sección de fractura asegurando el mm.

11.1. Se realizan 3 mediciones del ancho y 3 de la altura, todas ellas en la sección fracturada de la probeta.

11.2. Se calcula el ancho B y la altura H en mm, con precisión de mm, como promedio de las 3 mediciones.

12. Si la fractura se produce fuera del tercio medio de la luz (con ayuda de marcas), se descarta el ensayo.

4) CÁLCULOS:

$$13. \text{ Módulo de rotura (R)} \quad R = \frac{Q_{\text{kN}} \cdot L_{\text{mm}} \cdot 1000}{B_{\text{mm}} \cdot H^2_{\text{mm}^2}} \quad \text{Redondear al } 0,05 \text{ MPa}$$

14. Las tensiones de rotura convencionales oscilan de 3 a 7 MPa. Si no arroja estos valores, revisar la fórmula.

15. Siempre es recomendable romper 2 probetas por edad y correlacionarla con 2 probetas a compresión.

5) CONTENIDO MÍNIMO DEL INFORME:

16. El informe del ensayo debe contener como mínimo los siguientes datos:

16.1. Identificación indeleble de la probeta y su procedencia (obra, cliente, etc.).

16.2. Ancho promedio y altura promedio en mm, calculados con aproximación de 1 mm (en sección de rotura).

16.3. Luz entre apoyos, expresado en mm (generalmente es fijo del dispositivo, pero igual debe medirse).

16.4. Carga máxima, expresado en kN y el cálculo del Módulo de rotura, expresado en Mpa.

16.5. La fecha de confección, la fecha de rotura y la edad de ensayo de la probeta, en días.

16.6. Los defectos observados en la probeta o cualquier otra observación de relevancia.