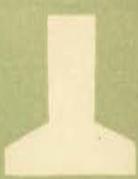
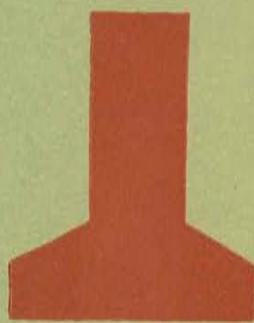
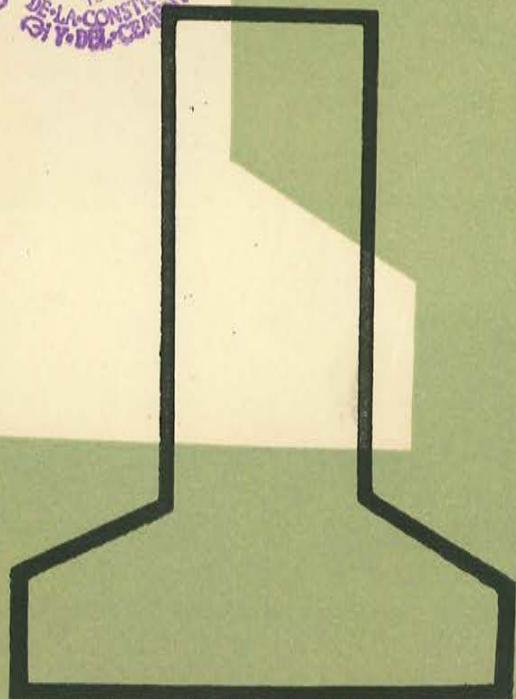


ULTIMAS NOTICIAS SOBRE

hormigón pretensado



BOLETIN NUM. 18 DE LA ASOCIACIÓN ESPAÑOLA DEL HORMIGÓN PRETENSADO
DEL INSTITUTO TÉCNICO DE LA CONSTRUCCIÓN Y DEL CEMENTO

CONSEJO SUPERIOR DE INVESTIGACIONES CIENTÍFICAS

Patronato "Juan de la Cierva" de Investigación Técnica



U L T I M A S N O T I C I A S

Técnicas en Estructuras

Hormigón Pretensado

Boletín de circulación limitada

Nº 18

Enero-Febrero 1954

- INSTITUTO TÉCNICO DE LA CONSTRUCCIÓN Y DEL CEMENTO -

NOTA DE LA REDACCION

Por estimarlo de interés, se inicia en este número la publicación de los tres informes generales presentados por los Ponentes A. W. Hill, G. Mag nel e I. Guyon de las tres sesiones del I^{er} Congreso de la Federación Internacional del Hormigón Pretensado, celebrado en Londres del 6 al 9 de Octubre del - pasado año 1953.

I N D I C E

- 457-8-8 Influencia de las temperaturas anormales sobre
las construcciones de hormigón pretensado . -
A: Resistencia al fuego del hormigón pretensa-
do. - B: Efectos de las bajas temperaturas so-
bre las vigas de hormigón armado y de hormigón
pretensado. - Por A. W. Hill
- - -

N o t a s: El Instituto, una de cuyas finalidades es di-
vulgar los trabajos de investigación sobre la
construcción y edificación, no se hace respon-
sable del contenido de ningún artículo, y el he-
cho de que patrocine su difusión no implica, en
modo alguno, conformidad con la tesis expuesta.

- - -

INFLUENCIA DE LAS TEMPERATURAS ANORMALES SOBRE LAS CONSTRUCCIONES

DE HORMIGÓN PRETENSADO

Resumen general por A. W. Hill

- - -

- S i n o p s i s -

En este primer informe, el autor da cuenta de los diversos ensayos y estudios realizados hasta la fecha con el fin de llegar a conocer el comportamiento de las estructuras de hormigón pretensado, tanto bajo la acción del fuego, como cuando se encuentran sometidas a muy bajas temperaturas.

Manifiesta que es del mayor interés continuar los trabajos en este sentido, para poder establecer unas conclusiones definitivas y que, por lo que hasta ahora se sabe, parece ser que los forjados de hormigón pretensado resisten satisfactoriamente la acción del fuego, cuando ésta es de corta duración. En caso necesario, puede aumentarse la resistencia al fuego de este tipo de piezas incrementando el recubrimiento de las armaduras o protegiendo los elementos con una capa de yeso de vermiculita.

Finalmente, expone que, según se deduce de las experiencias realizadas, la resistencia, tanto del hormigón armado, como del pretensado, aumenta cuando el elemento, una vez terminado el proceso de endurecimiento y curado, se somete a bajas temperaturas.

- - -

A - RESISTENCIA AL FUEGO DEL HORMIGON PRETENSADO

1 - Introducción

No se ha recibido ninguna memoria, sobre este tema, de los países del continente, pero el Director de la Fire Research Station en Elstree (Inglaterra), ha presentado una memoria detallada del trabajo que se ha efectuado en dicho laboratorio sobre piezas de hormigón pretensado. A esta memoria hay que añadir los informes que han sido publicados sobre los ensayos que se han efectuado en Elstress por los fabricantes de forjados especiales de este país. Por consiguiente, someto a discusión una memoria de dichos ensayos. Nos referimos igualmente a otros resultados publicados sobre ensayos de piezas sometidas al fuego, efectuados en otros países, pero estos no están incluidos, en general en nuestras normas tiempo-temperatura. Agradezco vivamente la colaboración prestada, durante la preparación de esta memoria, por el Director de Investigaciones sobre el fuego y por los fabricantes de productos, aunque este trabajo no reproduce íntegramente sus opiniones.

2 - Generalidades

Cuando hablamos de la resistencia al fuego de los materiales o de un tipo de construcción, nos referimos en nuestro país, al tiempo durante el cual, un elemento constructivo sigue cumpliendo su función de acuerdo con las normas establecidas sobre calentamiento, en un ensayo de laboratorio. Los métodos experimentales, la velocidad de aumento de temperatura del horno, y los criterios de aceptación están especificados en las normas - BCS.476 que están resumidas en el apartado 4.

La expresión "resistencia al fuego" no es pues aplicable a los materiales que constituyen la pieza, sino únicamente a los elementos constructivos, y define la aptitud de estos elementos para resistir un calentamiento de una intensidad dada durante el curso de su vida normal, impidiendo así la extensión del fuego al edificio, durante un tiempo determinado. Así cuando hablamos de resistencia al fuego del hormigón pretensado, en general nos referimos precisamente a la resistencia al fuego de forjados, soportes, etc., construidos con arreglo a esta técnica. Igualmente, puesto que la resistencia al fuego no puede ser medida más que mediante ensayos normalizados, dicha resistencia no es más que relativa y no puede traducirse automáticamente a la realidad.

Es muy verosímil, sin embargo, que los elementos constructivos que tengan una misma resistencia al fuego en los ensayos, tengan el mismo comportamiento en un incendio real. Ningún elemento que interviene en una obra puede soportar indefinidamente las altas temperaturas que se producen en un incendio real, y por consiguiente, la resistencia al fuego tiene una duración limitada.

¿Cuál es la posición de los elementos de hormigón pretensado comparada con otras formas constructivas y en particular con piezas de hormigón armado, en lo que refiere a la resistencia al fuego? Lo mismo que en el hormigón armado, su resistencia depende del recubrimiento de los aceros, teniendo el hormigón una débil conductibilidad. Sabemos que la resistencia mecánica de los aceros empleados en la técnica del hormigón pretensado decrece rápidamente con el aumento de las temperaturas, más rápidamente que el acero dulce ordinario, y por consiguiente, el recubrimiento es

de una mayor importancia en el caso del hormigón pretensado que en el del armado. Aunque existe duda sobre la temperatura límite del acero dulce (la mayor parte de los autores indican que a 550°C la resistencia es la mitad de su valor inicial mientras que si se refiere al límite elástico sería más razonable el valor 400°C) se deduce, de los ensayos efectuados, que para el acero duro empleado en hormigón pretensado, la temperatura máxima debe ser de 400°C .

Podemos deducir de estos resultados, que será necesario un mayor recubrimiento para el acero duro de las obras pretensadas, que para el de las obras de hormigón armado, pero tal condición no supone una gran dificultad constructiva. En hormigón armado, el acero debe estar dispuesto tan cerca como sea posible del borde extendido para su mayor eficacia, pero en esta posición estará afectado por el fuego.

Así las cláusulas de protección contra el fuego que especifican un mínimo recubrimiento, pueden ser una restricción en los proyectos. En el caso del hormigón pretensado, los aceros no están tan cerca de la superficie en contacto con el fuego como en el armado, y además están frecuentemente repartidos en toda la sección. Si se prevé que la protección lateral, debida al hormigón vertido "in situ", es suficiente, la resistencia de una viga de hormigón pretensado, incluso teniendo en cuenta las pérdidas en los alambres extremos, será sustancial en caso de incendio. Podrá darse una protección suplementaria, mediante revestimientos especiales de yeso, que reducen considerablemente el choque térmico, pero no parece que tal precaución sea necesaria en todos los casos.

Conocemos la aptitud del hormigón armado para resistir los incendios, tanto por los ensayos de laboratorio realizados, como por su comportamiento en los incendios reales durante la última guerra. Si se prevé una protección suficiente para reducir el choque térmico, y permitir a la superficie del hormigón que se caliente lentamente, puede preverse una resistencia similar para el hormigón pretensado.

3 - Condiciones requeridas para la resistencia al fuego

Las principales condiciones requeridas, para que un elemento tenga una satisfactoria resistencia al fuego, son:

- a) que no se desplome parcialmente durante el incendio
- b) que el fuego no se extienda a las regiones inmediatas. Esto quiere decir que no deben producirse agujeros ni grietas que permitan a las llamas pasar, y que el elemento debe tener propiedades de aislamiento suficientes para evitar una transmisión excesiva de calor.

Otro punto, que será discutido posteriormente, se refiere a la posibilidad de efectuar reparaciones después de la extinción del incendio.

Estas condiciones deben ser consideradas en función de la duración probable de un incendio en el edificio en cuestión, duración que no será evidentemente ilimitada, sino que será función del contenido del edificio y de su volumen. En la Gran Bretaña los edificios se construyen de acuerdo con las condiciones impuestas por las leyes locales. La Tabla I da los detalles prescritos por las leyes-tipo del Ministerio de "Housing and Local Government".

Estos reglamentos especifican unas duraciones de resistencia al fuego, para ciertos espesores, admisibles. La Tabla II da detalles aplicables al hormigón armado.

Las citadas normas, prescriben igualmente que en aquellos casos en que la forma y los detalles de las construcciones no están de acuerdo con ciertas cláusulas o no entran en las tablas que se presentan, la resistencia al fuego debe deducirse mediante un ensayo sobre una forma similar de construcción, de acuerdo con las B.S.476:1932. El hormigón pretensado, por el momento, entra en esta última categoría.

Numerosos fabricantes de elementos de hormigón pretensado para forjados, han procedido a realizar ensayos en el Fire Research Station, ensayos que se estudian en el apartado 6(a).

La resistencia al fuego de las vigas de hormigón pretensado ha sido el objeto de un estudio realizado por el Fire Research Station, cuyos resultados obtenidos hasta la fecha, se dan en el apartado 6(b).

Nuestro fin es promover ensayos de obras de hormigón pretensado y determinar las investigaciones fundamentales sobre las propiedades del hormigón y del acero trefilado a alta temperatura, de tal forma que puedan presentarse otras tablas análogas a las precedentes.

4 - Normas "British Standard"

Este reglamento es semejante, en numerosos puntos, a las normas americanas, alemanas y suecas, y da definiciones y métodos de medida para la resistencia al fuego de tipos de obra en magnitud real. Se indica en ella que el elemento ensayado no mi-

da menos de 10 piés de largo, para los soportes y las vigas 6 10x x10 piés cuadrados para forjados y muros. Los elementos se estudian de modo que puedan soportar las cargas y son cargados hasta una vez y media la carga nominal y sometidos a las mismas condiciones que los que se encuentran, en realidad, en el edificio. Las condiciones de calentamiento, a las que los elementos están sujetos en el horno experimental, vienen definidas por una curva tiempo-temperatura dada (fig.1) y resumidas en la Tabla III.

Se observará, a la vista de la curva, que hay un aumento muy rápido de temperatura en los primeros minutos, condición que se produce en los incendios reales. Los incendios de importancia variable pueden ser representados por ensayos de duración diferente, dado que se ha establecido una relación entre la cantidad de calor que sería liberado por la combustión completa del contenido de una sección de edificio y la duración correspondiente del ensayo.

Se han realizado observaciones, durante todo el tiempo que ha durado el ensayo, para determinar el instante en que se alcanza el primer punto crítico, punto que indica que el elemento no puede ser considerado como una barrera que impida la extensión del fuego. El resultado del ensayo se ha indicado en función del tiempo (horas y minutos) desde que comienza el calentamiento, para el que el elemento cumple aquella de las tres condiciones que en él se aplican:

a) Hundimiento - Para todos los elementos de una obra es necesario que este elemento no se hunda.

b) Paso de la llama - En ninguno de los elementos de la obra, cuyo papel es separar los espacios y así, resistir al pasode

la llama de un espacio a otro, debe producirse fisura ni otro orificio a través del cual pudiera pasar el fuego.

c) Aislamiento - En ninguno de los elementos, la temperatura media de la cara no expuesta al fuego, debe sobrepasar los 250°F (139°C) a la temperatura inicial; la temperatura de la cara no expuesta no debe alcanzar, en ningún punto, los 300°F (167°C).

Los forjados y los muros deben satisfacer las tres condiciones anteriores mientras que las vigas y soportes, que no tienen otra función que la de soportar cargas, se clasifican desde el punto de vista de su resistencia al fuego, según el tiempo que transcurre desde el comienzo del ensayo hasta la rotura por deformación muy exagerada o hundimiento.

Se conocen cinco clases de resistencia al fuego:

Clase A: hasta 6 horas

Clase B: hasta 4 horas

Clase C: hasta 2 horas

Clase D: hasta 1 hora

Clase E: hasta $\frac{1}{2}$ hora

Se clasifica una especie en el periodo más próximo por debajo del periodo correspondiente a la comprobación de todas las condiciones de ensayo.

Para la clasificación en las clases A, B y C, el forjado debe soportar igualmente, durante un minuto por hora de ensayo al fuego, la aplicación de un chorro de agua, según las normas.

5 -- Aparatos y métodos de ensayo

El horno utilizado en los ensayos de obras de hormigón pretensado en el Fire Research Station de Elstree, consiste esencialmente en un bastidor rectangular de ladrillo refractario ~~construido~~ sobre el suelo del edificio que se ensaya, y que tiene en la parte superior una abertura de 12 x 10 pies cuadrados. Los forjados se colocan sobre los muros del horno, de modo que la cara inferior quede expuesta al calor, siendo esta, en general, una condición más severa que la aplicación del fuego a la cara superior. El horno funciona con gas, pero sin que haya llama en contacto directo con el elemento.

Los forjados sobre apoyos simples se empotran en un cerco de ladrillos refractarios; las placas empotradas se construyen en un marco ó bastidor de vigas de acero, revestidas de hormigón. La carga de los forjados se realiza con la ayuda de lingotes uniformemente repartidos sobre la superficie superior.

La alimentación de combustible, durante el ensayo fué controlada de modo que la temperatura, medida mediante pirómetros dispuestos simétricamente en el horno, estuviese de acuerdo con la curva tiempos-temperaturas dentro de los límites de tolerancia permitidos por las B.S.476.

En los ensayos de forjados, es necesario, igualmente, colocar pirómetros en la cara superior para obtener la temperatura media, que no debe exceder de los límites definidos en las B.S.476. Las flechas se miden en diferentes puntos de los forjados y de las vigas.

6 - Resultados de los ensayos

a) Piezas de alambres previamente tesos

Los primeros ensayos emprendidos por la Joint Fire Research Organization of the Department of Scientific and Industrial Research and the Fire Offices' Committee sobre unidades de forjado, con alambres adherentes utilizados como viguetas, han sido descritos con detalle por L. A. Ashton.⁽¹⁾

La mayoría de las piezas estaban destinadas a sopor tar cargas relativamente ligeras y, con raras excepciones, estaban hechas con hormigón empleando grava como árido. Había una gran variedad en las disposiciones de detalle de los elementos, y solamente 2 forjados estaban sin enlucido de yeso.

Estos forjados eran de tres tipos:

1) Pequeñas viguetas debidamente espaciadas que sostienen un suelo de hormigón prefabricado o de madera, y un techo de placas, o de yeso sobre placas metálicas.

2) Viguetas análogas a las piezas huecas cerámicas que sostienen un suelo de hormigón y un techo de madera.

3) Suelos o viguetas huecas dispuestas unas junto a otras para formar superficies continuas enlucidas con yeso.

Los elementos de cada tipo presentaban una buena regularidad en su comportamiento bajo las condiciones de ensayo.

El tipo 1 no quedó prácticamente afectado hasta que no se hundió el techo. Cuando las viguetas se exponen a temperaturas, en el horno, de 700°C y 800°C, se producen importantes fisuras que conducen a una desintegración casi completa. Este ti-

po constructivo puede convenir para pequeños edificios cuando se necesite una resistencia al fuego de media hora, si se utiliza un techo con una resistencia a la penetración de la llama de, por lo menos, 25 minutos. Los suelos del tipo 2 se beneficiaron con la protección dada a los costados de las viguetas por medio de las piezas huecas, y a la cara inferior de las mismas por el enlucido de yeso. La adherencia del yeso sobre las piezas huecas es suficiente para que no se desprendan con anterioridad al hundimiento del forjado. No se observó ninguna fisuración en los suelos de este tipo y es de prever que se produzca la rotura, por hundimiento antes que por transmisión de la temperatura, ya que estas construcciones son, en general de débil conductibilidad térmica.

En suelos de este tipo, sin precauciones particulares, se obtienen resistencias al fuego de 1 a 2 horas. Si se utiliza un techo de vermiculita-yeso suspendido de chapas de metal se puede conseguir elevar esta resistencia a 4 horas.

Las placas y las losas del tipo 3 no presentaron una buena adherencia con el yeso y, por esto, el tiempo durante el cual el yeso se mantuvo adherido durante un ensayo, fué variable. Se produjeron caídas de yeso al producirse el entumecimiento del hormigón expuesto al fuego; cuando estas superficies expuestas son pequeñas y el entumecimiento no persiste, la estabilidad del forjado no queda afectada, pero si se producen entumecimientos importantes estos pueden acelerar el hundimiento o ser de una importancia suficiente para formar perforaciones a través de los elementos de la cara superior. Se han obtenido resistencias que van desde 1 a 2 horas, para forjados de este tipo, sin necesidad de observar precauciones particulares; si se emplea un suelo de vermiculita-yeso sobre enlistonado metálico, es posible aumentar las resistencias hasta 4 horas.

Resulta de estos ensayos, que los forjados con alambres adherentes de pequeña sección (aproximadamente 2 pulgadas o menos de espesor), hechos con hormigón de grava, tienden a entumecerse cuando están expuestos a las temperaturas que se producen en un incendio. Cuando se utilizan techos con enlucido aislante, no hay entumecimiento, durante el largo tiempo que dura dicha protección. Habitualmente, cuando la temperatura media de los alambres supera los 350°C, el hundimiento es inminente, pero la temperatura no es un índice suficiente en los elementos mixtos en los que el hormigón retarda la rotura. Se ha realizado un solo ensayo con elementos de hormigón de granito; y en este caso se produjo una fisuración muy extensa y continua en todas las zonas en las que el yeso se había destruido; sin embargo son necesarios nuevos ensayos, con áridos distintos de la grava, para poder establecer conclusiones que puedan ser tenidas en cuenta.

La flecha que se produce en los forjados calentados inferiormente, se debe principalmente a la diferencia de temperatura entre ambas capas. Con un calentamiento prolongado y un aumento de la temperatura de los alambres, la pérdida de pretensado provoca una flecha más importante, y se observa una importante deformación poco antes de la rotura. Las flechas obtenidas con un forjado del tipo 2, simplemente apoyado, son del mismo orden de magnitud, al cabo de un tiempo equivalente, al de los forjados de piezas cerámicas huecas y al de obras de hormigón armado, de igual espesor medio ensayados en las mismas condiciones. Los empotramientos de los bordes reducen las flechas.

En otro ensayo efectuado en el Fire Research Station, sobre una sección de forjado que se proyectaba para un almacén, se consiguió una resistencia al fuego de 4 horas.

Como se verá en la Tabla I, se recomienda una resistencia de 4 horas (clase B) para los edificios de tipo almacén en los que la sobrecarga mínima es de 1 ton/m^2 . El forjado que se ensayó estaba constituido por vigas-cajón pretensadas "BISON" de 3,85 m. de longitud, 0,35 m. de ancho y 0,16 m. de canto, dispuestas unas junto a otras y recubiertas con una capa de hormigón de 3,2 cm. de espesor. Un techo de metal "déployé", suspendido a 3,8 cm. bajo la cara del suelo, servía de soporte para la vermiculita-yeso que se aplicó en tres capas constituyendo un espesor de 1 pulgada. El yeso secó normalmente durante 16 semanas antes del ensayo. El elemento de forjado que se ensayó fué cargado hasta $1,5 \text{ ton/m}^2$ en el horno y se aplicó el fuego durante 4 horas. Aparte de una ligera deformación del techo, el yeso no mostró ningún deterioro. La elevación media de temperatura, sobre la cara superior al final de este ensayo, fué de 45°C , la temperatura máxima medida en el espacio lleno de aire era de 340°C y la temperatura media final en el horno era de 1125°C ; después de 4 horas fué retirada la probeta del horno y se aplicó el chorro de agua durante 4 minutos. Este rompió grandes superficies de la chapa pero no penetró en el yeso.

La flecha que se produjo fué medida sobre la superficie superior durante el ensayo. La flecha en el centro después de 4 horas, era de 1,3 cm. con relación al nivel del forjado cargado antes del calentamiento. La carga fué mantenida durante 40 horas después del ensayo y su recuperación fué casi completa, quedando una flecha remanente de 1,2 mm. Cuando fué retirada la carga, la mayor parte de la flecha inicial (8 mm.), debida a la carga estática, subsistió y después de 9 días aún fué de 5 mm.

Estos resultados demuestran que, a pesar de que los forjados de hormigón pretensado del tipo ensayado, flectan rápidamente, cuando se calientan y se hunden entre 1 y 2 horas, aún cuando estén protegidos con un enlucido de yeso aplicado directamente sobre la cara inferior.

Si se les añade un techo suspendido constituido por una pulgada de vermiculita-yeso, pueden alcanzar una resistencia al fuego de 4 horas y sólo es necesario sustituir el techo para que todo el forjado pueda volver a utilizarse después del incendio. Otro tipo de forjado ensayado estaba constituido por vigas con alambres adherentes; las vigas, que eran de gran sección y se expusieron al fuego por las dos caras laterales y por la inferior, soportaban vigas secundarias y una placa de hormigón moldeado "in situ". Los detalles que se dan a continuación han sido facilitados por la Concrete Development Co. Ltd. por cuya cuenta se han realizado los ensayos en el Fire Research Station.

Los detalles del forjado ensayado se han representado en la fig. 2; consiste en una viga principal de 0,20 m. x 0,15 m. con alambres adherentes sobre la que se moldea un ala de 0,50 de ancho por 0,12 de grueso, para formar una viga en T. Las vigas secundarias pretensadas sostenían las piezas cerámicas huecas y esta construcción se completa con hormigón que fragua entre estos elementos y una chapa de 2,5 cm. La viga en este caso no se revistió de yeso pero los elementos del forjado tenían un enlucido de 1,2 cm. El elemento de forjado que se ensayó fué cargado hasta los 950 Kg/m² (una vez y media la sobrecarga de cálculo) con la ayuda de lingotes.

Durante los primeros 12 minutos del ensayo, se cayeron dos superficies de yeso de alrededor de 2 pies cuadrados, pero el

forjado resistió los ensayos durante dos horas. Al final de este período, se proyectó un chorro de agua sobre la cara inferior durante 2 minutos, pero esto sólo se hizo con objeto de quitar el yeso y retirar una parte del hormigón disgregado.

El aumento medio de temperatura, en la cara superior del forjado, a las 2 horas, fué de 168°F (93°C).

Las flechas se midieron durante la carga, durante el ensayo al fuego, inmediatamente después del chorro de agua y a las 48 horas.

Se realizaron otras lecturas inmediatamente antes de retirar la carga (a los 12 días) y de nuevo después de retirarla. La flecha alcanzada, después de 2 horas de calentamiento fué de 4,4 cm., en el centro de la viga principal, y de 7,9 cm. en el centro del forjado. Después del ensayo con el agua, estas flechas aumentaron 4,7 cm. y 8,8 cm. respectivamente. Una vez, retirada la carga, la viga principal recuperó 0,7 cm. después de 48 horas pero el centro del forjado recuperó 2 cm.; las flechas residuales fueron 3,3 cm. y 5 cm. en los dos puntos citados anteriormente. Este forjado cumplió las condiciones de la B.S.476:1932 para la clase C.

Se realizaron, después del enfriamiento, ensayos de tracción, sobre los alambres procedentes de la viga principal y de las vigas secundarias. En la viga principal que no tenía protección de yeso, la resistencia descendió 225 kg. cerca de la cara expuesta al fuego, siendo 750 kg. la resistencia inicial antes del ensayo y manteniéndose elevada en el interior de la sección. Las cifras registradas y las posiciones de los alambres se indican en la fig. 3.

En lo que se refiere a las viguetas, las resistencias residuales eran aún más elevadas, como se ve en la fig. 4.

Es interesante notar que en este ensayo y en otros del mismo tipo, realizados en Elstree, no se produjo ningún hundimiento de elementos de hormigón pretensado de sección importante (es decir de más de 4 pulgadas en un punto cualquiera).

Es claro que los elementos que contienen un gran número de alambres, repartidos en capas a diferentes alturas, tienen más ventaja, en lo que se refiere a la rotura provocada por una caída de resistencia de los alambres por elevación de la temperatura, con relación a elementos que no tienen más que una sola capa de alambres con pequeño recubrimiento.

b) Piezas con cables

Los ensayos hasta aquí descritos, no forman un conjunto coherente pues han sido realizados a petición de entidades oficiales o particulares con objeto de satisfacer necesidades urgentes, que no podían esperar un estudio sistemático. Se hicieron ensayos sobre vigas con cables, ya con un programa sistemático cuyo fin era la investigación de los factores más importantes que intervienen en la resistencia al fuego. Los factores constantes eran, la composición del hormigón, la resistencia y el tipo de alambres y su tensión inicial. Las variables eran el recubrimiento, la carga, las condiciones de apoyo y la forma de la sección. Dado el equipo de que se disponía, las vigas con cables no podían ser del tamaño de las utilizadas en los edificios

Se hicieron vigas de 20 pies de luz a escalas $\frac{1}{4}$, $\frac{3}{8}$ y $\frac{1}{2}$ y se ensayaron con el fin de conocer la resistencia de la viga real por extrapolación de los resultados obtenidos.

La mayor parte de los ensayos efectuados en la Fire Research Station, se realizaron hasta la rotura de las vigas, pero después de la serie principal, algunas probetas fueron calentadas durante una duración mitad de la causante de la rotura, y a continuación fueron ensayadas hasta rotura después de producido el enfriamiento para estudiar los cambios posibles de sus propiedades elásticas. Los resultados de estos ensayos se resumen en la fig. 5 que se reproduce en la memoria del año 1952 del Director de la Fire Research.⁽²⁾ En dicha memoria se dan 8 conclusiones provisionales de ensayos:

- 1^a "Es improbable el entumecimiento del hormigón ~~alíceo~~ cuando los elementos son de espesor no inferior a los cinco centímetros en cualquier punto".
- 2^a "La resistencia al fuego depende en gran parte de la velocidad de aumento de temperatura en el cable. Puede obtenerse una resistencia de dos horas con un recubrimiento de 6,5 cm. y aún duraciones mayores si el recubrimiento es suficiente para que la temperatura del cable no alcance los 400°C".
- 3^a "Para una resistencia al fuego de 4 horas y mayores, es necesario un revestimiento aislante. Se han ensayado revestimientos ligeros que serán descritos en publicaciones ulteriores".
- 4^a "Hay poca diferencia en el comportamiento entre una viga de sección rectangular y una viga en "I" con la misma resistencia y el mismo revestimiento".
- 5^a "En general, cuanto más elevada es la carga, más rápida es la rotura, pero con ciertos tipos de vigas, la rotura pue

de producirse cuando están poco cargadas, antes que cuando lo están totalmente".

6º "Las vigas pueden romperse antes cuando están empotradas que cuando están simplemente apoyadas, pero los resultados de los ensayos no permiten dar cifras a este respecto".

7º "La rotura, raras veces es brusca. Hay un debilitamiento progresivo de la viga que se hace muy visible antes del hundimiento. Un bombero se prevendría enseguida, pues aparecen fisuras que aumentan durante largo tiempo antes de la rotura. Un aumento visible de flecha se produce cuando el hundimiento es inminente".

8º "Las vigas que han sido expuestas a un fuego de menor duración que el que provocaría la rotura, conservan una proporción elevada de su resistencia después del enfriamiento, pero generalmente con una flecha remanente y una cierta pérdida de pretensado".

Estas conclusiones son muy generales y dan la respuesta a muchas cuestiones que han sido planteadas varias veces. Las conclusiones referentes al revestimiento para la resistencia al fuego hasta dos horas y las indicaciones relativas al aumento de resistencia al fuego mediante recubrimientos de protección son del más alto interés en los estudios y proyectos. Es satisfactorio comprobar que desde el punto de vista de la seguridad y de la protección de los bomberos, el hormigón pretensado da seguridades suficientes para advertir el peligro de hundimiento ya que, con anterioridad a la rotura, se observan importantes aumentos de flecha, así como la aparición de visibles grietas.

Los informes sobre piezas sometidas a temperaturas que no alcanzan la intensidad máxima son del mayor interés y los resultados hasta aquí obtenidos son muy alentadores, pero aun serán necesarios mayores detalles sobre las flechas, las resistencias residuales y las pérdidas de pretensado, resultados que podrán modificar los conocimientos hasta ahora adquiridos, en particular para los edificios que necesitan una gran resistencia al fuego.

7 - Otros ensayos sobre hormigón pretensado

Fuera de Gran Bretaña se han realizado pocas investigaciones sobre la resistencia al fuego del hormigón pretensado y los ensayos que se han hecho no han estado en general conformes con el diagrama normalizado de temperatura. Hoyer⁽³⁾ efectuó algunos ensayos sobre placas de hormigón pretensado, en 1928, pero estas placas eran muy pequeñas y no soportaban ninguna carga. Bilner⁽⁴⁾ realizó algunos ensayos con un pretensado termoeléctrico sin que la temperatura pasase de 400°C. El Dr. G. Baar⁽⁵⁾ describió un ensayo, en el que alcanzó los 1310°F, sobre una viga en gran escala, y que fué muy satisfactorio, pero en el que las condiciones de las normas no se cumplían.

Las conclusiones del autor sobre este ensayo son las siguientes:

- 1º "Con un recubrimiento de 5 cm. de hormigón y una buena inyección, como en el sistema Blaton-Magnel, no hay peligro para el cable hasta los 700 - 800°C".
- 2º "Cuando se expone a fuertes temperaturas, el hormigón de buena calidad parece perder una gran parte de su resistencia a la compresión y a la tracción".

3º "Durante el ensayo, hay que tener en cuenta las dimensiones de la viga".

4º "La flecha depende de la sobrecarga".

5º "Durante el incendio, el hormigón pretensado previene el peligro de su hundimiento mediante la aparición de grandes deformaciones que suelen ser mayores que en el hormigón armado ordinario".

8 - El hormigón pretensado después de los incendios

La definición que ha sido dada de la resistencia al fuego, da una medida del comportamiento durante un incendio, pero no da ninguna indicación sobre la capacidad resistente de un elemento después de haber sido sometido a altas temperaturas. Esta capacidad es importante para cualquier tipo de pieza, y hasta el momento se le ha prestado poca atención. En los ensayos efectuados en la Fire Research Station se ha encontrado que, incluso después de un calentamiento correspondiente a la mitad del tiempo necesario para provocar la rotura, una viga, después del enfriamiento, presenta una importante pérdida de pretensado y se produce una importante flecha remanente, incluso después de retiradas las sobrecargas. No obstante, la resistencia a la rotura puede mantenerse próxima a su valor inicial.

Un medio de determinar el comportamiento del hormigón pretensado en los incendios, es el de comparar las flechas de una construcción pretensada con las que se producen en análogas condiciones en una obra similar de hormigón armado durante el enfriamiento y con diferentes períodos de calentamiento.

Se han realizado ensayos en la Fire Research Station para comparar la recuperación y las flechas remanentes en los for

jados de hormigón armado. Para períodos cortos de calentamiento — (alrededor de $\frac{1}{4}$ del tiempo necesario en el ensayo "standard") había poca diferencia entre ambos sistemas y las flechas remanentes eran muy pequeñas. Con un periodo de calentamiento doble, se encontró que la flecha remanente del hormigón armado solo había aumentado un poco, y la del hormigón pretensado era mucho mayor y no se recuperaba hasta un poco después del enfriamiento.

Hemos visto en el apartado 6(a), que la adición de un techo suspendido de vermiculita-yeso sobre chapa metálica, aumenta considerablemente la resistencia al fuego en cualquier construcción; si es necesaria una resistencia al fuego casi completa para que no haya daño en la estructura, dicha solución puede ser más económica que un fuerte aumento del recubrimiento.

La cuestión del precio de las reparaciones de una obra después de un incendio, debe ser considerada a la vez que el aumento inicial del precio de los muros de protección. Si el precio de estos muros de protección resulta excesivo, puede ser más económico aceptar un riesgo posible en lugar del precio de una reparación más costosa en el caso de incendio, pero el mayor aumento de resistencia que ofrecen los revestimientos ligeros en las vigas con cables, parece indicar que el precio de estas protecciones no es excesivo. Las destrucciones parecen entonces limitarse a los revestimientos que pueden ser reemplazados aisladamente. Es esencial que se tomen disposiciones especiales para asegurar una adherencia conveniente del yeso.

9 - Discusión de los resultados

Las dudas que han surgido sobre la capacidad del hormigón pretensado, de permitir el grado de resistencia al fuego ac-

tualmente exigido por los reglamentos, han sido debidas indudablemente, a la ausencia de publicaciones sobre los ensayos efectuados. Este nuevo sistema constructivo que se ha desarrollado muy rápidamente después de la guerra, ha progresado más rápidamente que las investigaciones sobre el mismo, y en particular más que la investigación sobre sus propiedades de resistencia al fuego. Las posibilidades de tales investigaciones son muy limitadas, pero el trabajo que se está concluyendo en el Fire Research Station es de un gran valor para el desarrollo del hormigón pretensado.

El hormigón pretensado puede ser estudiado de modo que cumpla las exigencias normales de resistencia al fuego, en los edificios, y podemos presentir el momento en que podrán reglamentarse las formas y las dimensiones admisibles, como con otros sistemas constructivos.

Por el momento se dispone de los ensayos sobre la mayor parte de los tipos de forjado empleados en este país, y además, otros, no menos importantes sobre vigas con armadura post-tensada, demuestran que pueden ya redactarse algunas recomendaciones sobre obras que hayan de resistir al fuego hasta 2 horas. Esto podrá hacerse cuando se reciba la confirmación de los ensayos americanos.

Falta por estudiar aún, la cuestión de las resistencias al fuego, superiores a cuatro horas, y decidir si se pueden obtener eficaz y económicamente sin un revestimiento especial de protección. Sabemos que esto puede lograrse con protecciones especiales ligeras e incluso puede ser más económico adoptar secciones más débiles que cumplan las condiciones estructurales y obte-

nor una resistencia al fuego suplementaria con recubrimiento de protección, en edificios tales como almacenes, depósitos, etc. Parere, que puede obtenerse semejante resistencia con 2,5 cm. de yeso de vermiculita, o con un aumento de 6,5 cm. de recubrimiento, pero el primer método es sin duda más económico en lo que se refiere a la reducción de la flecha remanente, y las posibilidades de reparación en caso de incendio de intensidad inferior al máximo.

Es evidente que aun son necesarios unos conocimientos sobre este tema y que por ello son esperados con interés los trabajos que actualmente realiza el Director de la Fire Research Station.

Se están realizando, en Elstree, unos estudios con objeto de conocer mejor la resistencia al fuego del hormigón pretensado, y unir a los resultados hasta ahora obtenidos el conocimiento de las propiedades de los materiales. Se estudian ahora las propiedades de los alambres de acero y del hormigón sometidos a alta temperatura y después del enfriamiento.

Cuando se encuentren los factores que determinan el comportamiento del hormigón pretensado durante y después de los incendios, será posible prever el comportamiento de las vigas de dimensiones mayores que las que permite el actual equipo de ensayo.

10 - Referencias

- 1 - ASHTON, L.A The fire resistance of prestressed concrete floors. Civil Engineering and Public Works Review. 1951 Vol.46 Nº 545. Nov. pág. 843 y Nº 546 Dic. pág. 940.

- 2 - Report of the Fire Research Board with the Report of the Director of Fire Research for the year 1952. H.M.S.O.
- 3 - Hoyer E. Stahlsaitenbeton. Träger und Platten. Berlin - 1939
- 4 - Billner, K.P. Carlson, R.W. Electric prestressing of reinforcing steel. Journal of the American Concrete Institute. 1943. Vol. 14 Nº 6 Junio pág. 585.
- 5 - BAAR, G. Invloed van hoge temperaturen op voorgespannen beton. Precontrainte - Prestressing. 1951. Vol. 1. Nº 1 Enero - Junio pág. 39

— — —

B - EFECTOS DE LAS BAJAS TEMPERATURAS SOBRE LAS VIGAS DE HORMI-
GON ARMADO Y DE HORMIGON PRETENSADO

1 - Introducción

El profesor Magnel ha enviado algunas notas sobre los trabajos efectuados por M. G. Huyghe, de la Universidad de Gante, (que han sido descritos detalladamente en "Précontrainte Prestres sing" (nº 1, 1952), para determinar el efecto de las bajas temperaturas sobre las vigas de hormigón armado y de hormigón, pretensado, y como este es el único trabajo recibido se discuten sus detalles y conclusiones.

2 - Descripción de las vigas y del ensayo

Se han ejecutado a 20°C y con materiales a la misma temperatura, dos vigas de hormigón pretensado en T. de 30 cm. x 60 cm. y dos de hormigón pretensado en I. de 30 cm. x 40 cm., así como cubos de 20 cm. y 10 cm. Las vigas tenían 6m.40 de longitud y se ensayaron a flexión sobre una luz de 6 m. Una viga de cada tipo fué colocada a los 28 días en una caja de madera, con los cubos correspondientes y a lo largo del alma se colocaron prismas de nieve carbónica; después de 36 horas en que la temperatura de la viga y los cubos había descendido a -43°C, se sacaron de las cajas y se cargaron hasta rotura, siendo -40°C la temperatura al final de los ensayos. Las otras dos vigas y sus cubos fueron ensayados de igual modo a temperatura normal. Además se hicieron ensayos con un mortero conveniente para la inyección de los cables.

3 - Resultados de los ensayos

La Tabla IV da los resultados de los ensayos. Las características del hormigón armado se describe en el apartado A, las del hormigón pretensado en el B y las del mortero en el C.

De los resultados obtenidos pueden deducirse las siguientes conclusiones:

- 1º "La resistencia a la rotura del hormigón es bastante mayor a -40°C que a la temperatura normal, alrededor de dos veces para el hormigón A, una vez y un tercio para el B y una vez y 2/3 para el mortero".
- 2º "El módulo de rotura del hormigón es también más elevado, siendo 3,1 y 2,1 los factores por los que queda multiplicado para el hormigón A y el B respectivamente".
- 3º "El modulo E, de elasticidad también aumenta aunque en menor proporción, siendo 1,22 y 1,11 los factores para A y B".
- 4º "Los ensayos de carga sobre las vigas confirman los resultados anteriores, encontrándose su carga de fisuración a rotura más elevada a -40°C que a +20°C y siendo su flecha más pequeña".

4 - Conclusiones

- 1º "Estos ensayos indican que el hormigón armado y el hormigón pretensado, ven aumentar su resistencia cuando la temperatura baja de +20°C a -40°C".
- 2º "Las vigas de hormigón pretensado fueron realizadas con cables exteriores. y es posible que sus condiciones se mejoran con cables interiores".

3^a "La reducción de la flecha de las vigas puede decrecer ba
jo efectos dinámicos, pero el profesor Magnel hace obser-
var que esto no se ha establecido aún pues el aumento del
módulo de elasticidad puede ser compensado por el aumento
de la resistencia y del módulo de rotura.

T A B L A I

CONDICIONES DE RESISTENCIA AL FUEGO PARA DIFERENTES CLASES DE EDIFICIOS

Clase de edificio	Altura, capacidad, superficie (de un piso cualquiera)	Resistencia al fuego
Edificio doméstico que debe utilizarse en su mayor parte para vivienda	<p>a) pasando de dos pisos pero sin exceder de los 50 pies de altura o bien</p> <p>b) pasando de 1000 pies cuadrados pero sin exceder los 2500 pies cuadrados en superficie</p> <p>a) pasando de 50 pies o bien</p> <p>b) pasando de 2500 pies cuadrados</p>	<p>$\frac{1}{2}$ hora</p> <p>1 hora</p>
Edificio que no deba ser utilizado en su mayoría para vivienda	<p>a) pasando 50 pies pero sin pasar de 75</p> <p>b) pasando de 50000 pies cúbicos pero sin pasar los 125000, en capacidad</p> <p>a) pasando los 75 pies en altura</p> <p>b) pasando los 125 pies cúbicos en capacidad</p>	<p>$\frac{1}{2}$ hora</p> <p>1 hora</p>
Edificio público y almacén que no deba ser utilizado en su mayoría como depósito	<p>a) no pasando 50 pies en altura ó</p> <p>b) pasando los 50000 pies³ sin pasar los 125000 en capacidad</p> <p>a) pasando los 50 pies pero no los 75 en altura</p> <p>b) pasando los 125000 pies³ pero no pasando de 250000 pies³ en capacidad y sin pasar de 7500 pies² en superficie</p> <p>a) pasando los 75 pies de altura</p> <p>b) pasando los 250.000 pies³ en capacidad</p> <p>c) pasando los 7500 pies² en superficie</p>	<p>$\frac{1}{2}$ hora</p> <p>1 hora</p> <p>2 horas</p>
Edificio de tipo almacén utilizado en su totalidad o en mayoría como depósito	<p>a) pasando los 25 pies pero no los 50 en altura</p> <p>b) pasando los 25000 pies³ pero no los 50000 pies³ en capacidad</p> <p>pasando los 50000 pies³ pero no los 125000 pies³ en capacidad</p> <p>a) pasando los 50 pies pero no los 75</p> <p>b) pasando 125000 pies³ pero no los 250000 pies³ en capacidad y no pasando de 7500 pies² en superficie</p> <p>a) pasando de los 75 pies de altura</p> <p>b) pasando los 250000 pies³ de capacidad</p> <p>c) pasando los 7500 pies² de superficie</p>	<p>$\frac{1}{2}$ hora</p> <p>1 hora</p> <p>2 horas</p> <p>4 horas</p>

T A B L A II

DURACION DE LA RESISTENCIA AL FUEGO PARA LAS OBRAS DE HORMIGON ARMADO

	CONSTRUCCION	Espesor mínimo en pulgadas (yeso excluido) para el período de				
		6	4	2	1	½
horas						
Muros	Hormigón armado (2 capas en los muros o semejante en espesor) en dos direcciones separadas menos de 6 pulgadas entre ejes, 0,2% del volumen de hormigón con 1 pulgada de revestimiento mínimo . . .	9	7	4	3	3
Forjados	Hormigón armado en masa (se incluyen las obras de placas planas y los forjados construidos con "U" o "T" prefabricadas sin cielo raso). Espesor de hormigón Recubrimiento	6 1	5 $\frac{1}{2}$	4 $\frac{1}{2}$	3 $\frac{1}{2}$	3 $\frac{1}{2}$
Soportes	Forjados con elementos cerámicos huecos (se incluyen forjados construidos enteramente en el hormigón prefabricado en forma de cajón o en "I") Espesor total de los materiales combustibles (revestimiento de techos excluido) Recubrimiento	5 1	3 $\frac{1}{2}$	3 $\frac{1}{2}$	2 $\frac{1}{2}$	2 $\frac{1}{2}$
Vigas	Soportes de hormigón armado con una armadura de tela metálica ligera de dos pulgadas colocada en el centro del recubrimiento de los aceros longitudinales. Soportes de hormigón armado	12	10 12	10	8	
	Recubrimiento mínimo en pulgadas en vigas de hormigón armado		2 $\frac{1}{2}$	2	1 $\frac{1}{2}$	1

TABLA III
CONDICIONES DE CALENTAMIENTO DEL B.S.476:1932

Tiempo		Temperatura del horno	
Horas	Minutos	°C	°F
0	5	538	1000
0	10	770.4	1300
0	30	843	1550
1	0	927	1700
2	0	1010	1850
4	0	1121	2050
5	0	1204	2200

T A B L A IV

R E S U L T A D O S D E L O S E N S A Y O S D E M. H U Y G H E

		a + 20 °C	a - 40 °C	Vuelta a + 20 °C	
A	Resistencia a la rotura sobre cubos de - 20 cm.	292	640	---	kg/cm ²
	Resistencia a la rotura sobre cubos de - 10 cm.	261	455	315	kg/cm ²
	Módulo de rotura	37	114	42	kg/cm ²
	Módulo de elasticidad	365	450	390	t/cm ²
B	Resistencia a la rotura sobre cubos de - 20 cm.	570	794	615	kg/cm ²
	Resistencia a la rotura sobre cubos de - 10 cm.	643	820	710	kg/cm ²
	Módulo de rotura	51	108	61	kg/cm ²
	Módulo de elasticidad	402	450	420	t/cm ²
C	Resistencia al aplastamiento en cubos de 10 cm.	372	615	360	kg/cm ²

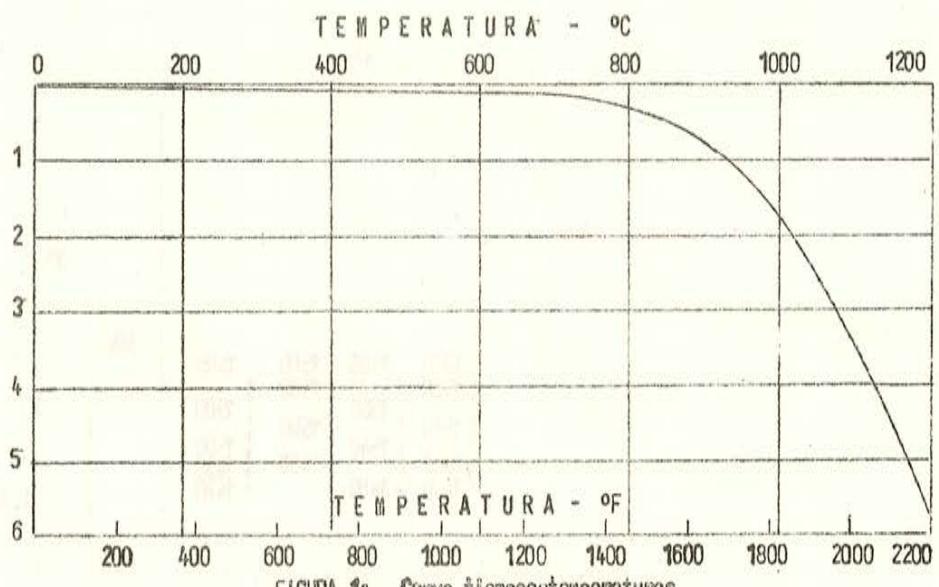
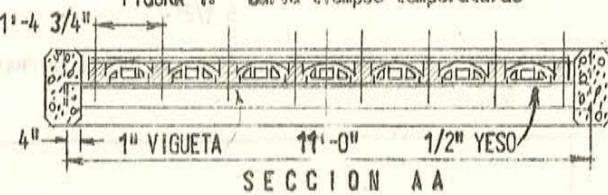
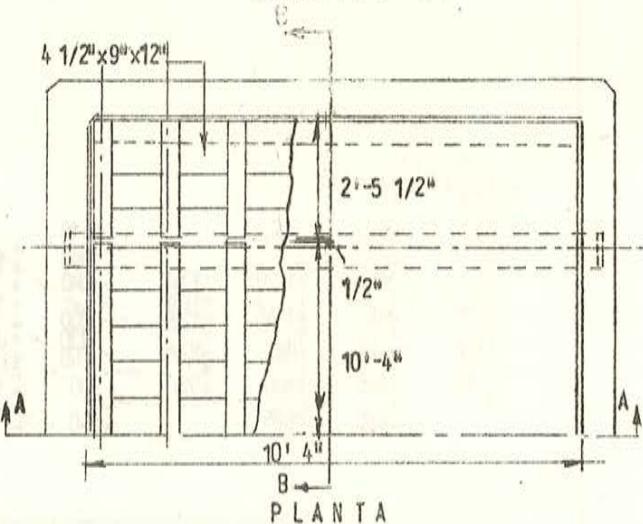


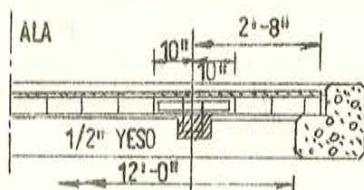
FIGURA 1: Curva tiempos-temperaturas



SECCION AA



PLANTA



SECCION BB

FIGURA 2: Detalles del forjado ensayado

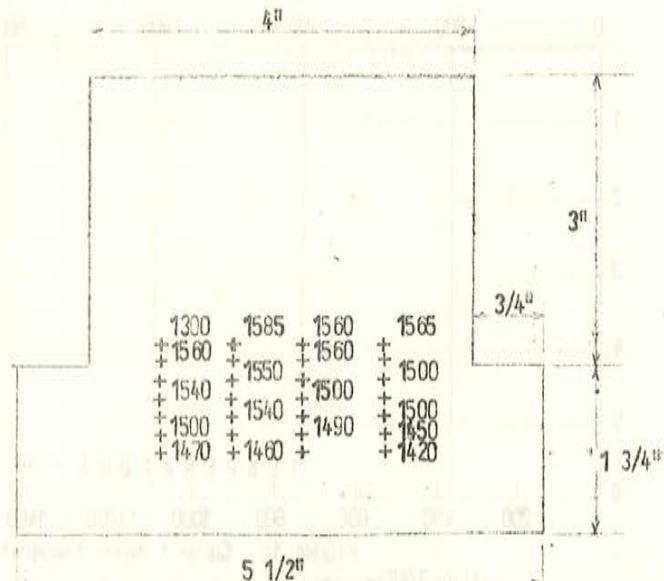


FIGURA 4: Sección de una vigüeta en la que se indica la resistencia de los alambres, después del ensayo.

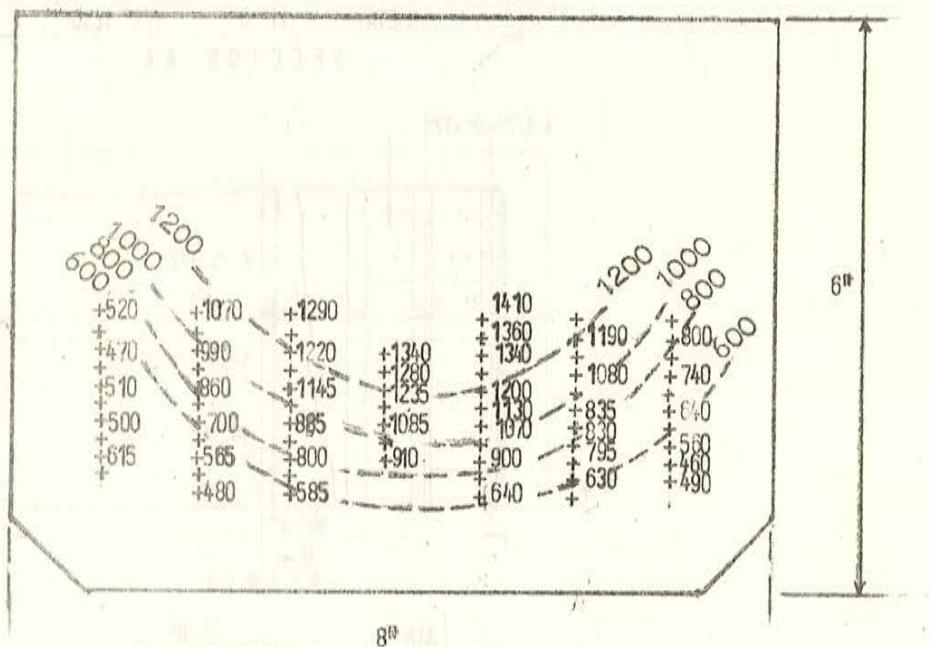


FIGURA 3: Sección de una viga en la que se indica la resistencia de los alambres después del ensayo.

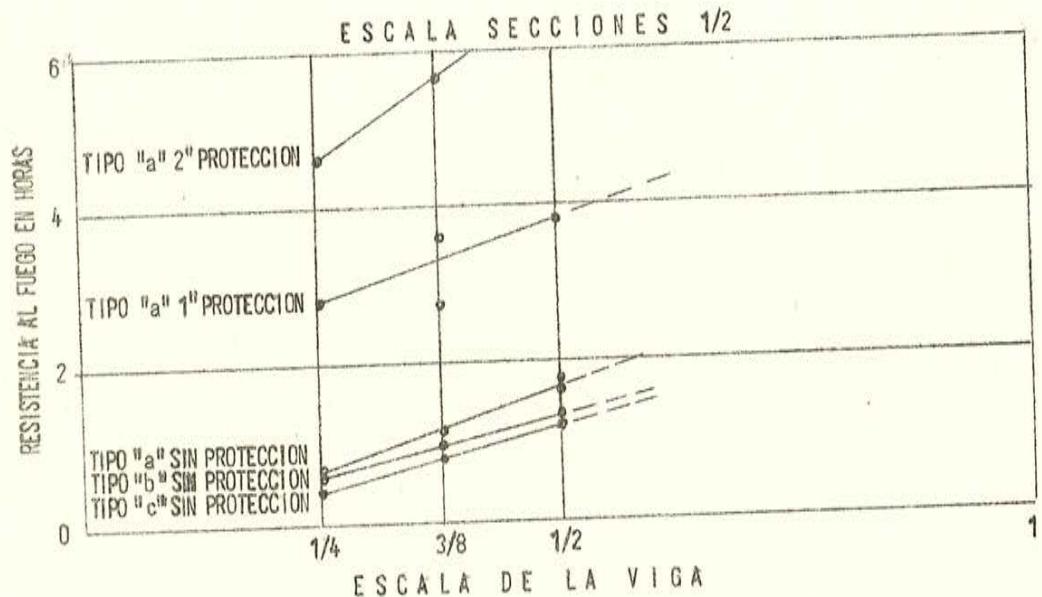
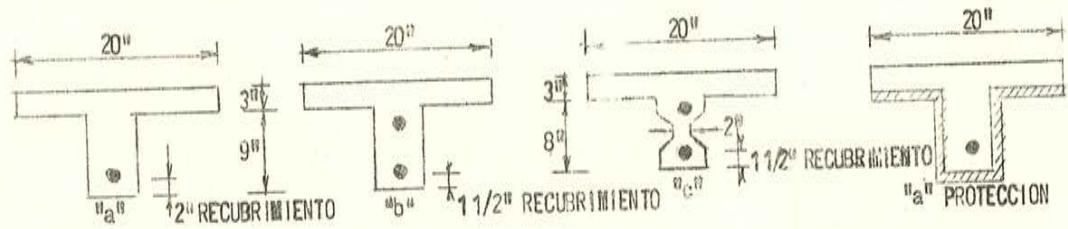


FIGURA 5: Resistencia al fuego de las vigas de hormigón pretensado

