# UNIVERSIDAD NACIONAL AUTONOMA DE MEXICO FACULTAD DE INGENIERIA



# MONTAJE DE ELEMENTOS PREFABRICADOS DE CONCRETO.

# TRABAJO ESCRITO

Que para obtener el Título de INGENIERO CIVIL Pre senta

VICTOR MANUEL MENDOZA GUTIERREZ

México, D. F.

1984





UNAM – Dirección General de Bibliotecas Tesis Digitales Restricciones de uso

## DERECHOS RESERVADOS © PROHIBIDA SU REPRODUCCIÓN TOTAL O PARCIAL

Todo el material contenido en esta tesis esta protegido por la Ley Federal del Derecho de Autor (LFDA) de los Estados Unidos Mexicanos (México).

El uso de imágenes, fragmentos de videos, y demás material que sea objeto de protección de los derechos de autor, será exclusivamente para fines educativos e informativos y deberá citar la fuente donde la obtuvo mencionando el autor o autores. Cualquier uso distinto como el lucro, reproducción, edición o modificación, será perseguido y sancionado por el respectivo titular de los Derechos de Autor.

	INDICE.	pag.
I.	INTRODUCCION	1
1	Análisis comparative entre los procedimientos constructivos colado en el lugar y a base de elementos prefabricados de concreto, desde el munto de vista cualitativo.	3
IT.	ASPECTOS GENERALES DE LA PREPABRICACION	*
1 2	Definición, Antecedentes y Evolución. Clasificación de los elementos prefabricado de concreto.	7 12
3 4	Principios del concreto presforzado. Transporte de elementos prefabricados.	12 15
III.	EQUIPOS PARA EL MONTAJE	
1	Descripción. Clasificación.	22 23
IV.	PROCEDIMIENTOS DE MONTAJE	e .
1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11	Introducción. Elección del equipo de montaje adecuado. Equipo auxiliar. Organización del montaje. Seguridad en el montaje. Tolerancias en el montaje. Montaje de columnas. Montaje de vigas. Montaje de armaduras. Montaje de arcos. Montaje de elementos de piso y cubierta. Montaje de paneles de fachada y pared.	37 38 40 50 52 54 57 62 67 68 72
v.	CONCLUSIONES.	7 <b>4</b> 78
j	BIBLIOGRAFIA.	79

#### I. INTRODUCCION

Actualmente para la realización de obras a base de concreto, existen dos procedimientos constructivos. Uno de uso muy común que es el de colado en el lugar en el cual utilizamos obra falsa. Y el otro relativamente nuevo en nuestro medio a base de elementos prefabricados de concreto. El cual va teniendo un uso cada día mas creciente en la construcción de obras.

El presente trabajo pretende mostrar la importancia que tiene dentro del procedimiento constructivo a base de elementos prefabricados de concreto la etapa del montaje. La cuál consiste en la elevación y colocación de los elementos prefabricados en el lugar que les corresponde en la estructura de acuerdo con el proyecto.

La secuencia de un elemento prefabricado desde su fabricación hasta su montaje se ilustra en el \_\_
diagrama de la figura no. 1. Como puede observarse todas las etapas convergen en la del montaje, por lo \_\_
cual se hace necesario un análisis previo al inicio de
los trabajos para definir el procedimiento y equipo \_\_
más adecuados para su realización. Dicho análisis tiene como finalidad abatir el factor tiempo de realización del montaje. Esto se debe a que en este procedimiento constructivo son utilizados equipos y personal
especializados los cuales tienen un alto costo de utilización.

El presente trabajo pretende mostrar algunos\_
de los áspectos más importantes sobre el montaje de elementos prefabricados de concreto.

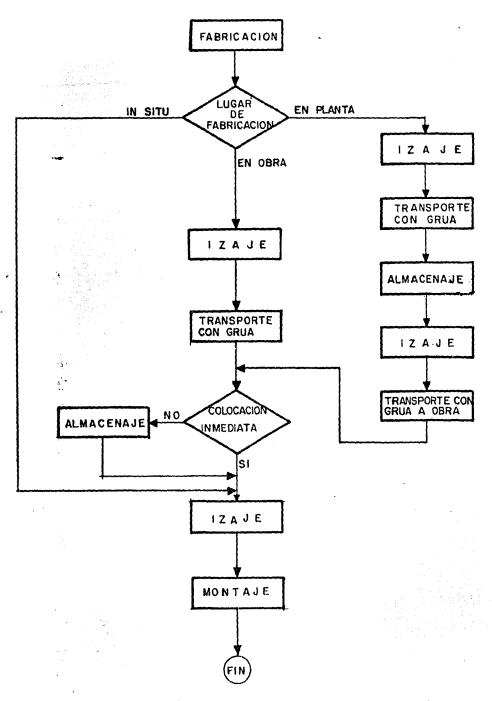


FIG. NO. 1

Secuencia de un elemento prefabricado desde su fabricación, hasta su montaje. 1.- Análisis commerativo entre los procedimientos \_
Constructivos colado en el sitio y a base de elementos prefabricados de concreto, desde el \_
punto de vista cualitativo.

Este análisis comparativo consiste unicamente en definir las ventajas y desventajas de un \_\_ sistema con respecto al otro.

Prefabricación como solución constructiva:

#### - DESVENTAJAS

- a) Nececidad de invertir en equipo especial.
  Cualquiera de los sistemas de prefabrica
  ción requiere inversiones iniciales en equi
  pos mayores que en obras convencionales.
- b) Dificultad en el diseño de Juntas y Conexiones. El diseño de juntas y conexiones es \_ el aspecto más delicado en estructuras de \_ elementos prefabricados, ya que no se dispo ne de un grado de continuidad como en estructuras de concreto ordinario.
- c) Alto costo del proyecto. Debido a la mayor complejidad de los detalles constructivos. La elaboración de los planos, el estudio del procedimiento constructivo y la secuencia del montaje.
- d) Nececidad de una programación detallada. La rápidez de construcción y uso eficiente del equipo son factores decicivos, debido a eso es necesario invertir en estudios de programación detallados.

- e) Supervisión cuidadose. La fabricación y \_ montaje de estructuras prefabricadas requiere una aupervición cuidadosa en las dimensiones, armado, colado y construcción de \_ juntas.
- elementos prefabricados deben transportarse desde el lugar donde fueron elaborados
  hasta la obra, además ser mentedos en su /
  posición definitiva en la estructura. El transporte y montaje implican costos bastante elevados en los que deben incluirse
  los originados por la rotura de las piezas
  y desecho de algunes debido a la pérdide de sus características durante maniobras,
  rigidizaciones temporales de los elementos
  y refuerzos especiales.

en los procedimientos ordinarios hay costos de movimientos y almacenamiento de los materiales que en los elementos prefabrica dos no existen.

- g) Escasez de rígidez de algunas estructuras prefabricadas a base de vigas y columnas, debido a que fueron fabricadas aisladamente.
- h) Nececidad de prever la colocación de ductos para instalaciones y otros detalles \_\_\_\_ costructivos. Ya rue no es fácil improvisar ductos y otros detalles como en estructuras convencionales.

#### - VENTAJAS

- a) Economía de cimbre y obra falsa. El shorro será tento más significativo cuanto mayores sean los claros y alturas de la estructura. Su immortancia es evidente si se tiene en cuenta que no es raro que el costo de la \_\_\_\_\_ cimbra y mano de obra, sean del orden de la tercera marte del costo total de la estructura de concreto colado en el lugar.
- b) Economía en mano de obra. El empleo de sis temas de producción en serie y la mecanización, tanto de la fabricación de los elementos como de su montaje implican económias importantes en la mano de obra. En primer lugar, existe un ahorro evidente en la mera nización de determinadas operaciones manualles.
- c) Economía de materiales y disminución del pe so propio. Las características de la fabri ción en serie de elementos estructurales permite aplicar sistemas de control de cali dad. Así mismo tiene la característica de emplearse elementos esbeltos cuya disminución del peso propio es importante.
- d) Rápidez de ejecución. La posibilidad de traslamar las distintas etamas de la construcción, en mayor grado que cuando se usan métodos convencionales, reducen notablemente los tiempos de ejecución. Cuándo se dispone para el montaje del equino adecuado, el tiempo quede llegar a ser corto. Además

la limpieza que caracteriza este procedi miento permiten que los trabajos de carvin tería, acabados en muros, techos y pisos,\_ instalación eléctrica, hidráulica y de plo mería pueden iniciarse antes que en las obras convencionales.

mente una perspectiva atractiva, esto es debido a las altas tasas de interes bancario que se tienen lo cual hace que el cámi
tal se tenga en las instituciones bancarias; ya que la construcción por medios convencionales es lenta y la recuper-ción del
cápital invertido lleve mucho tiempo.

#### II. ASPECTOS GENERALES DE LA PREFABRICACION

#### 1.- Definición.

Is prefabricación es un sistema constructivo que se basa en la fabricación de elementos estructurales en un lugar distinto del que tendrán en la \_estructura terminada.

El concento de prefabricación tiene variedad de modalidades: Estructuras totalmente con elemmentos prefabricados, fabricados en plantas especiales. Estructuras Mixtas, combinando elementos prefabricados con elementos colados en el lugar.

Los elementos prefabricados mueden ser: de concreto reforzado o presforzado, según las caracteristicas técnicas y economicas de dicho elemento.

La idea de ablicar la prefabricación a la \_\_
construcción de estructuras de concreto reforzado no
es nueva. Podría afirmerse que desde los comienzos \_\_
de la técnica del concreto han existido dos tenden\_\_
cias constructivas; La que actualmente es de uso ordinario que consiste en ir formando la estructura en
su posición definitiva mediante moldes que se caracteriza por lo elaborado de las cimbras y obras falsa,
por la dificultad del colado del concreto que es necesario transportar y elevar desde el lugar donde se
produce hasta su destino y tiempos de espera a que \_\_
el concreto fragué.

Una de sus cualidades reside en la fácilidad con que se logran estructuras monolíticas y continuas, además la facilidad de lograr toda clase de formas. La otra tendencia es la cue ha dado origena la técnica de la prefabricación, cuya caracteristica principal es la industrialización de los precesos constructivos, que presupone la estandarización, tipificación de los elementos prefabricados y la mecanización de su fabricación y montaje.

Las estructuras a base de elementos prefabricados implican un sacrificio de la continuidad propia de las estructuras monolíticas.

Ia técnica de colado en el lugar esta indicada en estructuras de formas complicadas y variadas
o en el caso donde el monitilismo es importente. La\_
prefabricación es aplicable siempre que el volúmen \_
de obra y su naturaleza permitan una estandarización
razonable de los elementos que la integran.

Un factor muy importante en el desarrollo \_
de la prefabricación ha sido la técnica del presfuer
zo, el cuál implica una disminución considerable en
su peso, lo cuál es muy importante en el costo del \_
transporte y montaje.

### - Antecedentes y Evolución.

Inicia la prefabricación a fines del siglo pasado cuando se iniciaba el empleo del concreto reforzado, algunas de las primeras estructuras realizadas con este procedimiento es el cosino de Biarritz en el año de 1890 en francia. Posteriormente tuvo cierto impulso en alemania durante la Primera Guerra Mundial debido a la escacez de mano de obra, la falta de madera y la prmura de los programas de construcción de edificios industriales. Sin embargo hasta la segunda guerra Mundial tomo gran impulso, ya que

el uso de nuevos métodos se generalizo más. Al mismo tiempo, en Suecia, la escacez de acero impulso el em pleo de elementos prefabricados, sobre todo para edificios industriales donde eran más comunes las estructuras métalicas.

Desmues de la guerra (periodo 1945 a 1955) la enorme labor de reconstrucción, así como la creciente demanda de viviendas, obligaron a muchos países europeos a recurrir a métodos industrializados. Así, los planes gubernamentales de construcción de vivien da fomentaron la prefabricación en Francia, Inglaterra, países Escandinavos y otros.

En la unión Sovietica ha adquirido una gran importancia, la mayor parte de los edificios de concreto son prefabricados, esto se debe a que en los planes estatales de desarrollo procuran desplazar la mayor cantidad de mano de obra a otras actividades productivas consideradas como más vitales.

En estados Unidos de Norteamérica, a pesar del alto grado de mecanización y construcción que ca racteriza a la industria en general, no ha evolucionado tanto. La razón, quiza, se encuentra en la oposición de los influyentes sindicatos obreros de la construcción que ven en la nueva técnica una amenaza a sus intereses económicos.

en la última decada se ha observado una mar cada tendencia a la sistematización e industrialización de la construcción, debido al creciente costo \_ de los métodos tradicionales.

Como nodemos observar la prefabricación de\_ estructura de concreto ha prosperado en los países\_ de cierto grado de desarrollo industrial, immulsada\_ unas veces por la nececidad de economizar ciertas ma terias primas, como el acero y la madera, y otras, \_ por la escacez o el alto costo de la mano de obra.

En México su aparición es relativamente cor ta, ya que no fue sino hasta 1965 cuando se comenzo\_ a utilizar elementos prefabricados pretensados, Sin\_ embargo no ha tenido un respaldo en la planeación qu bernamental, así como la falta de inversión de la iniciativa privada y la oposición de muchos arquitectos que lo ven como una amenaza a la libertad de expresión artistica.

Algunos autores europeos consideran que la prefabricación moderna ha pasado por diferentes etapas sucecivas:

- a) Prefabricación ligera. Denominada artesa nal, la cual da inicio con viezas moldeadas de concreto, tales como:
  - a.1. Tubos de drenaje.
  - a.2. Puntales y barandales para cercas.
  - a.3. Maceteros.
  - a.4. Lavaderos.
  - a.5. Elementos forjados para el suelo.
  - a.6. Pretiles for jados para cercas y balcon.
  - a.7. Etc....
- b) Prefabricación industrial. En la cuil ya aparecen elementos con presfuerzo, y los progresos en calidad de la prefabricación han permitido su desarrollo a una escala que sobrevasa lo artesanal. Piezas como:

  b.l. Pilotes de concreto armado vara cimenta

ción.

- b. 2. Tablaestacas para cimentación.
- b.3. Trabes y vigas.
- b.4. Losas.
- b.5. Columnas.
- b.6. Bloques y piedras artificiales.
- b.7. Huellas y contrahuellas de escalera.
- b.8. Postes mara alumbrado miblico.
- b.9. Tubos de gran tamaño.
- b.10. Etc ...
- o) Prefabricación pesada. Esta última fase, la \_\_\_\_ más reciente que ha surgido en los últimos años ha llevado la concepción de grandes conjuntos o constituidos por inmuebles que alcanzan 10 a 12 plantas, y longitudes de fachada de hasta 100m.

La prefabricación pesada ha comenzado con ocación de la industrialización de la construcción de edificios. Suprime las estructuras creando elementos de carga superpuestos los uno a los otros. Existen tres timos de sistemas de prefabricación pesada.

- c.1. Sistema longitudinal. Consiste en formar\_
  las plantas con elementos de carga constituidos por los muros de fachada y los muros parelelos a ellos.
- c.2. Sistema transversal.— En el cual los ele-c mentos de carga son los constituidos nor los muros perpendiculares a la fachada.
- c.3. Sistema cruzado. Combinación de los dos \_ anteriores.

#### ?.- Clasificación de los elementos prefabricados

- a) Pretensados. Son aquellos elementos a los cuales se les aplica el presfuerzo antes de ser cola dos, lo cual les crea un estado de esfuerzos de compresión en el elemento antes de que de comienzo su vida de trabajo. Este sistema se presta a la producción de elementos estructurales estandarizados, con ciertas reducciones en cuanto a la longitud y pe so debido a que requieren ser transportados desde los centros de producción a la obra.
- b) Reforzados. Son aquellos elementos a los \_\_\_\_ cuales no se les aplica presfuerzo, unicamente son \_ fabricados en planta, debido a que por su forma y ta maño se prestan a la estandarización.
- c) Postensados. Son aquellos elementos en los cuales se cuelan y se les aplica el presfuerzo des pues del fraguado, estos tienen la característica de tener un peso y longitud considerable. Se fabrican normalmente en obra, en mesas nortatiles con elementos recuperables.

#### 3.- Principios del concreto presforzado.

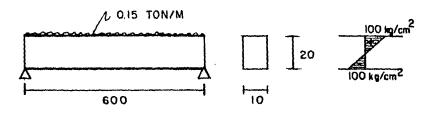
El inicio del concreto wesforzado fue debi

do a que se observaba la baja resistencia a tensión del concreto simple comparada con su resistencia a compresión. Se inicio la busqueda de la forma de su plir esa falta de resistencia. Se mudo lograr esto colocando acero de refuerzo en las zonas de los ele mentos estructurales donde apprecen tensiones, que es lo que hacemos en el concreto reforzado convencional. Esta forma de proporcionar resistencia a la tensión presenta un inconveniente: aún cuando el acero de refuerzo garantiza una resistencia adecuada no impide el agrietamiento del concreto aún a bajos niveles de carga. Presentandose con este agrietamiento inconvenientes sobre la apariencia y durabilidad de los elementos de concreto reforzado.

El presfuerzo se utiliza no solo mara controlar el agrietamiento, sino también la deformación. El concreto presforzado puede concebirse simple mente como una modalidad del concreto reforzado ordinario, constituyendo el presfuerzo una solicitatión artificial que se le introduce al concreto para elcanzar alguna finalidad que se estime ventajosa.

se en forma elemental con lo siguiente:

Considerese una viga de sección rectángular, de concreto simple, libremente apoyada.

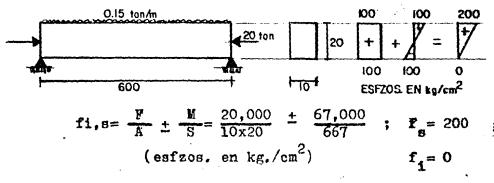


$$M = \frac{\text{w } 1^2}{8} = \frac{0.15 \text{x} (6)^2}{8} = 0.67 \text{ ton-m}$$

$$S = \frac{1}{6} \text{x } 10 \text{x} (20)^2 = 667 \text{ cm}^3$$

$$\text{fis} = \frac{\text{M}}{8} = \frac{67,000}{667} = \pm 100 \text{ kg./cm}^2$$

Suponiendo un comportamiento elástico, debido a la acción de la carga exterior, la viga queda rá sujeta en su acción a esfuerzos de compresión y tensión. Como puede verse la magnitud de los esfuerzos a tensión no pueden ser resistidos por el concre to, pero si a la misma viga de concreto se le aplica un esfuerzo axial de 20 ton.



Se producen esfuerzos de compresión uniformes, con lo que los esfuerzos de tensión en la fibra inferior se anulan, aunque los de compresión en la fibra superior se incrementan al doble. Así mismo si a la viga de concreto se le aplica una fuerza de compresión igual a la mitad de la fuerza axial del caso anterior, aplicada en el límite del nucleo central, con lo cual la fuerza produce un momento de signo contrario al producido por las cargas exteriores.

$$f_{i,s} = \frac{F}{A} + \frac{Fxe}{S} + \frac{M}{S} = \frac{10,000}{10x20} + \frac{10,000x3.3}{667} + \frac{67,000}{667} =; f_s = 100$$
(esfuerzos en kg/cm<sup>2</sup>)
$$f_i = 0$$

Las tensiones en la fibra inferior también\_
se anulan, pero los esfuerzos en la fibra superior \_
son iguales a la mitad de los esfuerzos correspondientes en la viga anterior.

Podemos deducir que mara presforzar una viga de concreto, se debe ablicar una fuerza cuya magnitud depende de la excentricidad de la fuerza de \_\_\_\_
presfuerzo requerida.

## 4.- Transporte de elementos prefabricados.

Los elementos prefabricados solo resultan \_
económicos cuando pueden ser transportados y monta\_
dos con un gasto que unido al costo de su fabricación quede muy por debajo de la construcción realiza
da por métodos convencionales.

El transporte rápido y económico ha llegado a ser posible gracias a los enormes progresos de la\_industria mécánica.

La tranportabilidad de las piezas depende \_
de las dimensiones y peso de las mismas, de las condiciones de la carretera y de los vehiculos disponi-

bles para el transporte. Es importante que durante el transporte las niezas no deben estar sometidas a\_
fuerzas mayores que las previstas en los cálculos es
tructurales. Naturalmente, debe estudiarse la distri
bución de fuerzas que mueden darse durante el transporte, teniendo en cuenta los efectos dinámicos producidos por las sacudidas.

Son tres los medios disponibles más comúnes de transporte de elementos prefabricados:

tancia, ya nue a la mayor parte de las obras de construcción solo puede llegarse por este medio.

gulado por reglamentos legales de tráfico, - que determinan la altura y anchura máxima de lo transportado y en muchos casos la longitud y el número de piezas. En fábrica solatud y el número de piezas. En fábrica solatud y el número de piezas en fábrica solatud y el número de piezas en fábrica solatud y el número de piezas. En fábrica solatud y el número de piezas en fábrica y el número de piezas el número d

La anchure del transporte esta limitada de 2.4m ó 2.5 m., y en el caso en el que el ancho sea mayor sin excederse a 3.5 m requiere que vaya acompañado por un policia de tráfico. Siempre que sea posible se debe analizar si es más conveniente el mayor costo del transporte o las ventajas de una mayor anchura.

La altura es en general de 4.5 m.,\_aunque en muchas carreteras y calles subsis-

ten pasos inferiores (3.8 m) que dificultan \_ el transporte de estos elementos.

Ios vehiculos de transmorte mara la\_ industria de la mrefabricación son:

- a.1. Camiones con elemento mótriz y remolrue.—
  Para elementos cortos de harra 7 m., ya\_
  rue no deben de ir los elementos sobre \_
  el camión. Son apropiados para placas y\_
  vigas perueñas con una eltura sobre el \_
  suelo de 1.3 m. ó 1.4 m. (Fig. no. 2).
- a.2. Semirremolrues con longitud de carga de\_
  15 m..- Transporta la mayoría de los ele
  mentos pues ofrece una superficie de car
  ga completa y sin divisiones, por detras
  puede sobresalir el elemento hasta un me
  tro; la altura sobre el suelo es de 1.5\_
  m. por tal motivo no son adecuados para\_
  llevar elementos altos.(Fig. No. 3).
- a.4. Tractor con Contenedores .- Roui medo con\_

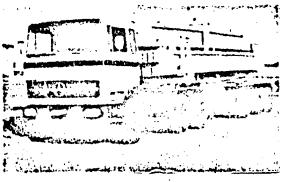


FIGURA NO. 2

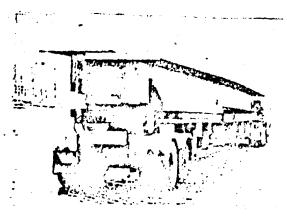


FIGURA NO. 3

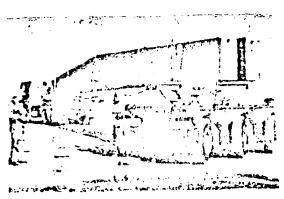


FIGURA NO. 4

un sistema hidráulico, el cual puede descar gar y corem loteralmente un contenedor, es te equino es muy utilizado para transportar paneles de fachada de poca altura. (FIG. NO.5)

- a.5 Tractor con plataforms bajs para elementos\_
  altos.— Este equipo es muy utilizado para \_
  transportar grandes paneles y losas, les \_
  cuales pueden ser transportadas sobrepues—
  tas unas con otras. Los elementos que pue—
  den ser transportados pueden tener hasta —
  4.2 de altura y 8 m. de longitud.(FIG. NO.6)
- por vía férrea es siembre preferible cuendo la fábrica y la ubicación de la obra tengan a su disposición remal ferrovierio. Si no es así, solo es preferible el transporte fe rrovierio cuendo se ha de recorrer distancias muy largas, ya que las maniobras de cerga y descarga son costosas, sobre todo si la estación del ferrocarril no dispone de grúas propías, en tal caso, se nececitará de dos grúas, una para el transbordo y otra para la descarga a pie de obra. (FIG. 7)
- c. Transporte por barco.- El transporte por barco (barcaza) es preferible utilizarlo si la fábrica y la ubicación de la obra tengan la posibilidad de utilizar este medio, el cual al iqual que el ferrocarril tienen un bajo costo de tonelada transportada. Este tipo de transporte cuenta con los mismos in convenientes que el transporte por ferrocarril.

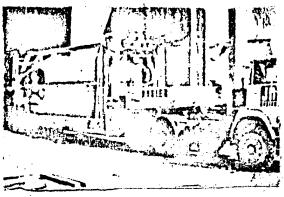


FIGURA NO. 5

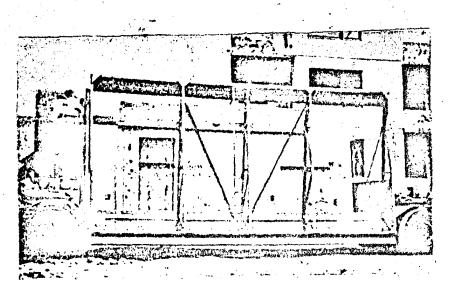


FIGURA NO. 6

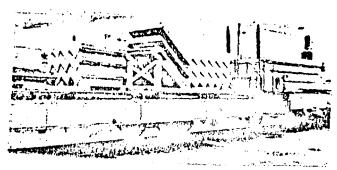


FIGURA NO. 7

#### III. BOWIPOS PARA BY MONTAJE

Existen una gran variedad de equinos que pueden realizar la elevación y montaje de elementos prefabricados de concreto. La elección de un tipo determinado debe de hacerse atendiendo a distintos puntos, entre los que sobresalen:

- a. Número de elementos.
- b. Caracteristicas.
- c. Dimensiones.
- d. Peso.
- e. Tiro.
- f. Altura de la obra.
- g. Distribución en mlanta de la edificación.
- h. Circustancias de la ubicación.

Además de analizar las cualidades técnicas de los equipos de montaje, como son:

- a. Capacidad de elevación; peso y distancias \_\_\_\_\_
  de colocación, así como altura máxima elcan
  zable.
- b. Rendimiento; velocidad de trabajo.
- c. Precisión; colocar facilmente y sin golmes.
- d. Movilidad: según las nececidades de la obra.

Hay que analizar también la mosibilidad de utilizar en una misma obra varias máquinas de distintas características. Esto muede ser interesante cuando hay elementos de mesos muy distintos, ya que los medios de elevación mal utilizados no resultan económicamente satizfactorios, y funcionan mejor ba jo carga constante o poco variable. La decición de-

2.- Clasificación.

Los equinos para elevación pueden dividirse en los siguientes grupos:

a. Gruas Torre. — Es una de las máquinas más \_\_\_\_\_\_\_ útiles en la industria de la construcción, \_\_\_\_\_\_ este tipo de grúas exigen una vía de pesa \_\_\_\_\_\_ dos carriles descansados sobre cimientos a \_\_\_\_\_\_ propiados. Esto representa una seria desven taja, así como su montaje, desmontaje y \_\_\_\_\_\_ transporte. El empleo de estas grúas es eco nómico solamente si hay que elevar un gran número de piezas. (FIGURA NO. 8)

La capacidad de una grua torre no es demasiado (usualmente 6 ton.) por lo que son adecuadas principalmente para piezas pe queñas. Las plumas más largas suelen ser de 45 m. y las alturas máximas en condiciones de movilidad sobre la vía suelen ser de unos 45 m., pudiendo llegar a alturas superiores (81 m.) adecuadamente arriostradas para evitar el pandeo.

En algunos casos mieden elegirse distintas longitudes de pluma y pero de carretón con objeto de sumentar la carrecidad de carsa para distancias cortas.

los de gasolina, aunque sea necesario colocar una 11 nea de suministro, por regla general de 220 a 380 \_\_\_\_\_ volts. Así mismo son mejores las traviesas de hormigón que las de madera.

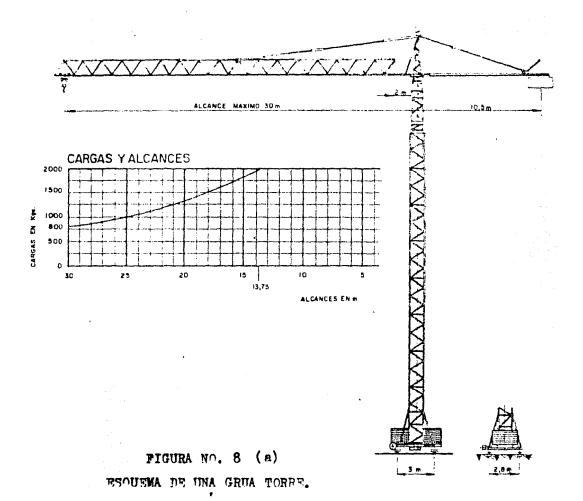
clases de movimientos simultaneamente: elever la car ga, moverse hacie adelante y hacia atras, y girar \_\_\_\_ justamente con le carga en la pluma. La pluma en algunas grúas esta provista de un carro desplazable. \_\_\_ En este caso el movimiento de este carro es el cuarto que puede realizarse por una grúa torre.

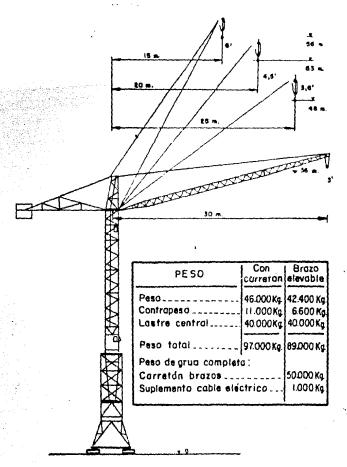
El castillete de una grúa torre puede equiparse con neumaticos o con ruedas para carriles. Las grúas que se desplazan sobre neumaticos no se mueven durante el trabajo de elevación, ya que se sostienen por 4 6 5 patas que descienden del castillete.

Para edificios muy altos se emplean las grúas torre ascendentes. (las cuales generalmente se collocan sobre el cubo de elevador o escalera). Estas grúas no cambian de posición sino que la pluma giray su altua aumenta paralelamente a la del edificio. (fig. 9). La torre de la grúa es una celosía o una estructura tubular de acero. La grúa puede tener la pluma giratoria o la torre giratoria.

La estabilidad de estas grúas se asegura me diante un adecuado contrapeso colocado en ellas.

El eje de la vía debe de estar al menos a ... 3.5 m. del edificio. Existen grúas de torre las cuales cuentan con una capacidad de 100 a 150 ton., tie nen la característica de ser muy altas.





## FIGURA NO. 8 (b)

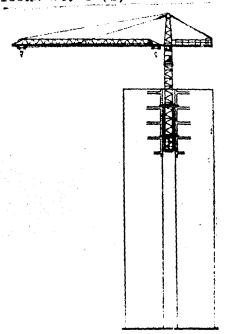


FIGURA NO. 9
ESOUEMA DE GRUA TORRE ASCENDENTE

- una de las más empleadas para terrenos malos a mesar de ello presentan varias desventajas para su uso: una de ellas es el efecto perjudicial de estas pesadas máculnas sobre los pavimentos. Además de su falta de estabilidad para realizar varios movimientos simulta neamente. Estas máculnas comstan de los siguientes movimientos: elevación, giro y desplazamiento, así como el giro de la pluma ha cia arriba y hacia abajo. Estas máculnas son adecuadas para himbar pilotes. Generalmente son llevadas a obra sobre camiones de gran capacidad, ya que son lentas y mesadas para llevarlas por si mismas. (Fig. No. 10).
- c. Grúas sobre camión. Es el equipo de elevación de mayor movilidad, tienen sin embargo
  el inconveniente de precisar terrenos compac
  tos y ser sumamente caro su costo de adruisi
  ción y funcionamiento. Son bestante estables
  y su capacidad de carga resulta muy ventajosa.

Son dos los tipos de pluma que existen: Telescopicas y Estructurales.

Las grúns telescopicas tienen una \_\_capacidad de hasta 70 ton. y las grúas estrur turales hasta 140 ton.. Pueden considerarse\_este tipo de grúas como el mejor y más eficiente equipo de elevación. (Fig. No. 11).

d. Grúas Pórtico. - Constituyen una manuinaria \_ de elevación extraordinariamente estable, in

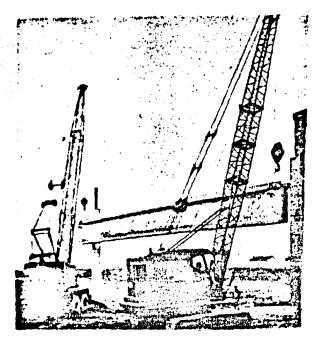


FIGURA NO. 10

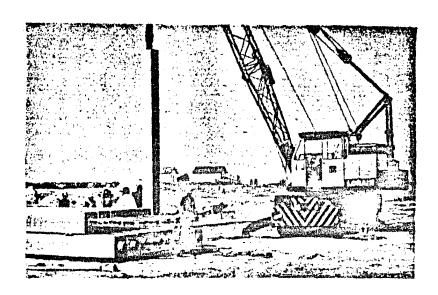


FIGURA NO. 11

cluso con\fuertes vientos, sin embargo tie\_\_
nen también grandes inconvenientes como pueden ser: Su reducida altura de elevación, su
alto costo y la limitación de sus movimien\_\_
tos.

Los movimientos que esta máquina \_\_\_\_
puede realizar son los siguientés:

- Elevación de la carga.
- Movimiento de la cerge con respecto al pór tico, limitedo por le anchura del mismo.
- Movimiento del pórtico lento y condicionado.

Su capacidad de carga normalmente \_\_
varía entre 5 y 20 toneladas, aunque existen
algunas de mayor capacidad.(FIG. 12 v 13)

Estas grúas se usan princir lmente\_
para atender las operaciones en las zonas de
fabricación y almacenaje en las plantas de \_
prefabricación. El movimiento y carga de la\_
grúa se realiza con motores eléctricos.

e. Grúas Mástil. - Las grúas mástil son dispositivos de elevación que se han extendido por su sencillez y economía. Es apropiada para la elevación en dirección vertical, sin embargo la posibilidad de desplazamientos horizontales de la carga son muy restringidos. Su campo de aplicación en el montaje de piezas es muy limitado a pesar de su economía de aplicación y adquisición, y además su fun cionamiento. Este tipo de grúa es muy emplea do en naves industriales de mucha altura,

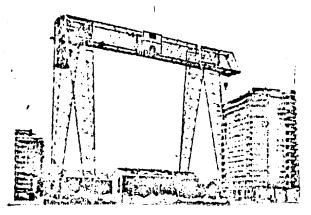


FIGURA NO. 12

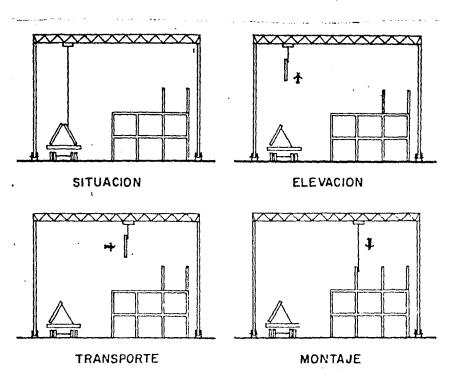


FIGURA NO. 13
ESOUEMA DE ACTUACION DE GRUA PORTICO

cuando hay que permanecer largos tiemnos en obra y no hay que moverlas mucho, es decir cuando unicamen te han de colocar piezas del esqueleto.

Se suelen distinguir dos timos de gruas \_\_\_\_\_

- Méstil Simple. Constan de un méstil generalmente de celosía articulado sobre una base de anoyo, arriostrado lateralmente nor unos tirantes y provisto de un cable que dirige el giro, y de otro para la elevación: ambos suelen ser manejados por tornos o cobrestantes. Para trabajar deben de mon tarse el mástil lo más cercano posible al punto de montaje, izar la pieza, y luego inclinandose levemente si es preciso para facilitar el montaje. Tiene el mastil simple su mayor utilización en el caso de pequeño número de cargas pesadas, como pueden ser columnas o pórticos de grandes naves industriales. (FIGURANNO. 14)

Es muy lenta y dificil de manivuler. El \_\_\_\_ problema de estas gruas es su transporte y su mon taje, pues requiere demasiado tiempo. (FIG. NO 15)

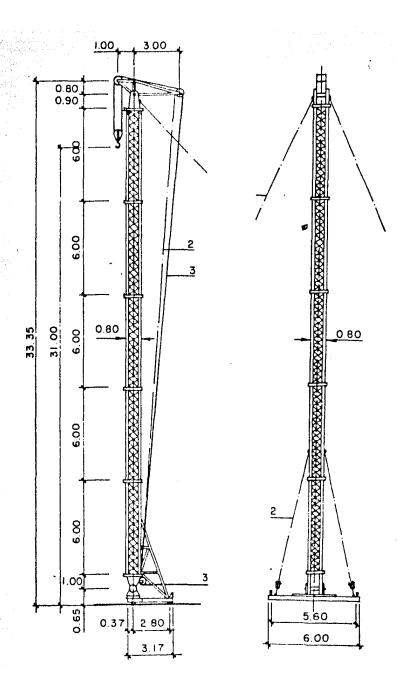


FIGURA NO. 14
FROUENA DE GRUA MASTIL SIMPLE

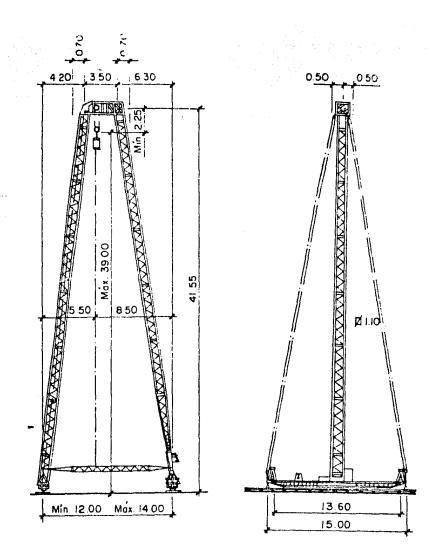


FIGURA NO. 15 ESOUEMA DE GRUA MASTIL GENELOS

f. Derricks. - Son maguinas de elevación, en general muy eficientes. Son fijas o moviles. La desventajas de los derriks fijos es el límitado rádio de acción, así como la nececidad de traslados repetidos, que son costosos por tanto estos derriks se usan más bien para llevar a cabo el montaje en el promio lugar. Son especiales para movimiento vertical de cargas. Son del tipo de maguinaria sencilla, baratas y permiten elevar grandes cargas. En esencia consiste en una serie de pie zas longitudinales unidas, formando una estructura estaticamente estable, que dirige los movimientos de una pluma. (FIG. NO. 16)

Una mayor movilidad de los Derricks se consigue montandolo sobre pórtico o carretones que se desplazan sobre carriles con todos los condicionentes que ello supone.

El montaje de las piezas se realiza con los siguientes movimientos:

- Elevación de la carga nor medio de un torno.
- Elevación y giro de la nluma, limitado ambos por el rádio de acción del derricks.

En los casos en que sea movil no \_\_\_\_ suele estar capacitado para llevar cargas du rante su movimiento.

Pueden elevar grandes cargas incluso mayores de 30 toneladas, pero lo costoso de su transporte y montaje, pueden usarse en

el caso de grandes volumenes de obra.

g. Otros medios de Elevación. - En algunos casos se han utilizado otros tinos de macuinas para realizar la elevación de las piezas prefa bricadas, unicamente cabría mencionar los ge tos apropiados para elevar grandes cargos con perueños recorridos, en algunos casos por aplicaciones sucecivas se ha llegado a elevar a grandes elturas: Los gatos mécanicos estan basados en el principio del sínfin y tienen capacidad de carga de unas 40 ton. Los gatos hidráulicos son los más utilizados siendo su potencia en algunos casos superior a las 300 ton.

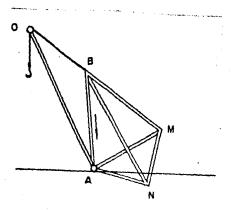


FIGURA NO. 16 ESOUEMA DE DERRIKS

IPO DE GRUA	VENTAJAS	MONTAJE Y DESMON TAJE. INSTALACI- ON DE LA VIA. — TRANSPORTE. POCA CAPACIDAD DE CAR GA.	
GRUAS TORRE	MOVILIDAD DE LAS CARGAS. MIY UTIL PARA REPETICION DE MOVIMIENTOS.		
GRUAS SOBRE ORUGAS.	MOVILIDAD. NO RE QUIERE VIA.	FALTA DE ESTABI- LIDAD. EFECTO — PERJUDICIAL SO— BRE PAVIMENTOS. ALTO COSTO DE AD OUISICION.	
GRUAS SOBRE NEUMATICOS.	MOVILIDAD Y EFI- CTENCIA. CAPACI- DAD DE CARGA RIE VADA.		
GRUAS PORTICO	GRAN UTILIDAD EN ZONAS DE FABRICA CION. GRAN CAPA-CIDAD DE CARGA. GRAN PRESICION.	SION DE DOBLES	
GRUAS MASTIL	SENCILLEZ. ECONO MIA. POCO PESO. GRAN CAPACIDAD DE CARGA.	DIFICULTAD DE MA NEJO. GRAN LIMI- TACION DE MOVIMI ENTOS. PROBLEMAS DE MONTAJE. LEN- TITUD DE MOVIMI- ENTOS.	
DERRICKS	GRAN CAPACIDAD DE CARGA, BARATO,	LIMITADO RADIO DE ACCION. TRAS LADOS REPETITIVO AITO COSTO DE - TRANSPORTE Y DI PICULTUOSO	

#### PROCEDIMIENTOS DE MONTAJE

## 1.- Introducción.

IV

El montaje de elementos prefabricados de -concreto tiene en forma general la secuencia mostrada a continuación:

- Sujección de los elementos a el dispositivo de ele vación de la máquina que llevará a cabo el montaja.
- Levantamiento o izado de la pieza.
- Colocación de la pieza en su mosición que llevará dentro de la estructura terminada.
- Conservación de la mieza en su lugar mara la fijación marcial o total de la misma.
- Soltar el elemento y reinicio de la secuencia.

como se vuede ver en la secuencia del nonta je, lo más importante resulta el seleccionar la maquinaria y el equipo auxiliar adecuado para utilizar el menor tiempo posible para su realización.

La maquinaria y equipo de elevación tienen un alto costo dependiendo de su capacidad y tiempo de utilización, de ahi que los más importante resulta ser la elección de la capacidad y el tipo de maquinaria para obtener un menor costo para los trabajos de montaje, que sumado con el costo de los elementos y su transporte sea competitivo con el procedimiento de colado en el lugar.

En México se tienen muchas limitaciones de maduinarias de elevación, es por eso que se tienen que acoplar los diversos equipos para realizar los montajes de estructuras.

2.- Elección del tipo de maquinaria adecuada para el Montaje.

Para la elección de la macuinaria y equipo\_auxiliar para cada monta je de estructuras prefabricadas de concreto, se debe analizar los siguientes puntos:

- El número de elementos e montar.
- Car cteristicas de cada uno de ellos.
- Dimensiones.
- Tipo.
- Peso.
- Tino de conexión.
- Altura de la obra.
- Distribución de la obra.
- Condiciones físicas de la obra.
- Condiciones topográficas de la obra.
- Periodo de tiempo aproximado para su realización.

Existen dos formas mara realizar el montaje de elementos prefabricados de concreto:

- a. Manual: En el rue utilizamos nlumas, noless y cables, lo cuál resulta económico nero recuiere de un buen tiempo pora su realización. Este tipo de monte je es recomendable cuando la cantidad y peso de los elementos se poco considerable, ya rue resulta muy lento para su realización.
- b.- Mecanizado: En el cuál se utiliza equipo mecanizado para la elevación de los elementos. Para este tipo de montaje es importante que quando va a realizarse el peso de los elementos sea el mayor posible, ya que de esta manera abaratamos el costo por tonela da montada, ya que levantamos un número logicamente

de piezas menor y de esta manera acortamos el tiempo de reslización del montaje de toda la estructura.

Para le reslización del montaje de elementos prefabricados de concreto, es muy importante tomar en cuenta las siguientes recomendaciones para ob tener un montaje más económico:

- Utilizar el mayor número de elementos iguales.
- Utilizar el menor tipo.
- Conexiones sencillas; de tal manera que la grúa \_\_\_\_
  pierda el menor tiempo posible para la fijación \_\_\_\_
  del elemento.
- Planear perfectamente la secuencia.
- Numerar las pieza y estibarlas con el mayor orden posible, acorde con la secuencia de montaje a se-guir.
- Planear la ubicación que tendrá el equipo dur nte la secuencia del montaje, tomado en cuenta las mie zas que van a estar montadas y las que se montaran.
- Planear la circulación del equipo.
- Selección del personal para les maniobras, overación, circulación y montaje de elementos.
- Exigir la mayor calidad posible del fabricante de elementos; esto se debe a que algunes veces por falta de calidad en los elementos, se pierde tiempo durante las maniobras del montaje.

La tecnología de elevación denende de muches circumstancies, teles como:

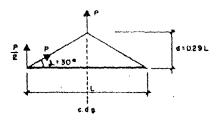
- El tamaño de los elementos.
- Fl peso.
- Su forms.

- Tipo de unión.
- Altura de elevación.
- Tipo de macuinaria elegida.
- Equipo auxiliar.

## 3.- Equino Auxilier.

Para realizar el montaje de los elementos \_\_
prefabricados de concreto la maquinaria debe de ayudarse con equivo auxiliar: Tal como:

- Balancines; La característica de estas miezas depende de los elementos que se van a elevar, y se interponen entre el gancho de elevación y el elemento.
La misión de estos balancines es de convertir la cer
ga puntual que actúa en el gencho, en una serie de
cargas anlicadas en distintos muntos de la pieza, de
modo que el equilibrio de la misma sea estable duren
te la elevación y los esfuerzos originados en la pie
za nor estas cargas, sean estables.



La tensión en los cables disminuye al aumentar el án gulo alfa. El único inconveniente en el aumento del ángulo alfa es que lleva consigo un aumento de la longitud de los cables de elevación, lo cuál origi-

una reducción de la altura de elevación que nuede \_ alcanzar la maquina.

En caso de que las niezas sean noco nesadas y que nara su estabilidad muedan colocarse solo dos \_ cables entre el gancho y la nieza, es aceptable, ya \_ que con un solo cable no se evita su balanceo. Además es practicamente imposible a justar el munto de suspensión nor encima del centro de grávedad de la nieza, \_ por la dificultad de su determinación, elevandose la \_ pieza ladeada.

Para facilitar el monta je es conveniente con tar con dos cuerdas o cables guías, ya sea en la mieza o en los cables de suspensión, estas guías deben \_ colocarse diagonalmente obuestas y con las cuales se orienta la mieza hacia su posición evitando también \_ que golmeé a las miezas ya instaladas.

\*lgunos de los balancines más utilizados se muestran a continuación.(FIGS. 17,18,19 y 20)

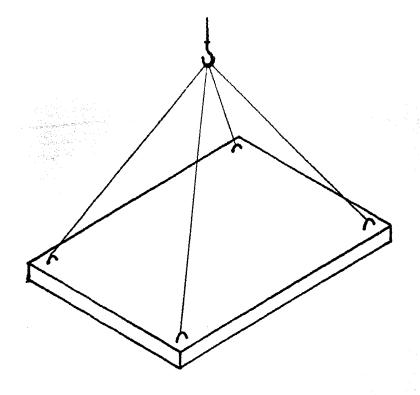


FIGURA NO 17
CABLES DE SUSPENSION

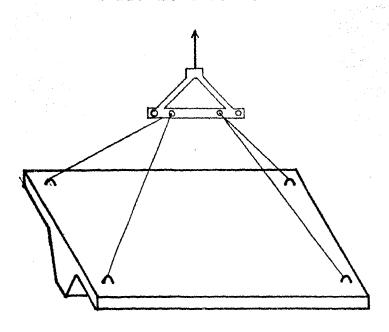


FIGURA NO. 18
BALANCIN DE VIGA RIGIDA

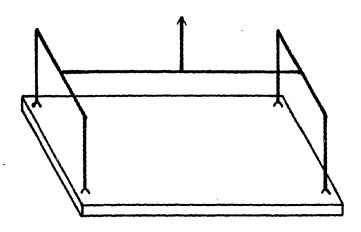


FIGURA NO. 19

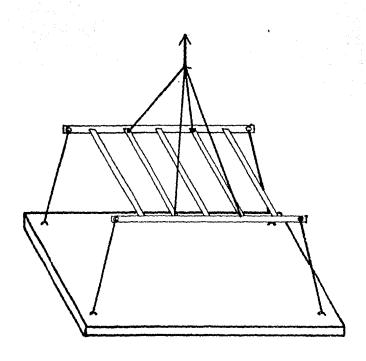


FIGURA NO. 20

## - Puntales o Vientos.

Las piezas no deben soltarse de la macuinaria de elevación hasta que se haya asegurado su esta bilidad, y como normalmente no todas las miezas son \_ autoestables, sino, que la estabilidad se consigue una veces en el anoyo mutuo de varias piezas y otras por el hormigonado o soldadura de las juntes, es necesario un arriostremiento provicional de las miezas para poder liberar la maquingria de elevación. Este arrios tramiento se consigue normalmente mor muntales rígido que trabajan tanto a tracción como a compresión y en algunos casos por cables a tracción (vientos). (FIGS. 21 y 22). Los muntoles utilizados más frecuentemente son los métalicos de sección tubular, siendo los mejo res los de longitud variable, lo cual se consigue nor malmente por medio de tornillos de doble rosca intercalados en ellos.

Los anclajes en las miezas arriostradas suelen consistir en elementos métalicos que se fijan a
la mieza o bién por medio de masadores métalicos que
se roscan por el lado opuesto, o bién por gatos de
presión. A estos anclajes se le fijan los mutales
por medio de una articulación.

Para los anclajes en el miso se utilizan ele mentos métalicos.

Los muntales deben de reunir las siguientes\_condiciones:

- Ser de manejo sencillo y rápido.
- Seguros.
- De longitud variable, al menos dentro de cierto lí-

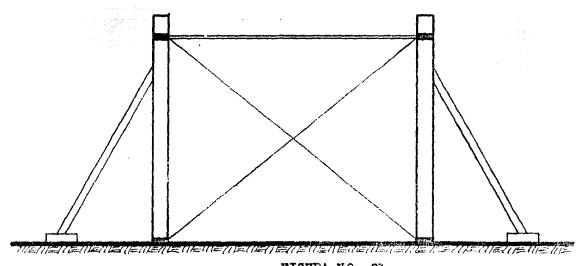


FIGURA NO. 21
ARRIOSTRAMIENTO CON PUNTALES Y VIENTOS

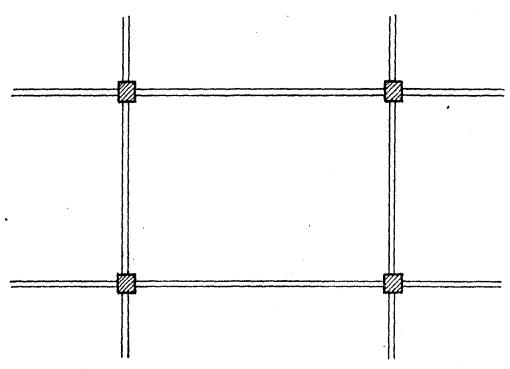
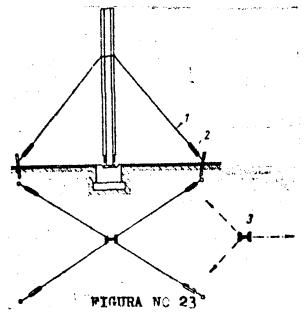


FIGURA NO. 22

mite.

Los vientos suelen ser generalmente alambres de acero natentados y en los casos en que las cargas\_sean elevadas, se utilizan cordones de varios alam\_\_\_bres trenzados. Solamente pueden trabajar a tracción\_y para afianzar un elemento del tino columna hay que\_colocar un mínimo de tres vientos no ortogonales ya \_que en este caso existe un eje de giro. (FIG. NO. 23)



En el caso de elementos con una cierta anchu ra en la base, muede ser suficiente con dos vientos,\_ siempre que este restringido el deslizamiento de la \_ base. (FIGURA NO. 24)

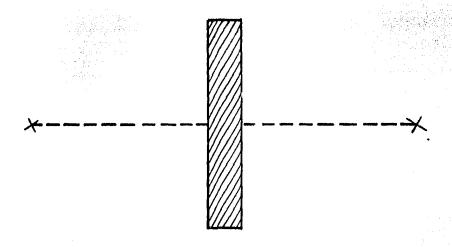


FIGURA NO. 24

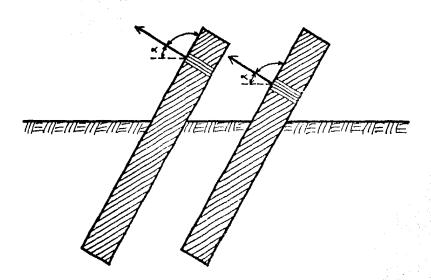


FIGURA NO. 25

En acuellos casos en cue se muedan utilizar serán preferibles los puntales, reservandose los vientos para acuellos casos en que los elementos de acriostramiento tengan una gran longitud.

Los vientos se suclen fijar al suclo nor me dio de ángulos métalicos o estacas de madera. Estos elementos de sujección deben de colocarse con las maximas garantias de seguridad, hincandose en dirección normal a la tracción y reforzandose el terreno en la zona comprimida. Este tipo de anclajes no deben de hacerse en terrenos noco coherentes. (Fig. No. 25)

Las normas señ lan que los cables de suje-cción mueden fijarse a miezas que descansan sobre el terreno, unicamente si la fuerza de anclaje corres-pondiente no exeda de la cuarta parte de su neso.

En las miezas, los vientos se fijen a masadores o a collarines métalicos dispuestos esmecial mente para ello.

Recomendaciones pora el mejoretiso de los puntales:

- Fijar el anclajes de cabeza lo más alto nosible so bre el elemento.
- La longitud de los muntales lo más alto mosible.
- Multiplicarse el número de puntales.

# Andamios y Barandillas.

Los andamios suelen ser métalicos y normal—
mente estan susmendidos del miso sumerior, mor lo que
suele bastar con una longitud imual a la de un miso.
Este timo de andamios son muy limeros (amox. 3 a 4 \_
kg. por ml de tubo). El andamio hace falta mara el se
llado exterior de las juntas y en algunos casos mara
un último retoque de la fachada o incluso un tratamiento sumerficial. El uso de los andamios con este mo
cedimiento se requiere en un 10% del necesario en una
construcción tradicional.

Puede también considerarse el uso de los endamios trenadores que se anoyan en la fachada, y de \_\_ las jaules para los trabajos especiales.

Las barendillas y quitamiedos son esenciales como medidas de seguridad en este tino de obras, donde al realizarse la construcción muy rápidamente, los obreros no tienen tiempo de irse adaptando a la altura como ocurre en la construcción tradicional.

Otros elementos que tienen interes son las \_escaleras, en las cuales se consigue una gran estabilidad, terminando la escalera en su parte superior en forma de ganchos de diametro tal que permitan su fije ción sobre los maneles o vigas.

## 4.- Organización del montaje.

puede dejarse nada a la improvisación, y esto no sólo es nor representar, junto con el acabado, uno de los trabajos que más mano de obra precisa, sino también por requerir la coordinación de una serie de equinos como lo son:

a .- El transporte.

b.- La elevación.

c. - Colocación.

d.- Fijación.

Por lo general, el ritmo de montaje es el \_\_\_ que condiciona la cadencia del transporte.

Por los que se refiere a la mano de obra, se malaremos que son precisos los siguientes equipos:

- Gruistes. (Operarios y auxiliares para el enganche).
- Amuntalamientos y reglajes.
- Fabricación de morteros y hormigones.
- Coloceción y vibredo de hormigón en juntes.
- Soldedores.
- Remates finales.
- Obras secundarias.
- Topográfos para checar la colocación de cada uno de los elementos.

Es muy importante que el transporte suministre en forma ininterrumpida piezas a la macuinaria de elevación, ya que de cuedarse este sin piezas peraliza no sólo la macuinaria sino tembién a los hombres encargados del montaje. Siempre que sea posible es con veniente contar con un pequeño almacén de piezas para evitar este problema. Debe de intentarse que la grúa tome directamente las piezas del vehiculo de transporte. Debe de existir un adecuado equilibrio entre la capacidad de elevación del conjunto de máquinas, los venículos de transporte y el número de operarios, de manera que se mueda realizar el montaje con el ritmo pre ciso, sin que existen los tiempos muertos.

Los objetivos de la organización del montaje\_son:

- Sacar el mayor provecho de la utilización de los medios.
- Reducir los tiempos de ejecución.

El montaje de las piezas prefabricadas exige\_colocar una pieza determinada en un munto también de-terminado, siguiendo además un orden estricto con las\_piezas que deben montarse.

En los casos en que les uniones sean hormigoneadas, un aspéctos fundamental es la duración del tiempo de fraguado del hormigón, y en algunos casos puede llegar a fijar el ritmo del montaje.

Las piezas han de montarse de modo que no interfieran la colocación de las siguientes. Deben irse colocando de forma que se consigan conjuntos que se arriostren mutuamente. Por lo general el montaje se inicia con los elementos más alejados de la grúa para ter minar con los más cercanos. También suele realizarse el montaje desde un extremo al otro. Es bueno intentar que las piezas suspendidas realicen el menor recorrido

globel nosible, lo cuel reduce el tiempo de monte je.

Ma conveniente replizar una planificación en la que se debe de segalar el orden de colocación de los elementos de cada mlanta, analizando la mano de obra y el tiempo que llevará el montaje de cada uno de ellos, de forma que previamente nueda caberce en cada instante del día que vieza estará colocandose, lo cuál vermite coordinar transporte y montaje y optimizar los medios. Es importente analizar y deter miner la forma, de arriostramiento de cada uno y de todos los elementos. Neben tembién señalarse las nor mas de ejecución y semuridad que se adonten, de mane ra que el trebajo puede hecerse cíclicamente y de forma más sencilla posible. Un dato interesante para estudior la capacidad de elevación de la grúa es el factor: Pero de los elementos de una mlanta. Tiempo de monte je de la planta.

# 5.- Seguridad en el montaje

Existen algunas normas Hungaras referente a la construcción, empleando elementos prefabricados.\_ Algunas de las estipulaciones más importantes son:

- Cuando se introdusca un nuevo timo de estructure \_ mrefabricada, el proyectista está obligado a dar \_ una descrinción técnica del trabajo de elevación.
- Pera columna de hormigón armado y estructuras armadas con somortes de acero, el diseño debe de con
  tener los datos necesarios referentes a la sujecci
  ón por cables y al arriostramiento provicional de
  estas estructuras.
- Las diversas fases del trabajo de elevación pueden

checutarse unicamente non enemarios aumación de come estén bién entrencedes en cua resmectivos arebe des.

- La elevación debe llevaren a cabo sin intermunciones hasta completar la calocación de la mieza. Matá absolutamente prohibido dejar una pieza susuendida del gancho de una arma en los descancos.
- Para la colocación y arriostramiento de las piezas debe proveerse un andamio seguro, debiendo tomar \_ las medidas necesarias para asegurar el acceso al andamio sin peligro.
- Las piezas no mueden cargarse antes de que esten \_ definitivamente fijas.
- La fijación total de las viezas debe realizarse ver relelamente e la elevación, sino fuera vosible, la fijación debe efectuarse ten pronto como ser vosible des mues de su colocación.
- Los cables de sujección deben de estar dimensionados para soportar la carga de viento y el 10% del\_ peso de la pieza sujeta.
- Los cables de sujección mueden sujetarse a mieses que descansen sobre el berrene, únicumente si la fuerza de anclaja correctionátente no excedo de la cuarta parte de su peso.
- Para la realización de trabajos en lumares elevados, no mueden destinarsa más mas volumterios. Deben estar libres de vértigos y ser ágiles y diestros y, si es posible, seleccionar los más javenes
  cuya habilidad haya sido probada. Deben estar fami

liarizados con su tarea y bién entrenados.

- Los hombres que trabajen en lugares altos tienen \_ que llevar calzado de suela de goma para hacer que el trabajo en las alturas sea más cómodo y más seguro. No pueden ser apremiados cuando trabajen en lugares altos y deben de llevar siempre cinturón \_ de seguridad y sujetarse en algún punto fijo, siem pre que esto sea posible.
- En tiempos tormentosos la elevación está absolutamente prohibida. Con lluvia, nieve y hielo, cuando
  los hombres que trabajen en lugares altos esten ex
  puestos a perder el pie, debe suspenderse el traba
  jo de elevación. Si esto es imposible, hay que tener más cuidado para evitar accidentes.
- Los hombres que trabajen en lugares altos debe de permanecer con toda su atención continua, debe pro hibirseles alardes. Si es posible evitar trabajos nocturnos; pero si es inevitable, todas las áreas de trabajo deben estar iluminadas adecuadamente.

# 6.- Tolerancias del Montaje.

En el monto je de las niezas hay oue conseguir la máxima presición, no sólo por que una falta
de alineación quede ser estaticamente deplorable, si
no también por que puede introducir solicitaciones
per judiciales, comprometiendo incluso la estabilidad
de la estructura. Una pieza mal colocada dificulta o
puede llegar llegar a impedir la colocación de miezas que deben de colocarse posteriormente. Sin embar

go, por la falte de precisión de la maquinaria, el peso de los elementos a montar, el interés de realizar el montaje lo más rapidamente posible e incluso debido a los variaciones de las dimensiones de las piezas, nunca será posible colocar las piezas con una exactitud extrema. Hay que fijar unas tolerancias, normalmente en función del tipo de pieza, del tipo de unión y de la clase de estructura.

Para este timo de construcciones es conveniente tener en obra un equimo de tomografía commodan do las nivelaciones y las alineaciones.

Ts muy conveniente que el ingeniero encerga do del montaje tenga la mayor información y conocimiento posible del trabajo de cada uno de los elementos a montar, para detectar cualquier timo de pieza que será montada: y tenga defectos de dimensiones o calidad de prefabricación para lo cuál fue disegada.

La tolerancia demende de la longitud y función del elemento, en general las tolerancias en los valores medios son:

- Hasta 3.00 m. son + 5 mm.
- Mayores son ± 10 mm.
- La variación esta entre + 5 -- + 20

Algunas tolerancias para el montaje del ele mentos prefabricados pesados (con grandes paneles) \_ son:

ERRORES ADMISIBLES EN EL MONTAJE (en mm)					
TIPO DE ERROR	Construcciones a base de grandes bloques con muros de espesor inferior o igual	Construcciones a base de grandes bloques con muros de espesor superior a 24 cm.	Construcciones a base de grandes paneles		
Desplazamiento de un eje de un muro de estructura	<b>a 24</b> cm. ± 5	± 3	± 3		
Desplazamiento de un eje de tabique	± 10	± 5	1 5		
Falta de verticalidad en una altura de planta	÷ 10	± 5	± 5		
Falta de verticalidad en la altura total del edificio	± 30	± 20	± 20		
Error en la dimensión horizontal interior de una pieza l habitable	. 5	t 5	± 2,5		
Error en la anchura o en la longitud total del editicio	: 15	± 15	± 10		
Falta de horizontalidad de los cantos superiores de los mu- ros, por m	<u> </u>	± 1	± 1		
Falta de horizontalidad de un muro entre dos muros de travesía o tabiques perpendiculares	± 10	± 10	± 6		
Fulta de honzontalidad de un muro en la longitud del edi- ficio	• 30	± 30	± 25		
Farta de horizontalidad de las losas de tramo o de los pelda- ños de escalera, por m	± 1	± 1	± 1		
Espesor de la junta norizontal entre elementos pretabri- lados	+ 10 - 5	+ 5 - 2	+ 5 - 2		
Espessor de la junta vertical entre element in pretabrigados	+ `U - 5	+ 5	+ 5		
go replayed to the practic	• `f.	• 10	• '10		
* 1 * * 1 * * * * * * * * * * * * * * *	'n	- !	\$3		

## 7.- Montaje de Columnas

Cuando los elementos son pequeños (de 1 6 2 niveles de piso) la grúa los puede colocar fácilmente en su posición, mues incluso en muchos casos la mánuina de elevación puede desplazarse con la pieza suspendida. En estos casos la manuinaria de elevación más empleada son las grúas torre y las autogrúas, y la colocación se lleva a cabo levantando la pieza del suelo, sujetandola de su extremo superior (del gancho de izado).

Si se trata de elementos muy mesados, como puede ocurrir en el caso de una mieza única para toda la altura de la estructura, muede ser necesario o conveniente fabricarlas junto a su mosición definitiva.

bra, wara evitar el transporte horizontal, debe fabricarse en una mosición tal que el munto de suspensión caiga sobre su cimiento. (fig. no. 26)

Curndo los elementos son nesedos, crben dos posibilidades de monteje:

a.- Oue la base de la comune esté fija desmlazandose la marte superior, lo cuál obliga a rue existe un mo vimiento de la pluma, el cuál solo muede obtenerse con grúa torre o autogrúa. En estos casos la base de be fijarse para evitar su deslizamiento.

b.- Oue estando el munto de elevación fijo sea la base la que se mueva, lo cuál lo modemos lograr al elevar el munto A con solo colocar un carretón en el munto B de su base. (fig. no. 27)

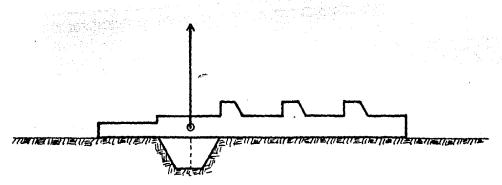


figura no. 26

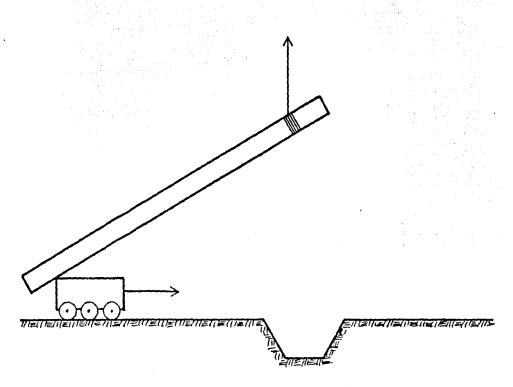


figure no. 27

Pera los cesos en que lés columnas sesa más ligeras muede sustituirse el carretón, nor tubos de acero rellenos de hormisón colocados entre dos mla-cas gruesas de acero.

Para evitar que el carretón se clave en el suelo es muy importante disponer de carriles. Si el suelo es muy compacto suele realizarse el deslizamiento sobre rodillos (tortugas). Además siempre es importante proteger el extremo inferior del elemento para prevenir cualquier daño, esto se hace pormalmente con perfiles métalicos. (figura no. 28)

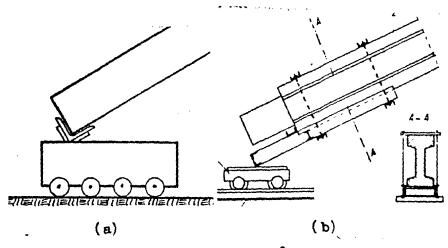
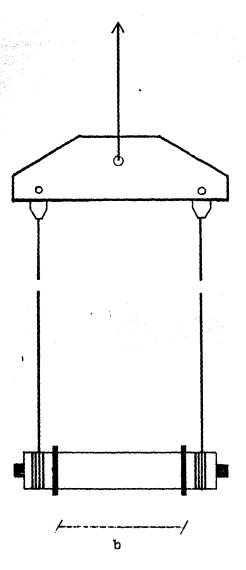


figura no. 28

La sujección entre la columna y el gencho de elevación se realiza con masadores métalicos, los cuales atraviesan la mieza ( se deja el orificio des de su fabricación). Si la columna tiene ménsula nuede anrovecharse mara realizar la sujección.(fig. 29).



El ancho del pasador b=f(seccion de la columna).

figura no. 29

Fases de la elevación de una columna: (en forma general) (FIG. No. 30)

- Engenche
- Elevación de la columna y colocación del banco en \_ la parte inferior.
- Colocación de protección de acero en la base de la columna y del carreton bajo ella.
- Elevación.

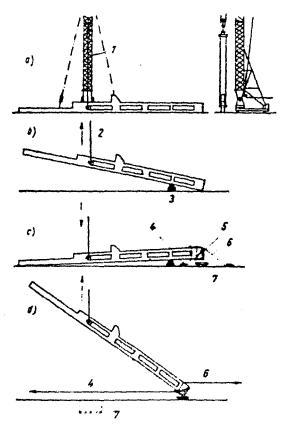


figura no. 30

1, grúa: 2, cable de elevación: 3, banco en la parte inferior de la columna: 4, cable \_ del cuál se tira: 5, protección de acero: 6 cable de retensión: 7, carretón.

Para realizar el centraje, es necesario semalar dos ejes ortogonales en el centro de las caras
marcandose tanto en la columna como en la base. La \_
verticalidad suele medirse nor medio de unas nloma\_
das muy pesadas, y se consigue facilmente traccionan
do los vientos. La plomada debe de tener un peso de\_
5 a 15 kg. para disminuir las oscilaciones. El ajuste se realiza ayudandose de cuñas y gatos. Para la fijación final se emplean perfiles y cuñas de acero.

La grúa no debe soltar la columna harta que la junta de su base haya sido materializada, lo cuál lleva bastante tiemmo. Esta junta normalmente consiste en unas soldaduras en la armadura y un relleno de hormigón.

El arriostramiento de las columnas suele ha cerse con cables, colocande un mínimo de tres (no or togonales) o bién apuntalandose unos con otros, de—biendose asegurar la estabilidad en todos los sentidos. Si las columnas son menores de 8m. de altura, pueden apuntalarse con muntales de madera, en caso contrario cuando los elementos sean altos y esbeltos es necesario apuntalarlos en varios niveles con objeto de evitar pandeo. (figura no. 31)

#### 8.- Montaje de Vigas.

Las vigas normalmente se montan suspendidas de dos puntos, cuando se trata de vigas pequeñas una sola grúa puede realizar la operación, sin embargo, cuando las vigas tengan una cierta longitud hay que

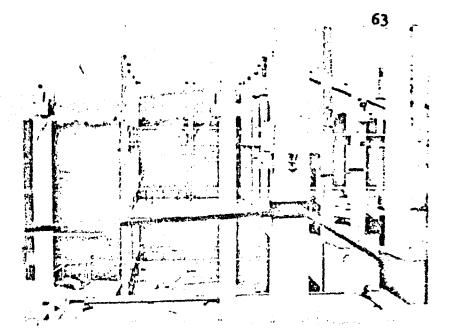


figura no. 31

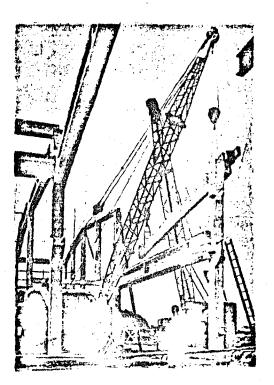


figura no. 32

recurrir a dos o más grúas. Es muy importante que el montaje se lleve a cabo en la forma prevista al dimensionar la mieza, ya que las solicitaciones que se
producen en estas piezas durante el montaje mueden \_
tener gran importancia. (figura no. 32)

Los belencines en el caso de dos puntos de\_
suspensión suelen ser de cables, exento en el caso \_
de una sola grúa manejando vigas de cran longitud, en cuyo caso son interesantes los balancines a base\_
de una viga rígida. Cuando son más de dos los puntos
de suspensión interesan los balancines de ajuste automático de las fuerzas de suspensión. (figura 33.34)

La suspensión muede realizarse ya sea nor \_\_medio de ejes métalicos que se colocan en prificios\_dejados en las vigas durante su fabricación o nor medio de ganchos dejados en su marte sumerior. Cuando\_se tenga problemas con los ganchos o ejes métalicos, pueden usarse eslingas abrazando la mieza, procurando que estas no dafen el aspécto estético de la misma. (figura no. 35)

La máquina de elevación apropiada para elementos de gran tamaño es la autogran debido a su movilidad. Para elementos de menor tamaño se utiliza \_
la grúa-torre giratoria, sobre todo si la construcción de la estructura consta de elementos sueltos.

La elevación de miezas exectivamente mesadas a una altura no demastado grande, puede efectuarse \_ con gatos hidráulicos, la elevación se efectúa por

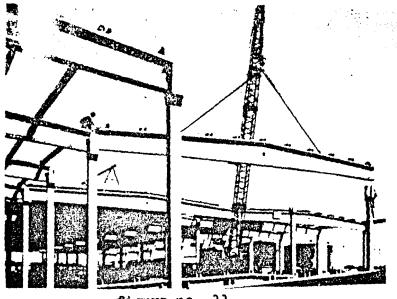


figura no. 33

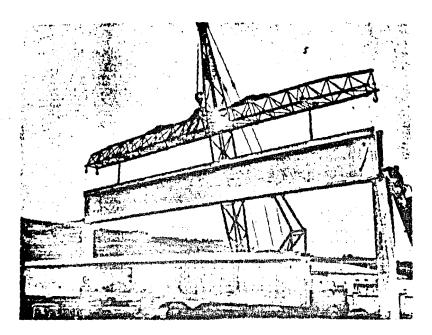


figura no. 34

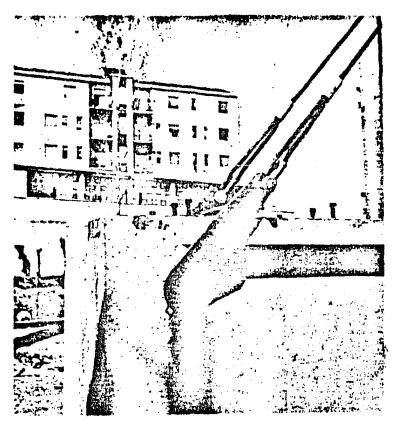


figura no. 35

dos puntos de la vige.

Une vez que la mieza descanse en sus aboyos se muede proceder a desenganchar la grúa, siendo en\_algunos casos necesario proceder a su arriostramiento provicional.

## 9.- Montaje de Armaduras.

Para la elevación de una armadura es muy importante que la suspensión deba de estar en el centro de gravedad de ella, en la vertical que pasa por ella.(fig. 36)

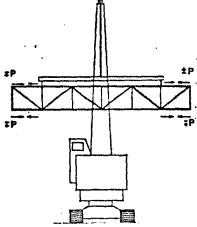


figura no. 36

Así mismo para las piezas de una armadura,\_
el munto de suspensión debe de estar en la vertical\_
del centro de grávedad.

Cuando sea necesario el emaleo de dos grúas debe tenerae cuidado mara asegurar la elevación uniforme de los puntos de suspensión, ques de los contrario la armadura subirá mal y puede incluso fisurarse.

La nececidad de un enganche y suspensión \_\_\_\_\_ por varios puntos se debe principalmente: que al comenzar la elevación, la viga de la arm dura es horizontal, teniendo muy poca capacidad de corga en direc
ción vertical, nor lo que ésta no puede resistir los—
esfuerzos generados debido al enganche y suspensión —
por dos puntos. Debido a esto será necesario utilizar
para su elevación un balancin. (figura no. 37)

Los vuntes de suspensión deben colocarse bas tante cerca uno de otro vara que no tengan que colo-car armadura adicional.

### 10.- Montaje de Arcos.

En el montaje de arcos hay que distinguir si las armaduras están compuestas de una sola pieza, de dos piezas o de muchas y, al mismo tiempo si llevan \_\_tirantes o no.

Dos medios arcos nueden elevarse o bién sinultaneamente, utilizando una o dos máduinas de eleva
ción, o bién uno despued del otro, siendo necesaria \_
una sola maduina de elevación. Un este áltimo caso se
requiere un andamio provisional colocado longitudinal
mente en el centro del edificio para apportar un medio arco entes de que se coloque el atro medio.(figs.
39 y 40) los dos medios arcos pueden encajarse uno en
otro y la junta realizarse tento en posición horizon-

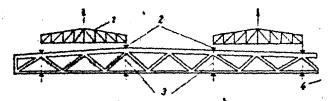


Figure 290

Esquema ilustrativo del gias de una gran celosis para ponería vertical: 1, balancia; 2, puntos de ampenior; 3, dispositivo para el giro; 4, giro.

figura no. 37

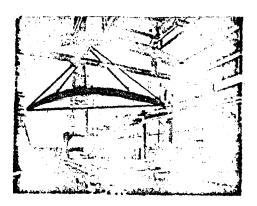


figura no. 38

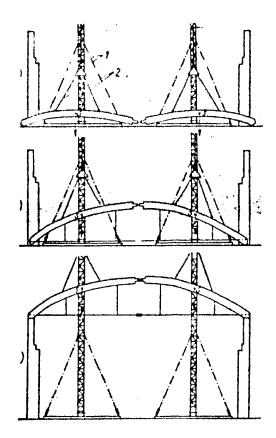


figura no. 39

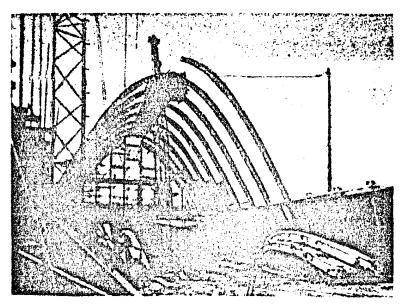


figura no. 40

tal como vertical, los dos medios arcos están a noyados por el centro en un caballete cuya altura es la \_ flecha del arco.

La elevación de arcos, estando sin unir, neces tan sencilla como la de las vigas. Aqui no solamen te hay que elevar la pieza, sino que además hay que girarlas en cierta medida en su propio alano.

Desnues de haber montado el arco, deben montarse los elementos de cubierta lo más pronto nosible con lo cuál se hacen necesarios los anoyos laterales. Puede acelerarse el montaje y prescindir del caballete central si se utilizan dos grúas a la vez para colocar el par de arcos en una sola operación.

## 11.- Elementos de piso y cubierta.

rizontalmente, normalmente con belancines de cuetro \_ cables. Si las viezas son grandes es conveniente uti-lizar los balancines con une o varias vigas rectas de pendiendo de su tamaño.(figs. 41, 42 y 43)

Se recomienda no utilizar ganchos en el caso en que las piezas pesen más de 10 ton., siendo indica do utilizar medios de sustentación a base de verfiles métalicos colocados por debajo de las piezas.

Este tipo de piezas pueden soltarse inmediatamente de ser colocadas, a menos que el apoyo no sea
satizfactorio. Es recomendable realizar la unión conlas piezas adyacentes lo más pronto posible, para impedir cualquier deslizamiento posible ocacionado porla presión del viento o alguna otra causa.

Para la colocación de estas miezas son muy \_ utiles las cuerdas de guía atadas en los extremos día gonalmente onuestos.

La colocación de las viezas de viso y cubier ta debe empezarse por la planta inferior en el ordende abajo hacia arriba, pues, de otro modo, las piezas ya colocadas a nivel superior obstaculizarían el descenso de las piezas a niveles inferiores.

Para edificios de poca altura el equipo mas\_
empleado son las auto-grúas, no así para edificios \_\_\_\_
mas altos donde la grúa-torre es la más empleada.

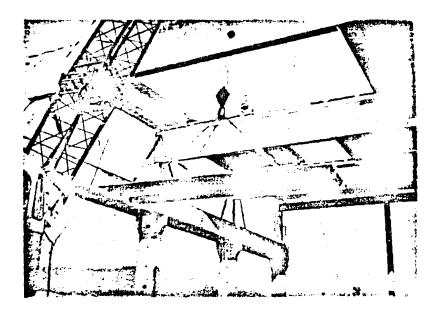


figura no. 41

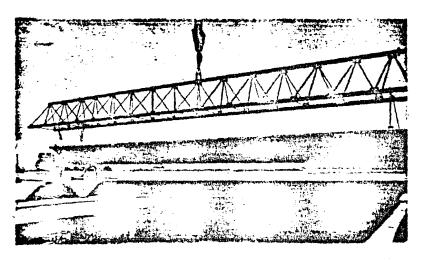


figura no. 42

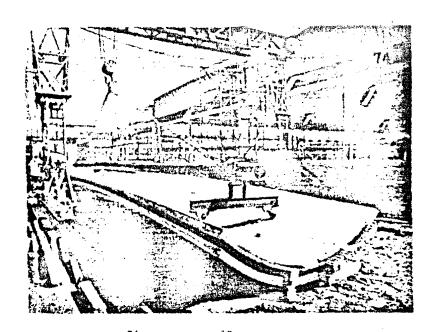


figura no. 43

12.- Montaje de Paneles de Fachada y Pared.

Los equipos de montaje para le construccion con grandes paneles son las grúas-torre y las mórtico. En edificios tipo torre, que suelen tener planta cuadrángular se suele utilizar una grúa central telescópica que crece con la construcción.

La grúa pórtico se debe ótilizar con paneles que tengan una altura exencional o cuendo haya que le vantar cargas muy elevadas.

los paneles directamente del vehículo de transporte.
Incluso cuando se toman y transportan harizontalmente con la grúa su giro no presenta grandes dificultades si se suspenden por medio de ganchos dejados en su cara superior. (figura no. 44)

Suelen útilizarse balancines de cables o vigas con dos o tres eslingas de suspensión.

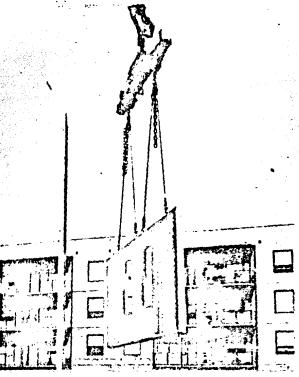


figura no. 44

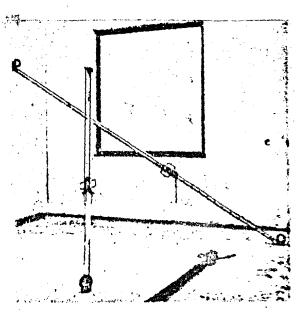


figura no. 45

Este timo de montaje en bastante rámido, realizándose las uniones frecuentemente hormigneando las juntas. La mayor marte del tiempo se la lleva el ajuste de la mieza.

Un ejemblo del tiembo requerido para el monta je de un panel es el siguiente:

No.	Tipo de operación	Tiempo en Min	. %
1	Enganche del elemento	0.9	4.5
2	Desplazamiento del e-		
	lemento.	2.1	10.2
3	Colocación según pro-		
	yecto.	13.0	63.5
4	Descuelge del elemente	3.0	14.6
5	Retorno e la mosición_		
	inicial de la maguina_		
	de montaje.	1.5	7.2

La secuencia de las operaciones de montaje es muy importante para el rendimiento del equipo de trabejo. Lo mejor es colocar siempre los mismos tipos de elementos, uno tras de otro. Se debe de comenzar el montaje por los paneles interiores y si es posible colocar todos los paneles correspondientes a la superficie total y dejar los de fochoda para el final.

Es importante que los enlaces puedan hacerse\_desde el interior del edificio ya que de esta manera \_

supriminos los andamios.

En paneles de pared muy largos deben de colgar se a menudo de varios puntos. Es importante que el punto de sujección pase por la vertical del centro de gravedad del elemento. (figura no. 45 y 46)

El arriostramiento se realiza normalmente vor medio de muntales, nececitandose 4 6 5 hombres para su montaje:

- 1 6 ? para enganchar la mieza.
- 1 en la grúa.
- 2 vara realizar el ajuste.

como norma general, ninguna pieza debe cargarse hasta que esté definitivamente fijada, por lo que
hay que evitar apoyar los paneles sobre el forjado infe
rior hasta que no este totalmente realizada la únion de
esta. Para recibir las piezas suelen colocarse unas capas de mortero de asiento en la zona de apoyo.

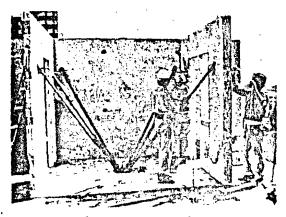


figura no. 46

#### V. CONCLUSIONES

La construcción a base de elementos prefebricados de concreto no ha tenido el uso esperado en nuestro medio, esto se debe a una serie de obstáculos une se le han presentado, lo cuál obliga a que no se pueda contar con el equipo necesario para la realización del montaje requerido para cada obra; Por lo que algunas veces se hace un mal uso de los equipos existentes los cuales resultan con un alto costo de utilización.

Algunos de los obstáculos que se le han presentado son:

- Su reciente aparición en nuestro medio.
- Falta de anoyo gubernamental.
- Folta de conocimiento y experiencia de ingenieros y arquitectos, así como la falta de confianza: Esto \_ se debe al poco impulso que ha tenido por parte de los centros de estudio, así como la falta de información necesaria.
- Falta de estudios socieconómicos mara la realización de algunas obras, debido a la premura de las \_\_\_\_\_\_\_
  mismas.

mos mencionado se caracteriza por la rábidez de realización de los trabajos, per lo que nos premento la oportunidad de hacer recuperaciones económicas del cápital invertido más rabidamente, y debido a la situación económica por la que etravegamos, nos resulta más alentador tener una mayor utilización de erte sis tema constructivo.

# BIBLIOGRAFIA.

- REVISTA DE INGETITRIA ABRIL-JUNIO 1972 U.N.A.M.

- MANUAL DE LA CONSTRUCCION PREFABRI-CADA TOMO I, II Y III KONCZ

- CONSTRUCCION CON MATERIALES PREFABRI CADOS DE HORMTGON ARMADO. LAZIO MOKK

- IA PREFABRICACION J.A. FERNANDEZ

- CONSTRUCCION DE ESTRUCTURAS DE CONCRETO PREFABRICADO.

- CONSTRUCCION PREFABRICADA.

- PREFABRICACION

B.C. GERWICK

MAURICE REVEL

J. BRENDT