

UNIVERSIDAD DE SONORA

DIVISIÓN DE INGENIERÍA DEPARTAMENTO DE INGENIERÍA CIVIL Y MINAS

DISEÑO ESTRUCTURAL DE UN EDIFICIO DE CONCRETO PARA AULAS ESCOLARES, CONAPOYODELPROGRAMADE COMPUTO CYPECAD

DISERTACIÓN

QUE PARA OBTENER EL TÍTULO DE:

INGENIERO CIVIL

PRESENTA:

ORLANDO ACOSTA SANTACRUZ

Universidad de Sonora

Repositorio Institucional UNISON





Excepto si se señala otra cosa, la licencia del ítem se describe como openAccess

CONTENIDO

	I INTRODUCCION	1
	1.1 Objetivo	2
	1.2 Alcance	2
	1.3 Metodología de Diseño	2
	II DESCRIPCION DEL PROYECTO	4
	2.1 Características Generales	4
	2.2 Preparación de Datos para el Diseño	5
S		
	IIIANALISIS DE DATOS	8
	3.1 Introducción	8
	3.2 Requerimientos Iniciales	8
	3.3 Secuencia de Conversión de Datos	9
	IV MEMORIA DE CÁLCULO	21
	4.1 Introducción	21
	4.2 Memoria de Cálculo	21
	4.3 Planos de Construcción	27
	V CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES	31
	BIBLIOGRAFIA	33
	ANEXO A Planos Preliminares en Planta y Fachadas	34
	ANEXO B Pesos Volumétricos de Materiales de Construcción	37
	ANEXO C Diseño de Viguetas Prefabricadas con Armadura de	
	Deacero 14/36	40

I.- INTRODUCCION

La sociedad hoy en día es muy dinámica y dentro de este dinamismo no puede excluirse al Ingeniero Civil, el cual día a día se enfrenta a nuevos retos, uno de ellos es el diseño de estructuras en concreto, el cual debe cumplir con las normas vigentes de la región y ofrecer la alternativa mas eficiente, económica y funcional para llevarlo a la ejecución.

Actualmente, entre las expectativas de modernización y progreso en el diseño estructural existen gran diversidad de programas de computo que auxilian la labor del ingeniero civil, entre ellos se encuentra CYPECAD. Este paquete computacional cubre gran parte de las necesidades requeridas para el cálculo y diseño estructural, ya que proporciona resultados de manera rápida, así como planos estructurales, memoria de cálculo y por consiguiente la rápida manipulación de la información. Otras ventajas adicionales de CYPECAD respecto a otros similares, es su presentación en español y ambiente Windows, además de incluir reglamentos vigentes de varios países. Estas características y otras más que se mencionan durante el desarrollo de este trabajo hacen de este programa una herramienta práctica y fácil de manipular.

1.1. * Objedivo dei 11abajo

Adquirir habilidad en el uso apropiado de este software, además de realizar el diseño estructural de un edificio escolar y disponer de una herramienta de diseño estructural suficientemente certera en la elaboración de proyectos.

1.2. - Alcance

Este trabajo no trata de abarcar la totalidad del funcionamiento del programa, ya que tiene una infinidad de opciones para el diseño, sino que esta enfocado al diseño de un edificio de concreto para autas escolares de acuerdo a las normas vigentes para el municipio de Hermosillo, Sonora. Consiste básicamente en capturar la información de un plano de construcción de acuerdo a sus dimensiones, tipo de estructura especificada, análisis y diseño de los elementos estructurales considerando las cargas por sismos y vientos.

Se anexa memoria de cálculo, planos estructurales, tablas de pesos volumétricos de algunos materiales y un CD con los resultados finales del proyecto y reglamentos vigentes. No se incluyen planos de instalaciones eléctricas ni de acabados.

1.3. - Metodología de Diseño

Para elaborar este trabajo se realizaron 3 etapas : Predimensionamiento, Análisis e Interpretación de Resultados.

<u>Predimensionamiento</u>. Es la etapa donde se plantean las necesidades del proyecto, además se proponen las posibles soluciones. Una vez definidos estos puntos se procede a la elección de forma y materiales a utilizar, seguido del predimensionamiento de los elementos estructurales.

Análisis. En esta etapa se evalúan las cargas y con éstas se obtiene un análisis preliminar. Una vez capturada la información se verifica que todos los elementos estructurales cumplan con los reglamentos vigentes, una vez confirmados se procede al análisis total de la estructura.

cálculo correcto de los armados, después se procede a la generación de los planos estructurales.

II.- DESCRIPCION DEL PROYECTO

El proyecto se desarrolla en Hermosillo, Sonora y consiste en un edificio escolar, el cual esta constituido por 5 aulas, un área de almacén y oficinas administrativas. Las dimensiones del inmueble son de 43.32 x 12.60 m de proyección de losa y una altura de 3.00 m bajo losa. La estructura es de concreto (columnas, vigas, losa y cimentación) y esta ubicado en un suelo tipo II.

2.1. - Características Generales

El inmueble esta referenciado por 14 ejes a cada 3.24 m, cada aula tiene 6.48 m de largo con un ancho de 8.00 mts, se tiene un voladizo longitudinal de 2.30 m en ambos lados y en los muros cabeceros un voladizo de 0.60 m. Esta conformado con columnas, vigas principales, losa unidireccional, vigueta y caseton; los muros divisorios son de mampostería de la región y no son considerados de carga.

La cimentación estará formada por zapatas aisladas, unidas entre sí con una viga de desplante de los muros divisorios.

terreno de RT= 7 ton/m2.

Para el análisis sísmico se ubicó la localidad en la zona B, según criterios del manual de sismo de CFE.

2.2. - Preparación de Datos para el Diseño

La organización de la información es de mucha importancia debido a que permite agilizar la captura de datos. Como primer paso, se estudian los requerimientos de la estructura, el tipo y el uso que se le dará, posteriormente se recurre a las tablas del reglamento para determinar las cargas vivas correspondientes. Además se analizan las cargas muertas sin incluir las cargas por peso propio, debido a que éstas las considera el programa.

A continuación de presenta el desglose de las cargas muertas y un predimensionamiento realizado para este trabajo.

Análisis de cargas de servicios:

WI = 100 kg/m² para losas con pendientes menores de 5% (Azotea) La carga muerta se considero como se muestra a continuación

77	Peso	Espesor	Peso
Materiales	Volumétrico (kg/m³)	Mt	Kg/m²
Tierra para pendiente 2%	1,600	0.08	128
Mortero Cal-Arena 3cm de espesor	1,800	0.03	54
Imperm. cartón asfáltico			10
Tirol	2,500	0.01	25
Instalaciones			10
Colado en sitio			20
Suma			247

$250 \text{ kg/m}^2 \text{ Wm = 0.25 ton/m}^2$

Como un predimensionamiento inicial de las vigas y losas se utilizó la siguiente tabla de deflexiones permisibles del ACI.

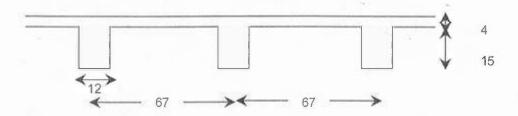
	Peralte mínimo h							
Elemento	Libremente Apoyada	Un extremo continuo	Ambos extremos continuos	Voladizo				
Losas Macizas	L/20	L /24	L /28	L /10				
Vigas y Losas nervaduras	L /16	L/18.5	L /21 7	L /8				

 $L/21=800/21=38.10 \Rightarrow 40 \text{ cm}.$

Para vigas considerando una relación de esbeltez de 0.5 se tiene:

H=40 cm, b=20 cm

Losa de vigueta y bovedilla se editó con las siguientes dimensiones:



Para la consideración de los muros divisorios en la viga de desplante se aplicó un carga lineal, esta simula la carga que ejercen los muros de mampostería de ladrillo común de la región: 7x14x28 cm.

Materiales	Peso Volumétrico (kg/m³)	Altura M	Espesor M	Peso Kg /mi
Muro de Ladrillo	1,500	2.50	0.15	563
Mort. Cemento-Cal-Arena 2.5 cms de espesor	1,900	2.50	0.05	238
Adicional mortero				20
Suma				821

C = 0.82 ton/ml.

Para el análisis por cargas accidentales y sismo se utilizó el reglamento vigente en ambos casos; por viento no se consideraron debido a que sus efectos son mínimos comparados con el sismo.

En el análisis sísmico con los criterios del manual de sismo de CFE, el edificio se ubica en la localidad de Hermosillo, en la zona B, además por el destino del edificio se clasifica la construcción en el grupo B (grado de seguridad intermedio) Q=2 y el tipo de terreno de tipo II.

Definida y ordenada la información que se va a introducir al programa se inicia la captura, una vez dibujadas las columnas, vigas y losas, se verifica que no existan errores geométricos y se calcula la estructura, incluyendo la cimentación.

Una vez calculada la estructura y verificando que no contenga errores en el análisis por cargas gravitacionales se procede a efectuar el análisis por carga accidental. Finalmente se vuelve a correr el programa y se verifica ó edita.

III.- ANÁLISIS DE DATOS

3.1.-Introducción

En este capítulo se presenta la forma y la seçuencia seguida para la elaboración de este proyecto, en el cual si se dispone de toda la información requerida para el cálculo estructural, y se puede constatar que este programa funciona de una manera rápida y fácil.

3.2.- Requerimientos Iniciales

Para el inicio de la captura de los datos es conveniente su rápida localización, por lo que se muestra la siguiente tabla:

Normas a utilizar en concretos ACI-398-95

Efectos por Viento no se considero

Efecto por Sismo según CFE 93

Resistencia concreto f'c = 250 kg/cm² en todos los elementos

Acero de refuerzo fy = 4200 kg/cm² Grado 60

Predimensionamiento de vigas 20 x 40 cm

Altura del edificio 3.00 m y 0.90 m en cimentación

Alicho : 8 mt con volado en ambos lados de 2.30 m

Longitud total 42.12 m

Predimensionamiento de columnas 30 x 40 cm

Muro de cortante de 20 cm de espesor.

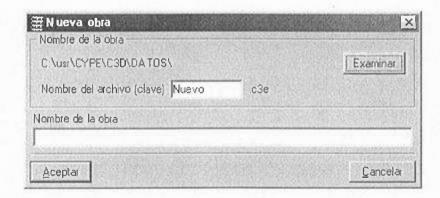
Losa de Vigueta y Caseton 19cm espesor y 67 cm entreeje

Zapatas aisladas de tipo flexible de 110 x 110 x20 cm de espesor y 950x110x20 cm

Una vez definidos los parámetros, se esta listo para iniciar con la captura del proyecto de una manera rápida y practica.

3.3.- Secuencia de Conversión de Datos

Primero se da de alta la obra, en menú se selecciona la opción Archivo~Nuevo, donde aparece una ventana en la cual se ubica el archivo y es aquí donde se le da el nombre a la obra.



las normas vigentes para el diseño, además de asignar las resistencias tanto para concretos de losas, vigas, columnas, cimentación y el grado del acero de refuerzo que se utilizó en los elementos estructurales. También se indican las cargas especiales que van actuar definiéndose como carga viva y peso propio.

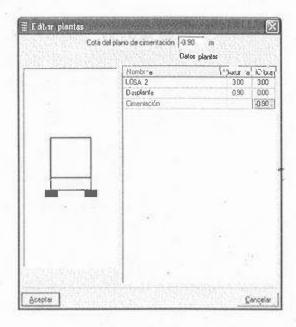
The state of the s	urquantACI U78-95,AI S f	ASJRENSS	
Descripción: FUF14	EE CONTRACTOR CONTRACTOR		
	Calman Committee and Department of the Committee of the C		
Homigón Lesas:	rc=250		
Hom. V.yLosas Cim.	Fo-300		
Hormigón columnas:	l'c=250	▼ PorPlanta	
Hormigón M ur os :	P=250	→ Por Planta	
Ac ero enB airas.	Grado60	▼ PolPosición	
Aceros conformados:	A-36		
Aceros laminados:	ASTMA 36 36km		
VIENTO SinAcción de	viento		
SISMO Sin Acción de	sisma		
100			
CUTO CARGAS ESFE	CIALES 2		
ombinaciones		Coeficientes de Pandeo	
Harmigón	ACI 318-95	Columnas Homigón: Po	Planta
Perfiles Conformados	Acciones Características	β _K = 1 e	STATE OF
Company of the Compan	LRFD	βu= [1	
Parfiles Larrinados		WINDS SHOW TO SHOW THE SHOW	
Parfiles Larrinados Desplazamientos	Acciones Características	Columnas Acero: Po	Planta
	Acciones Características Acciones Características	Columnas Acero: H6	r Planta
Desplazamientos		COMMITTEE PROCES	r Planta
Desplazamientos Tensión del Terreno	Acciones Características	в» 1	r Planta

Los datos del análisis por acción de sismo se realizan posteriormente, ya que como se mencionó anteriormente, en un principio solo se diseña por cargas gravitacionales.

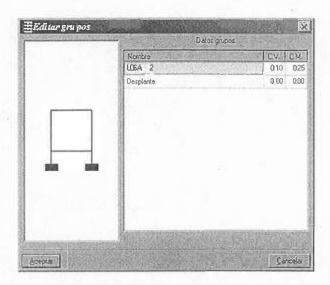
Se acepta y en **Introducción** del menú superior se selecciona **Plantas/Grupos** pulsando nuevas plantas



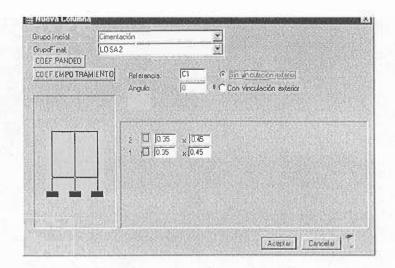
cimentación.



En editar grupos, se indica la carga viva y carga muerta de servicio; hay que recordar que en la carga muerta, no se consideran las cargas por peso propio de los elementos, éstas las considera el programa.



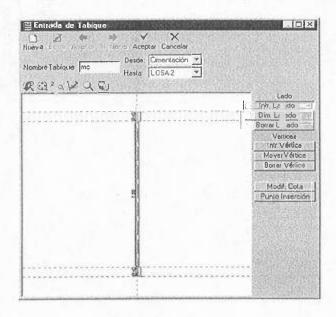
Definidas las plantas, se prosigue con la captura de datos para columnas, en menú superior Introduccion Pilares Pantallas y Aranques .



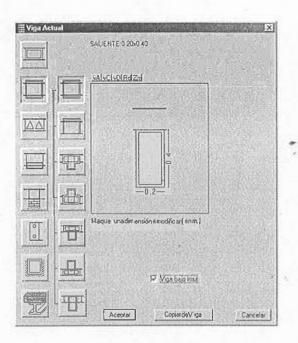
Aquí se indica el grupo inicial de la columna y el grupo final de ésta, las dimensiones de las columnas, 35x45 cm, y se selecciona sin vinculación exterior, ya que están soportadas sobre zapatas aisladas.

Introducidas todas las columnas se procede a la captura de datos para los muros de cortante, en la opción columnas selecciona nuevo arranque.

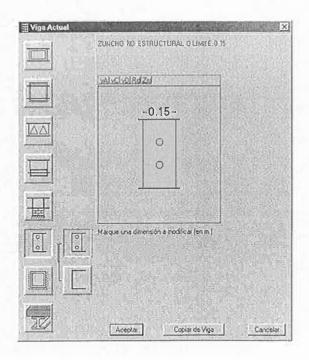
Aquí se le da la forma y el espesor al muro de cortante, la longitud y el espesor, 20 cm; se acepta y en la ventana siguiente se indica sin vinculación exterior, como en las demás columnas, se acepta y coloca sobre el dibujo.



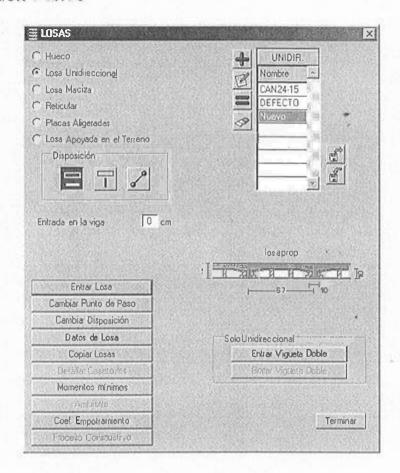
de Vigas y se ubica en el grupo 1 (desplante), en menú Vigas/Muros, Entrar Viga



Esta viga es la de desplante, se acepta y se une todo el contorno del dibujo de las columnas y donde hay muros divisorios, terminado en el grupo1; se prosigue con el grupo 2 y se captura la viga de igual forma que en el grupo 1; pasando por todas las columnas, seguido se selecciona un zuncho no estructural o límite.

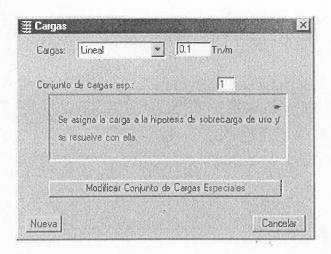


Una vez definidas las columnas, muros de cortante y vigas, se selecciona Paños Gestion Paños

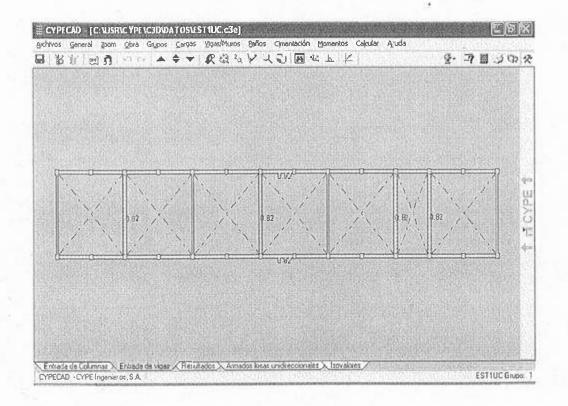


En la opción de Nuevo se edita un tipo de losa conveniente para este tipo de proyecto, con las dimensiones ya mencionadas anteriormente, y con apoyo de las viguetas de Deacero se selecciona **Entrar Losa** y se coloca la losa seleccionada en toda el área de la azotea.

carga lineal que simulara los muros divisorios, bajando del grupo 2 al grupo 1, en menú superior Cargas Carga se introduce el valor de 0.82 ton/mi, y se acepta

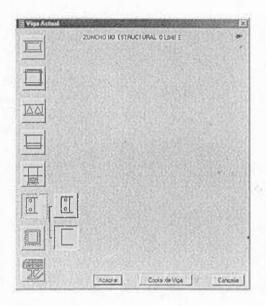


Se marca sobre las vigas de desplante .

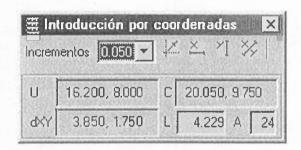


primera revision del trazo, de menu superior Calcular Revisar Geometria de todos los Grupos, al no presentarse nigun tipo de error geométrico se procede a la captura de la cimentación.

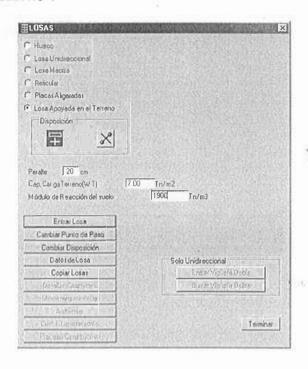
En el Grupo 0 del menu **Vigas/Muros** se selecciona zuncho estructural o límite, ésto con el fin de delimitar el tamaño de las zapatas



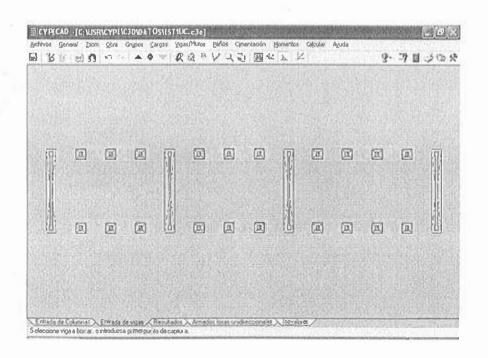
El tamaño de la zapata aislada es de 110x110x20 cm y en los muros de cortante de 950x110x20 cm, esté trazo se efecta de manera rápida con el posicionador por coordenadas dando los incrementos en los eje X,Y.



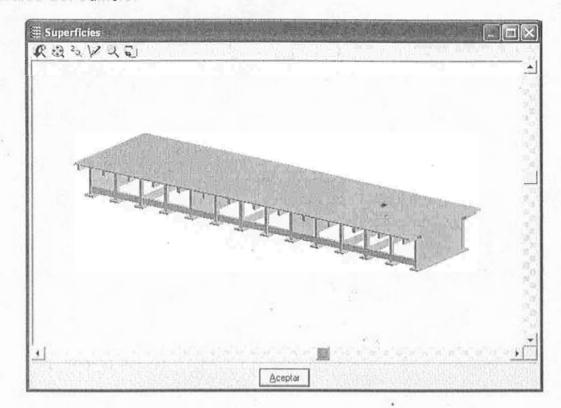
superior **Paños Losas** se selecciona losa apoyada al terreno y se proporciona el peralte de 20 cm, la capacidad de terreno de 7 ton/m2 y modulo de reacción del suelo de 1900 ton/m3.



En **Entrar Losa**, se señala el área dibujada alredeor de las columnas y los muros de cortante para indicar que es losa. Resultando el trazo como se muestra a continuación.



estructurales del edificio.

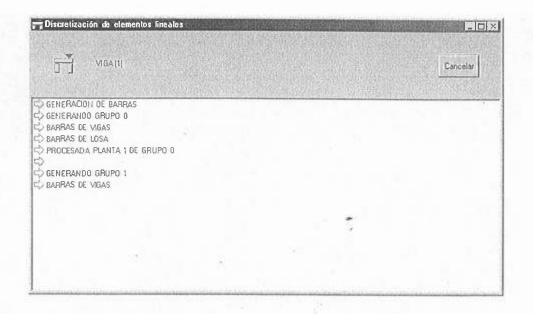


Concluída con la captura de datos se revisa en: calcular Revisión de Geometría del Grupo Actual .

Si se llega a indicar algun tipo de error, es fácil de corregir ya que indica en que grupo/elemento se encuentra.

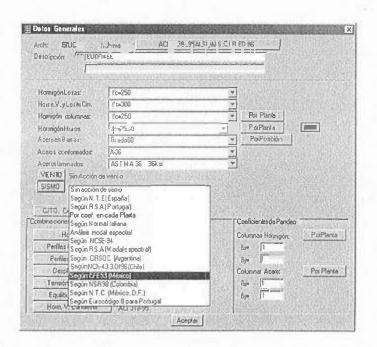
Después de que se revisa toda la estructura y esta correcta, se procede a efectuar la primer corrida del programa únicamente con cargas gravitacionales y efectuando las correcciones de los errores u observaciones que el programa indique.

En menu Calcular/Calcular Obra incluyendo Cimentación, el programa inicia el diseño de la estructura, apegado a normas y cargas a nuestra elección.

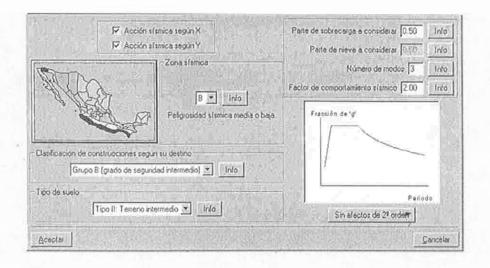


Terminada la primer parte del diseño se revisan los errores que se presentan, se corrige y se vuelve a correr el programa.

Después de esta etapa del diseño, se procede a capturar datos por la acción de sismo, en la opción de Datos Generales.



Se indica la norma vigente para la región, se selecciona sismo, y en la ventana de edición se capturan los datos.



Despues de terminada la captura de datos por acción de sismo, se vuelve a recalcular la estructura. Una vez que se efectua de nuevo el cálculo se procede a la correccion de los posibles errores u observaciones que se presentan. Seguido se efectuan las correcciones y se recalcula la estructura.

Finalmente, concluido el cálculo total de la estructura, se procede a la impresión de los planos estructurales.

IV.- MEMORIA DE CÁLCULO

4.1 Introducción

La memoria de cálculo representa información muy valiosa, ya que a través de esta es posible verificar la información general del proyecto, así como obtener el costo aproximado del total de la estructura, además de ser un requisito al momento de realizar un tramite para construcción.

Pulsando en el icono de la impresora, aparece una serie de listados disponibles. Para este proyecto se presenta la memoria de cálculo de datos generales de la obra.

4.2 Memoria de Cálculo

Terminado con el proceso de introducción de datos, analizados y siendo aceptados por el ingeniero responsable del proyecto, se procede a la impresión de la memoria de cálculo, la cual se presenta a continuación.

1.DATOS GENERALES DE LA ESTRUCTURA

Proyecto: EDIF14EE

Clave: EST1UC

2.DATOS GEOMETRICOS DE GRUPOS Y PLANTAS

Grupo	NOMBRE DEL GRUP	O Planta	NOMBRE PLANTA	Altura	Cota
2	LOSA 2	2	LOSA 2	3.00	3.00
1	Desplante	1	Desplante	0.90	0.00
0	Cimentación				-0.90

3.DATOS GEOMETRICOS DE COLUMNAS, MUROS DE CORTANTE, Y MUROS

3.1 Columnas

GI: Grupo Inicial GF: Grupo Final

ANG: Angulo de la columna en grados sexagesimales

Datos de las columnas

Referencia	С	oord(P.	Fijo)	GI- GF	V	in. Exterior	Ang.	Punto Fijo	(0)
C2	(3.24,	0.00)	0-2	Sin	vin.exterio	r 0.0	Centro	
								4	
*		- 2		79					
· ·									
C13 Centro	(38.88,	0.00)	0-2	Sin	vinculación	exterio	0.0	
C15 Centro	(3.24,	8.00)	0-2	Sin	vinculación	exterio	0.0	
W.		27		- 4					
¥2.						**		**	
C24 Centro	(38.88,	8.00)	0-2	Sin	vinculación	exterior	0,0	

Fecha:19/03/02

3.2 Muros de cortante

- Las coordenadas de los vértices inicial y final son relativas al punto de inserción.
- Las dimensiones est n expresadas en metros.
- Las coordenadas del punto de inserción son absolutas.

Geometria de muros de cortantetipo usadas

Planta							Vért	ice	S		
	Muro de	cortante	GI- GF	Lado		icial				Final	
	me		0-2	1	(0.00,	0.00)	(0.00,	0.45)	2
			38-11-2	2	(0.00,	0.45)	(0.00,	8.00)	2
			Exem:	3	(0.00,	8.00)	_(0.00,	8.45)	2

Dimensiones Izquierda+Derecha=Total
0.10+0.10=0.20
0.10 + 0.10 = 0.20
0.10+0.10=0.20
0.10+0.10=0.20
0.10+0.10=0.20
0.10+0.10=0.20

Referencia	Vinculación Exterior					
Cl	Sin	vinculación	exterior			
C5	Sin	vinculación	exterior			
C9	Sin	vinculación	exterior			
C14	Sin	vinculación	exterior			

4.DIMENSIONES, COEFICIENTE DE EMPOTRAMIENTO Y PANDEO EN CADA PLANTA

	Rei	ferenci	ia C	olumna	Planta	Dimensiones	Coefs.	Empotramiento
							Cabeza	Pie
1	Para	todas	las	Columnas	2	0.35×0.45	1.00	1.00
					1	0.35×0.45	1.00	1.00

Re:	ferenci	La Co	Coefs. Pandeo'X		
Para	todas	todas las Columna		1.00	1.00
				1.00	1.00

5.LISTADO DE LOSAS

TIPOS DE LOSAS CONSIDERADAS

DESCRIPCION: losaprop

NOMBRE PERALTE ENTREEJE ANCHO ANCHO MIN. NERVIO PESO PROPIO(Tn/m2)

LOSAPROP 10+5 67 10 S:10-D:20-T:30 S:0.29-D:0.31-T:0.33

6.NORMAS CONSIDERADAS

CONCRETO..... ACI 318-95

A. FORMADOS EN FRIO..... AISI

ACEROS LAMINADOS Y ARMADOS AISC ASD 89

7.ACCIONES CONSIDERADAS

7.1 GRAVITATORIAS

NOMBRE DEL GRUPO	C.V. CARGAS	MUERTAS
LOSA 2	0.10	0.25
Desplante	0.00	0.00

7.2 VIENTO

Sin acción de viento

7.3 SISMO

Según CFE93 (México)

No se realiza análisis de los efectos de 2º orden Acción sísmica según X Acción sísmica según Y

Parte de carga viva a considerar: 0.50
Zona sísmica: B
Peligrosidad sísmica media o baja.
Grupo B (grado de seguridad intermedio)
Tipo de terreno: Tipo II: Terreno intermedio
Criterio de armado a aplicar por ductilidad: Riesgo moderado
Número de modos: 3
Factor de comportamiento sísmico: 2.00

7.4 CJTO, CARGAS ESPECIALES

NSCCE	CONDICIONES
1	Peso propio
2	Carga viva

7.6 LISTADO DE CARGAS

CARGAS ESPECIALES INTRODUCIDAS (en Tm, Tm / m y Tm / m2)

GRUPO C.C.E. TIPO VALOR

1 1 Lineal 0.82

8.COMBINACIONES CONSIDERADAS

CONCRETO	О.,							 :	ACI	318-95
DIMENS.	DE	VI	GAS	CE	NTRA	DOR	AS	 :	ACI	318-95
EQUILIBI	RTO	DE	CIN	1EN	PACT	ONE	S.		ACT	318-95

9.MATERIALES UTILIZADOS

9.1 CONCRETOS

CONCRETO	PLANTAS	F'c Kg/cm2	GAMMA	C
f'c=250	Todas	250	1.00	
f'c=250	Todas	250	1.00	
f'c=250	Todas	250	1.00	
f'c=250	Todas	250	1.00	
	f'c=250 f'c=250 f'c=250	f'c=250 Todas f'c=250 Todas f'c=250 Todas	f'c=250 Todas 250 f'c=250 Todas 250 f'c=250 Todas 250	Kg/cm2 f'c=250 Todas 250 1.00 f'c=250 Todas 250 1.00 f'c=250 Todas 250 1.00

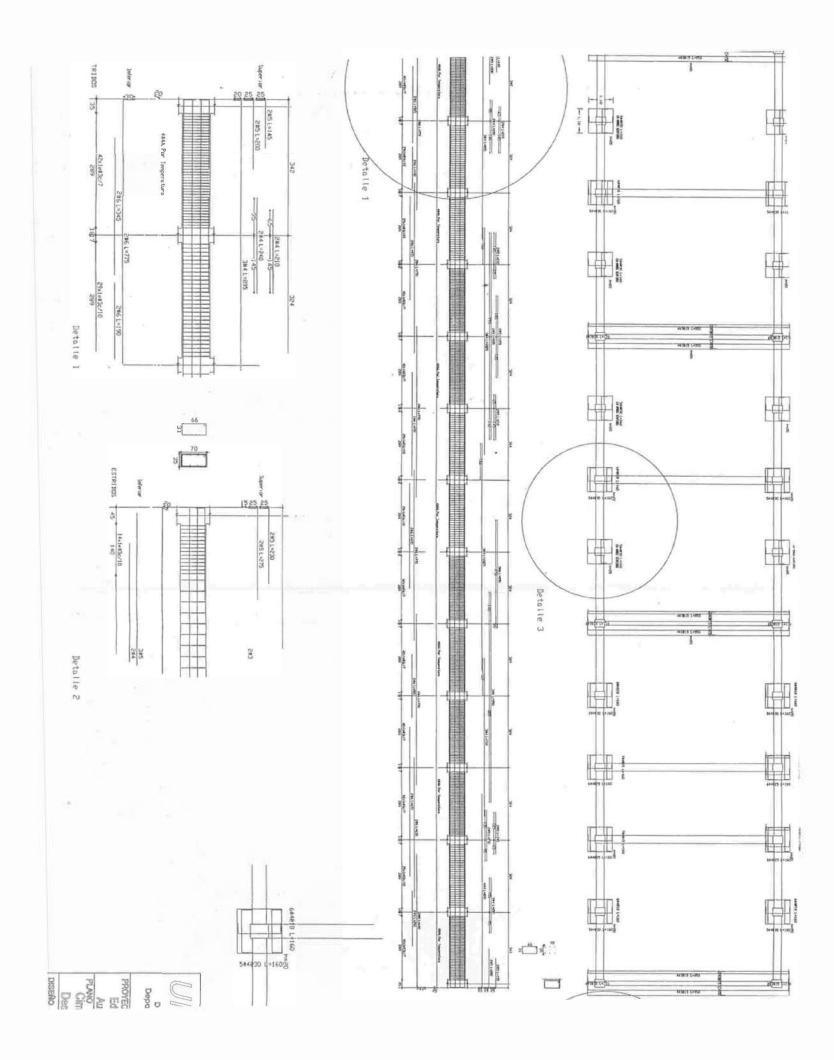
9.2 ACEROS POR ELEMENTO Y POSICION

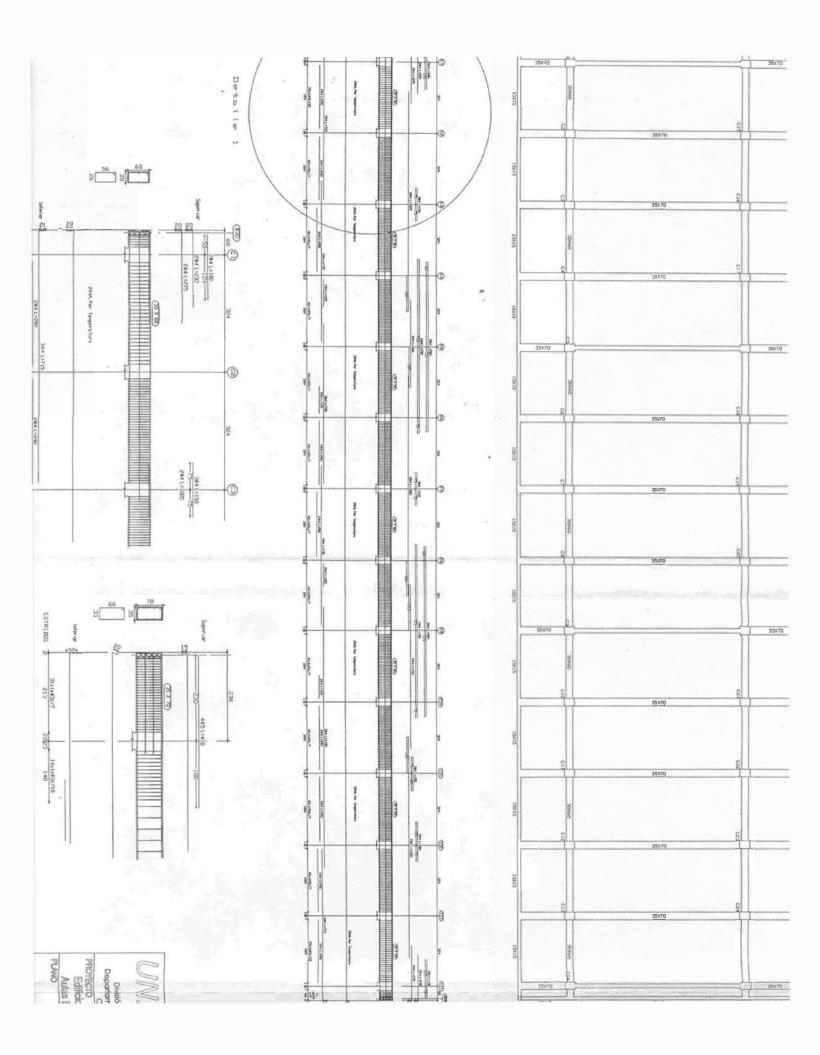
9.2.1.ACEROS EN BARRAS

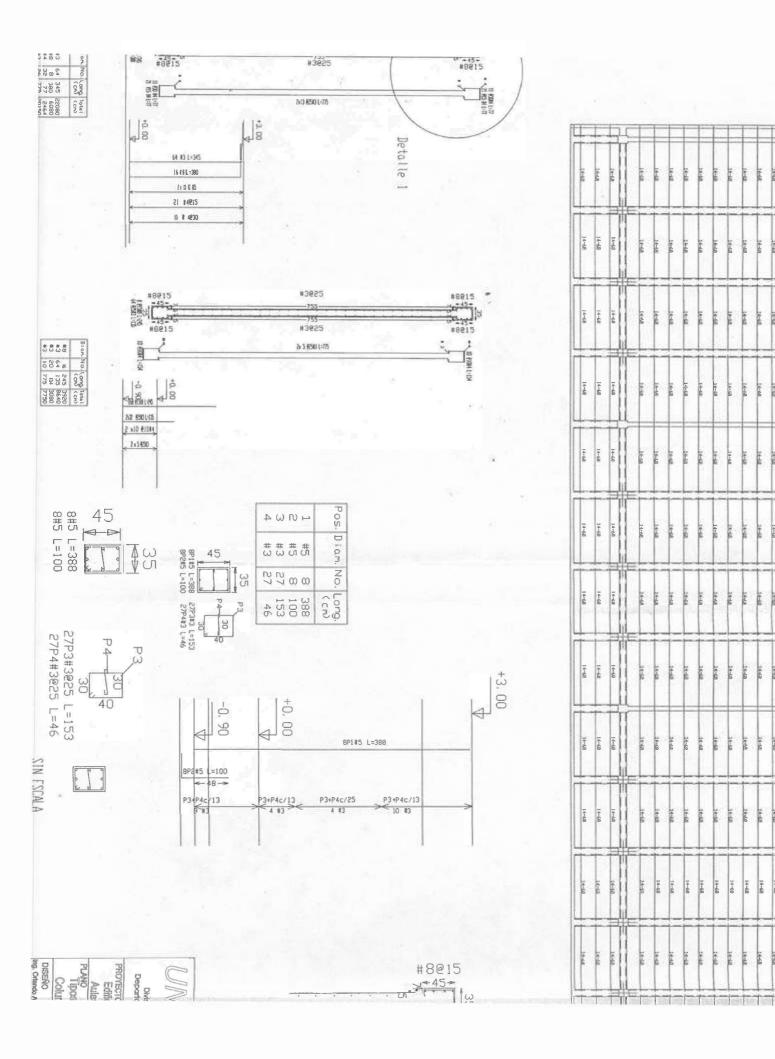
ELEMENTO	POSICION	ACERO	nd	/ g/cm2	GAMMAS
Columnas y Muros de	cortante Todo el armado	Grado	60	4200	1.00
Vigas	Todo el armado	Grado	60	4200	1.00
losas	Todo el armado	Grado	60	4200	1.00
Losas de cimentació	n Todo el armado	Grado	60	4200	1.00

Los planos de construcción son las herramientas gráficas más importantes de los proyectos, ya que marcan la pauta a seguir a lo largo de este. Aquí se presentan algunos de los planos que el programa ofrece al terminar la elaboración de un proyecto, envía los dibujos en formato DXF para editar en AUTOCAD.

El programa ofrece gran variedad en la selección de planos, anexándole las cuantías de obra ya sea por grupo o total.







V.- CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES

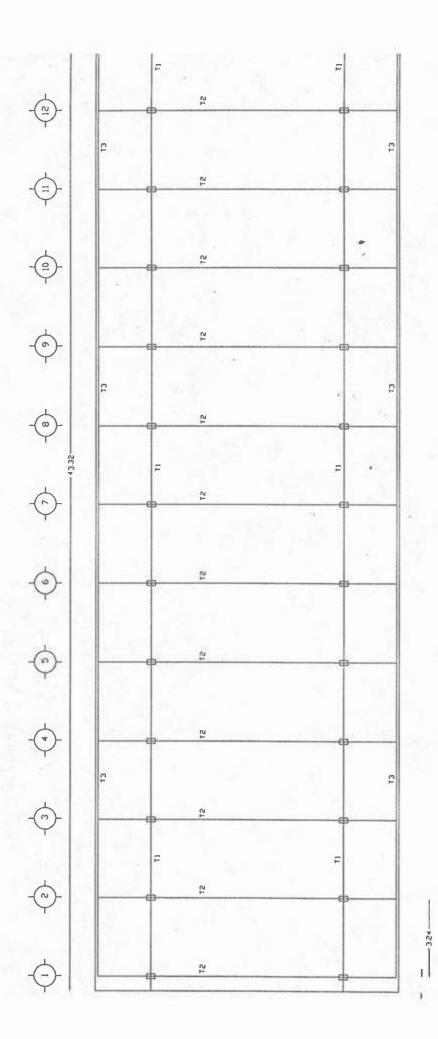
De acuerdo con el diseño realizado con el apoyo de CYPECAD, se puede concluir que este es un programa que permite al ingeniero realizar diseño estructural de manera sistematizada, confiable y sobretodo oportuna y actual a un costo competitivo; aunque en este trabajo no se efectuó análisis de costos. Como un valor agregado se tiene la elaboración automática de planos, por lo que no resulta necesaria la contratación de dibujantes especializados, solo se requieren conocimientos básicos de Autocad. El procedimiento es sencillo y de fácil aplicación. Una limitante que se presentó al efectuar este diseño fue que CYPECAD no realiza el diseño de losas inclinadas.

Entre las principales recomendaciones a seguir al utilizar este programa se tiene que antes de iniciar un proyecto, se deben tener bien definidos todos los elementos estructurales que se van a utilizar para realizarlo, evitándose la recaptura de elementos que no sean aptos para la estructura, lo que a su vez vuelve lento y tedioso el diseño. Por otro lado, la utilización de este programa no significa olvidarse de la teoría y metodología básica de diseño, ya que CYPECAD no debe sustituir el trabajo del ingeniero civil, solo es una herramienta para hacer más eficiente su labor.

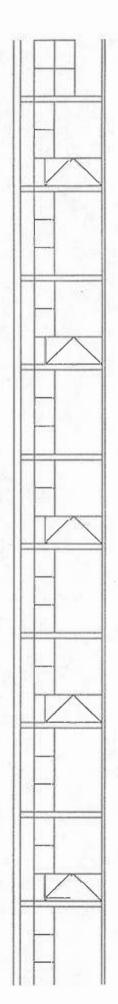
diseño estructural, por lo que sería muy benéfico promover su aplicación desde niveles estudiantiles hasta profesionales muy experimentados. Sin embargo, la inversión inicial que significa adquirir el equipo de computo y el mismo programa, representa una limitante para la mayoría de las escuelas de ingeniería civil del país, así como para profesionistas o pequeñas empresas del ramo. No obstante, cada día son más las instituciones que se preocupan por estar a la par con el desarrollo tecnológico de nuestros tiempos y adquieren equipos como este. Ejemplo de ello es nuestro Departamento de Ingeniería-Civil, quien se inicia en los cursos de pretitulación con este tipo de tecnología.

CYPE Ingenieros (2000), *Manual del Usuario*. Ed. Alicante España
CYPE Ingenieros (2000), *Ejemplo Practico*. Ed. Alicante España
DEACERO, Manual Técnico

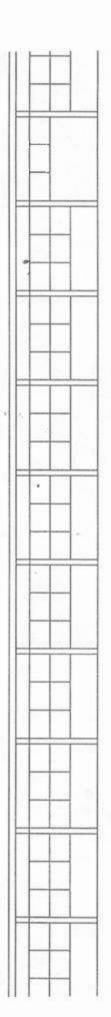
Planos Preliminares de Proyecto en Planta y Fachadas



PLANTA DE EDIFICIO



FACHADA FRONTAL



FACHADA POSTERIOR

De los peso volumétrico de materiales de construcción.

Piedras naturales

MATE	RIALES	PESO	Ton/m ³
		VOLUMETRICO	
		MAXIMO	MINIMO
Areniscas		2.50	1.80
Basaltos	Dividesin Ad	2.60	2.40
Granito		2.60	2.40
Mármol		2.80	2.50
Pizarras		2.80	2.30
Tepetates	Secos	1.60	0.75
	Saturados	1.90	1.30
Tezontles	Secos	1.20	0.70
	Saturados	1.60	1.10

Piedras artificiales.

MATERIALES	PESO	Ton/m ³
	VOLUMETRICO	
	MAXIMO	MINIMO
Concreto simple:		
Clase I	2.3	2.1
Clase II	2.1	1.9
Concreto reforzado		
Clase I	2.4	2.2
Clase II	2.2	2.0
Mortero de cal y arena	1.8	1.5
Mortero de cemento y arena	2.1	1.9
Tabique de barro hecho a mano	1.5	1.3
Tabique prensado o extruido	2.1	1.6
Bloque de concreto tipo pesado	2.1	1.9
Bloque de concreto tipo intermedio	1.7	1.3
Bloque de concreto tipo ligero	1.3	0.9
Mampostería de piedras naturales	2.5	2.1

MATERIALES	PESO	Ton/m ³
	VOLUMETRICO	
	MAXIMO	MINIMO
Caoba (seca)	0.55	0.65
Caoba (saturada)	0.70	1.00
Cedro (seco)	0.40	0.55
Cedro (saturado)	0.50	0.65
Oyamel (seco)	0.30	0.40
Oyamel (saturado)	0.55	0.65
Pino (seco)	0.45	0.65

MATERIAL	PESO	Ton/m ³
	VOLUMETRICO	0.0
	MAXIMO	MINIMO
Pino (saturado)	0.80	1.00
Encino (seco)	0.80	0.90
Encino (saturado)	0.80	1.00
Vidrio plano	0.80	3.10
Azulejo	10.0	15.0
Mosaico de pasta	25.0	35.0
Mosaico de terrazo (20x20)	35.0	45.0
Mosaico de terrazo (30x30)	45.0	55.0
Granito de terrazo	55.0	65.0
Loseta asfáltica o vinílica	5.0	10.0
Falso plafón de aplanado (incluye malla)	40.0	
Mármol de 2.5 cm de espesor	52.5	
Cancelería metálica para oficina	35.0	l nite
Tabla roca de 1.25 cm	8.5	

The state of the s	1		1	
a) Habitación (casa-habitación, departamentos, viviendas, dormitorios, cuartos de Hotel, internados de escuelas, cuarteles, Correccionales, hospitales y similares	70	90	170	1
b) Oficinas, despachos y laboratorios.	100	180	250	2
c) Comunicación para peatones(pasillos, escaleras, rampas, vestíbulos y pasajes de acceso libre al publico.	40	150	350	3,4
d) Estadios y lugares de reunión sin a sientos individuales.	40	350	450	5
e) Otros lugares de reunión (templos, Cines, teatros, gimnasios, salones de baile, restaurantes, bibliotecas, aulas, Salas de juego y similares.	40	250	350	5
f) comercios, fabricas y bodegas.	0.8Wm	0.9Wm	Wm	6
g) Cubiertas y azoteas con pendiente no mayor de 5%	15	70	100	4,7
h) Cubiertas y azoteas con pendiente Mayor de 5%.	5	20	40	4,7,8
i) Volados en vía publica(marquesinas, Balcones y similares.	15	70	300	
j) Garajes y estacionamientos(para auto- móviles exclusivamente)	40	100	250	9

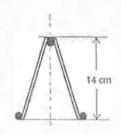
Diseño de Viguetas Prefabricadas con Armaduras Deacero 14/36

TO BU UN U DE TABLE TO THE COLUMN

DISEÑO DE VIGUETAS PREFABRICADAS CON ARMADURA SACERO 14/36

ES	SPECIFICACIONE	S	
ARMADURA 14/36*	DIAMETRO	AREA (mm²)	Fy (kg/cm²)
VARILLA SUPERIOR	1/4" Ø (8.35 mm)	32	6000
DIAGONALES	CAL, 8 (4.11 mm)	13	5000
INFERIORES	3/16° Ø (4.76 mm)	18	6000

*EL PAIMER NUMERO INDICA EL PERALTE DE LA ARMADURA = 14cm EL SEGUNDO EL AREA TOTAL DE LAS VARILLAS INFERIORES= 36 mm²





12 cm

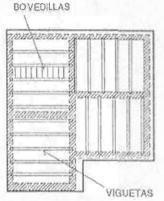
15 cm

PATINDE CONCRETO

5 cm REC.

LIBRE

1 cm



1

3

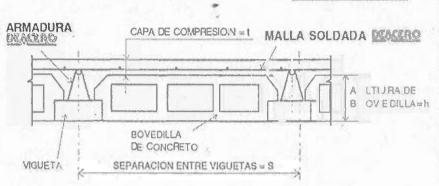
3

1

79

2

PLANTA DE LOSA



CORTE ESTRUCTURAL

TABLA DE CALCULO DE ACERO ADICIONAL

SISTEMA VIGUETA- BOVEDILLA LOSA (15 + 4)/67

ARMADURA DE CONCRETO: 15 x 20 x 60 cm = 18 kg/pza

BOYEDILLA DE CONCRETO: 15 x 20 x 60 cm = 18 kg/pza ESPESOR DE CAPA DE COMPRESION, 1 = 4 cm

SEPARACION ENTRE VIGUETAS, S=67cm

ACERO Fy = 6000 kg/cm², CONCRETO f c = 200 kg/cm²

PESO DE ACABADOS PESO PROPIO

100 kg/m² 296 kg/m²



	ACERO ADICIO	DNAL	As			CLARO DE	DISEÑO (m)		
VIGUETA TIPO"	VAR. DA 6000 As	TOTAL							
	VAN. DA 0000	(mm²)	(usu ₅₎	100	170	250	300	350	400
14-36		0	36	2.35	2.17	2.02	1.94	1.86	1.80
14-54	1 Ø 3/16	ts	54	2.87	2,68	2,47	2.37	2.28	2.20
14-68	10 14	32	68	3.22	2.98	2.77	2.66	2.56	2.47
14-72	203/16	36	72	3.31	3.07	2,85	2.73	2.63	2.54
14-85	105/16	49	85	3.59	3.33	3.09	2.97	2,85	2.75
14-100	201/4	54	100	3.89	3.61	3,35	3,21	309	2.98
14-117	1 0 5/16 + 1 0 1/4	81	117	4.21	3.90	3.62	3.47	3.34	3.22
14-134	2Ø5/16	98	134	4.50	4.17	3.87	3.71	3,57	3.44
14-152	205/16+103/16	116	152	478	4.43	4.11	3,94	3.80	3.68
t4-166	205/16+101/4	130	166	4.99	4.63	4.29	4.12	3.96	3.82
14-183	3 Ø 5/16	147	183	5.11	4.85	4.50	4.32	4.16	4.01
14-198	20 5/16 +2 01/4	162	198	5.22	4.99	4.68	4.49	4,32	4.17
14-215	305/16+101/4	179	215	5.34	5.10	4.87	4.67	4.49	4.34
14-232	4 Ø5/16	196	232	5.45	5.21	4.98	4.84	4.66	4.50

* EL PRIMER NUMERO INDICA EL PERALTE DE LA ARMADURA = 14 on

EL SEGUNDO NUMERO INDICA EL AREA TOTAL (mm²) DE ACERO DE REFUERZO EN EL PATIN DE LA VIGUETA, NOTA: LOS CLAROS RESALTADOS ESTAN CORREGIDOS POR DEFLEXION.

CONTINUA.

