UNIVERSIDAD NACIONAL AUTÓNOMA DE MÉXICO FACULTAD DE ARQUITECTURA

TESIS:

HOTEL PRINCESS SAN PEDRO SULA, HONDURAS

PRESEN-A:

ARNOLDO OCHOA REYES

JURADO:

Ara. Eduardo Navarro Guerrero (presidente)

Arq. Antonio Biosca Azamar (vocal)

Arq. Manuel Medina Ortiz (secretario)

ENERO 2005



m 340746

ÍNDICE

CA	PÍTULO I	1
INTR	RODUCCIÓN	1
	PÍTULO II	
OB.	JETIVOS	2
CA	PÍTULO III	3
FAC	CTORES SOCIO CULTURALES	3
CA	PÍTULO IV	4
ANA	ÁLISIS DEL MEDIO FÍSICO	4
CA	PÍTULO V	7
REG	QUISITOS TÉCNICOS	7
CAI	PÍTULO VI	8
MEN	MORIA DESCRIPTIVA DEL PROYECTO	8
CAI	PÍTULO VII	11
ESQ	UEMA, FUNCIONAMIENTO DE PROGRAMAS Y EDIFICIOS ANÁLOGOS PROGRAMAS	11
	ÁREAS PÚBLICASCENTROS DE CONSUMO	
	ÁREAS DE SERVICIO	13
72	HABITACIONES	14
/ odan	HOTEL PRINCESS MANAGUA	15
	HOTEL FIESTA INN CELAYA	
CA	PÍTULO VIII	19
8.1	MORIA DE CÁLCULO ESTRUCTURALDESCRIPCIÓN DEL SISTEMA ESTRUCTURAL	19
8.2	ESPECIFICACIÓN DE MATERIALES	19

8.3	ANÁLISIS DE CARGAS	20
8.4	ANÁLISIS ESTRUCTURAL	25
8.5	DISEÑO ESTRUCTURAL:	26
CA	PÍTULO IX	36
MEN	MORIAS DE INSTALACIONES	36
9.1	MEMORIA DESCRIPTIVA GENERAL	36
9.2	MEMORIA DESCRIPTIVA DE INSTALACIÓN HIDRÁULICA	38
9.3	MEMORIA DESCRIPTIVA DE INSTALACIÓN SANITARIA	62
9.4	MEMORIA DE CÁLCULO DE INSTALACIONES ELÉCTRICAS	69
CAI	PÍTULO X	101
PRE	SUPUESTO	101
1 1 1 1		
CAL	РÍTULO XI	102
BIBL	IOGRAFÍA:	102
CAI	PÍTULO XII	103
PIAI	NOS	103
1 11	TWW	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·



CAPÍTULO I

INTRODUCCIÓN

Se propone la realización de un hotel en a ciudad de San Pedro Sula para alojar hombres de negocios tanto del interior como del exterior y a los turistas que han venido en aumento últimamente.

Esta edificación tendrá características especiales, ya que dadas sus funciones, será un centro de negocios que un centro turístico propiamente dicho; se proyectará un salón de convenciones y banquetes que pueda ser dividido fácilmente en espacios más pequeños en los cuales puedan llevarse a cabo reuniones, conferencias, exposiciones, juntas, etc.

De este modo el hotel prestará servicios de hotelería tales como alojamiento, comidas y bebidas, servicios ejecutivos y complementarios como salones de eventos, piscina y estacionamiento de vehículos. Donde el huésped disfrutará cada una de sus áreas, sin importar si su estadía es de negocios o bien de recreación familiar haciéndolo sentir como en casa.

CAPÍTULO II

OBJETIVOS

Actualmente en la República de Honduras y específicamente en la ciudad de San Pedro Sula, no existe un hotel con las características y ubicación propuesta por el proyecto. Este vendrá a suplir la necesidad insatisfecha del turista que visita el país por motivos de negocios o trabajo que demandan de un hotel diseñado, equipado y localizado en un lugar accesible al área comercial de Honduras a un precio competitivo. (Generalmente el turista de vacaciones está dispuesto a pagar más por el hotel, porque hace extenso uso de sus instalaciones recreativas).

Alrededor de donde se construirá el hotel se encuentran localizadas instituciones financieras, oficinas gubernamentales y la naciente zona viva de San Pedro Sula.

Durante los últimos años, en Honduras se ha registrado un incremento en el turismo, lo que ha significado que el sector se coloque como el tercer rubro generador de divisas para el país.

Dentro de esta clasificación de turismo se encuentran aquellos visitantes residentes en el extranjero que permanecen por más de 24 horas en el país, dentro de ellos se incluyen los que viajan por motivo de negocios o trabajo. Estos últimos constituirán el segmento de mercado meta del hotel en San Pedro Sula.

Es importante hacer notar que según las estadísticas hoteleras, el 80.8% de los turistas que visitan San Pedro Sula, lo hacen por razones de negocio y/o trabajo. Esto evidencia el interés de extranjeros en incrementar relaciones comerciales con este país, los cuales, como consecuencia, requieren de servicios integrales de hotelería, en donde puedan encontrar los servicios ejecutivos necesarios para desarrollar su actividad. Es notoria la tendencia de empresarios por buscar un hotel que les facilite el acceso a oficinas gubernamentales y financieras para realizar sus gestiones sin necesidad de recorrer mucha distancia, por lo que la ubicación del proyecto constituye un factor de éxito.

CAPÍTULO III

FACTORES SOCIO CULTURALES

3.1 NECESIDAD SOCIAL

El fin de este tema de tesis es participar en la solución del problema de hospedaje temporal en la ciudad de San Pedro Sula.

La ciudad de San Pedro Sula guarda una posición geográfica favorable para visitantes nacionales e internacionales, esta ciudad no es turística, la gran mayoría de sus visitantes son personas de negocios.

La aceptación se origina en el desarrollo comercial e industrial de la zona y por la hospitalidad de sus habitantes.

Por lo anteriormente dicho, el hotel deberá contar con todos los servicios y total confort para satisfacer las exigencias de la vida moderna de hospedaje.

3.2 GÉNERO DEL EDIFICIO

El hotel es una edificación que tiene como primer objetivo "alojar con comodidad y/o lujo a un número, por lo general no escaso, de huéspedes o viajeros". Por lo mismo el hotel es de género habitacional.

La edificación será dividida en cinco zonas principales:

- Zona Pública.
- Zona Administrativa.
- Zona Habitacional
- Zona Social v recreativa.
- Zona de Servicio y Mantenimiento.

Se pretende proporcionar al usuario un conjunto de espacios adecuados para que realice sus actividades satisfactoriamente.

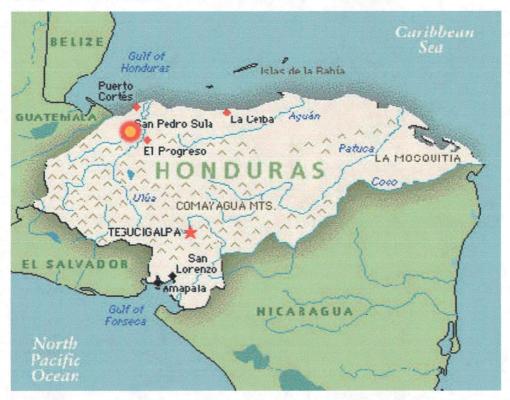
El edificio expresará su carácter mediante el uso adecuado de los elementos arquitectónicos para lograr un lenguaje claro y limpio.

CAPÍTULO IV

ANÁLISIS DEL MEDIO FÍSICO

4.1 LOCALIZACIÓN

Ubicación de la ciudad de San Pedro Sula en Honduras



La ciudad de San Pedro Sula se encuentra ubicada al noroeste de Honduras entre 13°10' y 16°30' de latitud norte y 83°30' y 89°30' longitud oeste.

El clima es un factor importante, pues su influencia es decisiva para el buen desarrollo de las actividades humanas que realizarán los huéspedes y se tomará en cuenta para el funcionamiento del hotel en sus aspectos técnicos y de diseño arquitectónico.

El clima en San Pedro Sula es tórrido y su temperatura es de 32°C en mayo y 10°C en diciembre.

Para evitar los efectos que se dan por las bajas y altas temperaturas es necesario utilizar sistemas de clima artificial.

El acceso principal es por la Avenida Circunvalación, esta es una vía muy concurrida por lo que se proyectará una calle interior dentro de la propiedad para que los autos no se tengan que estacionar sobre la avenida y puedan circular funcionalmente hacia el acceso de grupos y hacia el estacionamiento.

El acceso de servicio será por la Calle 10.



La infraestructura con que cuenta el terreno es completa: red de agua potable, red de alcantarillado municipal, red de energía eléctrica, red de teléfonos y alumbrado público.

La topografía del terreno es totalmente plana y tiene una forma trapezoidal.

Estudios realizados por los laboratorios de Suelos del Estado, indican que el subsuelo es favorable para la construcción, encontrándose la base o suelo firme para cimentar a partir de una profundidad promedio de 1.80 m.

Los mismos estudios demuestran que la resistencia del terreno fluctúa entre 5 y 6 ton por cm².

4.2 ASOLEAMIENTO

El asoleamiento influirá en:

- Orientación
- Brillantez de colores.
- Aislamiento de cubiertas y aleros.
- Profundidad de locales insolados.
- Tratamiento de fachadas.

4.3 TEMPERATURA

El clima de San Pedro Sula es considerado dentro de los cálidossubhúmedos que predominan durante todo el año.

Los meses más cálidos son mayo y junio y los meses más fríos son diciembre y enero.

El clima influirá en:

- La ventilación y refrigeración de espacios.
- Claros en los vanos o ventilas.
- Aislamiento térmico de los materiales.

4.4 PRECIPITACIÓN PLUVIAL

La precipitación pluvial es moderada, siendo la temperatura de lluvias de mayo a noviembre.

Influirá en:

- En el número de bajantes y su diámetro.
- Áreas de desagüe pluvial.
- Tipo de cubierta y protección.
- Impermeabilizante.

4.5 VIENTOS

La dirección de los vientos dominantes que llegan a San Pedro Sula es del W, casi siempre diurnos.

Los vientos destructivos son del NE. (ciclones) procedentes del Caribe con velocidades de 90 Km/h.

Influirá en:

- Ventilación.
- Orientación.
- Estructura.
- Conveniencias.
- Protección y control de vientos por medios artificiales o naturales.

CAPÍTULO V

REQUISITOS TÉCNICOS

5.1 MATERIALES EMPLEADOS

Es posible encontrar en el mercado hondureño casi cualquier tipo de material para la construcción.

Los materiales de la región son: piedra braza, ladrillo de lava, varios tipos de bloques de celosías, mosaicos, distintos tipos de grava, arena, cemento.

El resto de los materiales son llevados a San Pedro Sula de otros lugares (principalmente de EE.UU.) sobre todo los necesarios para realizar las instalaciones eléctricas, sanitarias e hidráulicas y los trabajos de carpintería y herrería.

5.2 SISTEMAS CONSTRUCTIVOS

Los sistemas constructivos que utilizaremos son:

Cimentación. Zapata aislada, zapata corrida de concreto, entrepisos y

cubierta Joist Losa.

Muros. Block de cemento de tablaroca.

Techos. Losa de concreto con el sistema Joist Losa.

Pisos. Cerámica, mármol, concreto, adocreto, madera, pasto

alfombra, alfombra, etc.

Se usarán los materiales más convenientes, ya sea locales o de importación ya que por no contar con una industria de la construcción local, los aranceles para este tipo de edificaciones son muy bajos.

CAPÍTULO VI

MEMORIA DESCRIPTIVA DEL PROYECTO

El hotel ha sido concebido y diseñado para ser ubicado en la categoría de cinco estrellas, enfocando al segmento de hombres de negocios y turistas demandantes de hotelería de alta categoría.

Su ubicación dentro de la ciudad de San Pedro Sula, Honduras se localiza en la zona de mayor desarrollo comercial y donde se encuentran las más importantes instituciones financieras, se propone una arquitectura tradicional, ya que se piensa proponer este proyecto a la cadena PREMIUM & CONFORT HOTEL, cuya imagen de marca sitúa sus instalaciones hoteleras en un ambiente europeo conservador en cuyo nicho están favorablemente posicionados.

Formalmente el proyecto se desarrolló en un bloque horizontal muy compacto, debido a lo reducido del predio seleccionado, procurando un ritmo en el cambio de alturas de los volúmenes y rompiendo con la horizontalidad por medio del uso de elementos verticales, enfatizando ingresos y salidas mediante elementos arquitectónicos visibles como son plazas y desniveles.

En el aspecto funcional se propone el uso de desniveles para jerarquizar espacios determinados de dobles alturas, procurando una comunicación visual entre los espacios generados en el proyecto.

Finalmente, en el área técnica del proyecto el sistema estructural de columnas de concreto y losas de entrepiso será a base del sistema Joist Losa así como la cubierta que se proyecta con el mismo sistema.

En conclusión a pesar de su compacto desarrollo, se ha conseguido un perfecto funcionamiento satisfaciendo todas las necesidades de la cadena hotelera antes mencionada.

El proyecto se desarrolla en siete plantas como sigue:

6.1 PLANTA SÓTANO

En esta se ubican principalmente el estacionamiento con los espacios requeridos por la normatividad de la ciudad.

- Lavandería
- Ama de llaves y bodega
- Baños y vestidores de empleados
- Entrega de uniformes
- Escalera y elevador de servicio
- Taller de mantenimiento y gerente de esta área.
- Cuarto de máguinas
- Cuarto de bombas
- Subestación eléctrica
- Escaleras y elevadores de huéspedes

6.2 PLANTA BAJA (PRINCIPAL)

Este nivel es el más importante, ya que en él se desarrolla la actividad más importante del hotel.

En esta planta se ubican las siguientes áreas:

- Motor lobby
- Calle interior (esta resuelve el acceso tanto al lobby principal, como al salón de banquetes y a la rampa del estacionamiento, sin trastornar la circulación de las calles circundantes).
- Lobby principal
- Escalera y elevadores de huéspedes
- Mostrador de recepción
- Cuarto de equipaje
- Oficina de ventas, reservaciones, cajas de seguridad y central telefónica.
- Locales comerciales
- Bar
- Restaurant y restaurant terraza
- Gran salón de fiestas (ese divisible en tres para realizar eventos más pequeños) con bodega.
- Baños hombres y mujeres
- · Cocina general y cámaras frías
- Comedor de empleados
- Almacén general
- Baños y vestidores alberca
- Cuarto de basura y envases
- Piscina y jardines
- Escalera y elevador de servicio

6.3 PLANTA PRIMER NIVEL

En el área hacia la avenida principal se ubican las oficinas generales.

- Habitaciones King Size
- Habitaciones dobles
- Gimnasio (en este nivel el huésped puede circular libremente sin pasar por áreas públicas, hacia el gimnasio o tomas la escalera exterior para dirigirse a los baños de la piscina y a la piscina misma)
- Escalera y elevadores huéspedes

6.4 PLANTAS 2°, 3°, 4° Y 5° NIVELES

En estas plantas se ubican habitaciones.

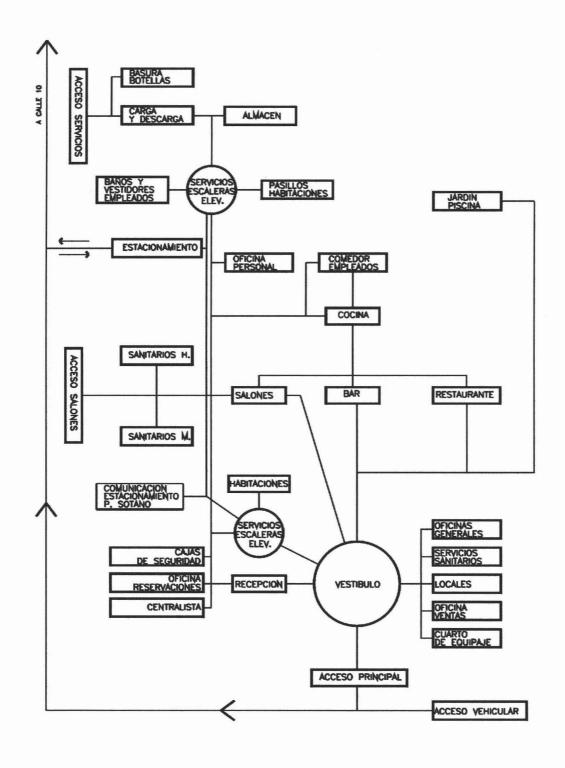
- Escaleras y elevador servicio
- Escaleras y elevadores huéspedes.

e) PLANTA AZOTEA

- Escalera de servicio
- Extracción de ductos de baños.

CAPÍTULO VII

ESQUEMA, FUNCIONAMIENTO DE PROGRAMAS Y EDIFICIOS ANÁLOGOS



7.1 PROGRAMAS

De acuerdo a las necesidades impuestas por un hotel de ejecutivos se desarrolló el siguiente programa:

	ÁREAS PÚBLICAS		Área en proyecto
Motor Lobby			70.50 m ²
Lobby general de acceso			132.10 m ²
Recepción			16.30 m ²
Sanitarios			21.70 m ²
Área de piscina y asolead	lero		255.00 m ²
Sanitarios Piscina	hombres	2 lavabos	12.00 m ²
		2 w.c.	
		1 mingitorio	
	mujeres	2 lavabos	12.00 m ²
		3 w.c.	
Centro de negocios			164.15 m ²
Circulaciones de huésped	es		520.00 m ²
Elevadores de huéspedes			36.60 m ²
Tabaquería			45.00 m ²
		Total =	1293.65 m ²

CENTROS DE CONSUMO	Área en proyecto
Bar con capacidad para 50 comensales	90.30 m ²
Restaurante con capacidad para 108 comensales	195.45 m ²
Total =	285.75 m ²

ÁREAS DE SI	ERVICIO	Área en proyecto
Estacionamiento cubierto (51 autos)		1624.90 m ²
Circulaciones de servicio		260.00 m ²
Ropería pisos		12.30 m ²
Control y vigilancia	and the second s	3.60 m ²
Patio de maniobras		60.00 m ²
Andén de carga		29.15 m ²
Almacén general	der gesteller og skriver skriver fra til en treger er er til ett skriver i det en er ett skriver skriver og bød	62.00 m ²
Basura		10.10 m ²
Botellas y cajas		11.16 m ²
Acceso de personal		4.00 m ²
Entrega de uniformes		8.60 m ²
Acceso mercancía		8.60 m ²
Baños y vestidores de empleados	hombres 3 regaderas	30.00 m ²
	3 lavabos	
	1 w.c.	
	2 mingitorios	
	32 lockers	
	mujeres 3 regaderas	30.00 m ²
	3 lavabos	
	2 W.C.	
	32 lockers	
Ropería		20.00 m ²
Lavandería		90.00 m ²
Ama de llaves		10.00 m²
Bodega ama de llaves	d the free transfer the consequence of the consequence and consequence by the consequence access	5.60 m ²
Conmutador		9.30 m ²
Elevadores de servicio		16.48 m ²
Cocina Principal		87.50 m ²

ÁREAS DE SERVICIO (continuación)	Área en proyecto
Cámaras frías	24.00 m ²
Pantry de apoyo	14.90 m ²
Cuarto de bombas	12.00 m ²
Cuarto de máquinas	90.80 m ²
Subestación - eléctrica	55.00 m ²
Mantenimiento Talleres	40.00 m ²
Total =	2629.39 m ²

SALONES DI	E EVENTOS		Área en proyec	to
Salones de reuniones para 120			191.25	m ²
Foyer salones de reuniones			82.00	m ²
Sanitarios Salones de reuniones	hombres	2 w.c.	20.00	m ²
		2 mingitorios		
		3 lavabos		
	mujeres	3 w.c.	20.00	m ²
		3 lavabos		
		Total =	313.25	m ²

			Área de p	royecto
	HABITACIO	ONES	Área Cuarto	Total
Suite	5 cuartos	Habitación con baño Closet Estancia	48.00 m2	240.00 m ²
Habitación King	69 cuartos	Habitación con baño Closet	29.00 m2	2001.00 m ²
Habitación Doble	42 cuartos	Habitación con baño Closet	29.00 m2	1218.00 m ²
		<u> </u>	Total =	3459.00 m ²

7.2 EDIFICIOS ANÁLOGOS

HOTEL PRINCESS MANAGUA

IMPERIAL HOSPITALITY MANAGEMENT, nace ante la necesidad de establecer en el mercado centroamericano; un tipo de hotelería especial; que conjugará los más altos standares internacionales de eficiencia, con la calidez y amabilidad del servicio local.

Por eso IMPERIAL HOSPITALITY MANAGEMENT es la empresa consultora y asesora en el área hotelera y de servicios, hoy líder en la región. Llenos de dinamismo y confiando en el desarrollo centroamericano, nuestra filosofía de negocios se confirma con la inversión en la ciudad de Managua, Nicaragua, donde en diciembre de 1998 se inaugura Hotel Princess Managua, situado en el área de mayor influencia comercial y turística de la ciudad.



El hotel de Princess Managua se ubica en el Km. 4.5 de la Carretera a Masaya Managua, Nicaragua todos los viajeros.

Alojamiento

A su disposición 104 habitaciones exquisitamente decoradas al estilo europeo, totalmente alfombradas y con todos los servicios tecnológicos modernos para su comodidad, televisión con señal de cable, 3 teléfonos en cada habitación, 2 de éstos con línea directa, "sistema hands free" y discado internacional directo, aire acondicionado y caja de seguridad.

Imperial Floors

Exclusiva área de habitaciones con su propio Lounge Ejecutivo, Concierge para registro express de llegada y salida. Todo el apoyo de



comunicaciones en su centro de negocios, servicio secretarial, fotocopiado, impresora y fax. Desayuno americano de lujo y delicados bocadillos en la noche, cortesía de su hotel.

Facilidades para Huéspedes

Ofrecemos a todos nuestros visitantes diversos servicios, para su comodidad, atención médica (por solicitud), cajillas de seguridad, parqueo bajo techo, tienda típica, lavandería, hielo, acceso a internet, renta de autos, alquiler de máquina procesadora de documentos en su habitación, taxi y servicios secretariales disponibles.

Corriente Eléctrica

Contamos con la fuente de voltaje necesaria para que pueda hacer uso de sus aparatos de viaje. 110/220 v.

Planta de Purificación

Para su seguridad, todas nuestras instalaciones cuentan con el servicio de agua purificada, ya que el hotel tiene su propia planta de purificación.

Restaurante Garden Court

Decorado exquisito y sobrio al estilo europeo, y con todo el sabor de la cocina nacional e internacional. Abierto desde las 6:00 AM a 11 PM

Clancy's Pub

En un agradable ambiente, al estilo pub inglés, donde pueden disfrutar de su bebida nacional o internacional preferida.

Servicio de Habitación

Dispuestos a que se sienta como en su hogar tenemos servicio a su habitación las 24 horas.

Recreación

Si desea tomar el sol y/o efectuar su rutina de ejercicios, ponemos a su disposición nuestra piscina y gimnasio

Facilidades para convenciones y Eventos

Contamos, para su servicio, con un nuevo y moderno Centro de Conferencias y Eventos Sociales, desde 20 a 325 personas, equipados con salones convenientemente ubicados en el complejo. Cada salón posee sistema de aire acondicionado y equipo de iluminación graduable, todo para que pueda realizar su evento con toda comodidad.

HOTEL FIESTA INN ACAPULCO



Fiesta Inn está diseñado especialmente para la gente que trabaja y exige un servicio eficiente y de alta calidad. Instalaciones prácticas, habitaciones de lujo, servicios ejecutivos modernos, todo esto en un sólo hotel.

Fiesta Inn Acapulco se desarrollo durante el año 2000 y se ubica en la Costera Miguel Alemán # 2311.

Localizado en el corazón de la Zona Dorada de Acapulco, con la playa a sus pies, a sólo 20 minutos del aeropuerto y a 5 minutos del Centro de Convenciones, Fiesta Inn Acapulco es una muy buena alternativa para viajes de placer o negocios.

Fiesta Inn Acapulco, cuenta con 224 habitaciones teniendo cinco tipo: 28 de lujo King, 1 habitación para minusválidos, 4 Junior Suite King, 144 Superior Doble, 4 Superior estándar y 43 Superior King. Además cuenta con dos accesos al área de playa, una de ellas con palapas y camastros, 4 salones de eventos, club infantil, restaurante, snack bar, gimnasio, tabaquería, así como servicio a cuartos.





HOTEL FIESTA INN CELAYA



Fiesta Inn Celaya está ubicado en la carretera Panamericana Km. 5 s/n, en la salida a Salamanca, Irapuato, León y Guadalajara. A tan sólo unos minutos de los tres principales parques industriales y con fácil acceso al centro de la ciudad, en donde podrá encontrar una gran diversidad de restaurantes y centros comerciales. Proyecto desarrollado durante el año del 2002.

La ciudad de Celaya se encuentra ubicada estratégicamente en el centro del país, considerado el centro nacional de carga ferroviario, factor que ha impulsado en los últimos cinco años al municipio para ser el de mayor captación de inversiones del sector industrial en el estado de Guanajuato.





El hotel cuenta con 124 habitaciones las cuales se tienen 4 habitaciones tipo, 1 habitación para minusválidos, 2 Junior Suite King, 49 Super Doble y 72 Super King. También cuenta con restaurante-café y lobby bar, servicio a cuartos, centro de negocios, dos salas de juntas, salones para eventos, gimnasio, alberca, tabaquería, estacionamiento, lavandería y tintorería

CAPÍTULO VIII

MEMORIA DE CÁLCULO ESTRUCTURAL

OBRA: HOTEL PRINCESS HONDURAS

UBICACIÓN: AV. CIRCUNVALACIÓN, SAN PEDRO SULA HONDURAS

8.1 DESCRIPCIÓN DEL SISTEMA ESTRUCTURAL

La cimentación se propuso a base de zapatas corridas y zapatas aisladas de concreto armado, rigidizadas con algunas trabes de liga y contratrabes también de concreto armado. Se propusieron algunos muros de contención de concreto armado para conformar el sótano destinado a estacionamientos y servicios.

Para la estructura se propusieron marcos rígidos ortogonales de concreto armado los cuales soportarán un sistema de piso ligero a base de armaduras tipo Joist y una capa de compresión también de concreto armado. Algunas losas pequeñas o de ajuste se propusieron planas macizas; en general los muros interiores y de fachadas serán divisorios y se desligaran totalmente de la estructura principal.

8.2 ESPECIFICACIÓN DE MATERIALES

Se consideraron los materiales de construcción con los siguientes esfuerzos:

Concreto en estructura principal	$f'c = 250 \text{ Kg/cm}^2$
Concreto en dalas, castillos y pisos	f 'c = 200 Kg/cm ²
Concreto en plantillas	f'c = 100 Kg/cm ²
Acero de refuerzo	$fy = 4200 \text{ Kg/cm}^2$
Alambrón (No. 2)	fy = 2530 Kg/cm^2
Mampostería de bloques	fm = 15 Kg/cm ²

 $v^* = 2.5 \text{ Kg/cm}^2$

8.3 ANÁLISIS DE CARGAS

CARGAS GRAVITACIONALES

Para el diseño estructural se consideraron las siguientes cargas gravitacionales:

LOSA DE AZOTEA:	30	Kg/m ²	
(cubierta inclinada)	Mortero:	60	er
	Panel W:	140	er
	Peso adicional:	20	rr
	C. muerta =	250	Kg/m ²
C.M.	+ C.V. max = 250 + 50 =	300	Kg/m ²
C.M.	+ C.V. red = 250 + 20 =	270	Kg/m ²
LOSA DE AZOTEA:	Enladrillado:	30	Kg/m ²
(plana maciza)	Relleno:	120	**
	Losa maciza:	240	**
	Plafón:	30	**
	Peso adicional:	20	ee
	C. muerta =	440	Kg/m ²
	C.M. + C.V. max = 440 + 100 =	540	Kg/m ²
	C.M. + C.V. red = 440 + 70 =	510	Kg/m ²

LOSA DE AZOTEA:	Firme:	80	Kg/m ²
(plana ligera)	Relleno:	90	ee
	Sistema Joistlosa:	180	ee
	Instalaciones:	10	ee
	Plafón:	30	ee
	Peso adicional:	40	ee
	C.muerta =	430	Kg/m ²
	C.M. + C.V. max = 430 + 100 =	530	Kg/m ²
	C.M. + C.V. max= 430 + 70 =	500	Kg/m ²
LOSA DE ENTREPISO:	Acabado	30	Kg/m ²
(habitaciones)	Firme:	80	ee
	Sistema Joistlosa:	180	ee
	Instalaciones:	10	ee
	Plafón:	30	ee
	Peso adicional:	40	ee
	C. muerta =	370	Kg/m ²
	C.M. + C.V. max = 370 + 170 =	540	Kg/m ²
	C.M. $+$ C.V. red $= 90 + 90 =$	460	Kg/m ²
ALBERCA:	Agua (1.20 m):	1200	Kg/m ²
	Acabado:	50	ee
	Losa de fondo:	480	ee
	Instalaciones:	10	ee
	Plafón:	30	ee
	Peso adicional:	20	**
	C. muerta=	1790	Kg/m ²
	C.M. + C.V. max = 1790 + 100 =	1890	Kg/m ²
	C.M. + C.V. red = 1790 + 70 =	1860	Kg/m ²

MUROS DE BLOQUE:	Bloque hueco:	140	Kg/m ²
(Aplanados)	Aplanados:	60	***
	C. muerta=	200	Kg/m ²
MUROS DE BLOQUE	Bloqueo hueco:	140	Kg/m ²
(Mármol)	Aplanados:	30	ee
	Mármol:	70	**
	C.muerta=	240	Kg/m ²
MUROS DE TABLAROCA:	Tablaroca:	60	Kg/m ²
	C.muerta=	60	Kg/m ²
MUROS DE TABLAROCA:	Tablaroca:	50	Kg/m ²
con mármol)	Aplanado:	30	ee
	Mármol:	70	ee
	C.muerta=	150	Kg/m ²
MUROS DE PANEL "W":	Peso terminado:	100	Kg/m ²
	C.muerta=	100	Kg/m ²
ESCALERAS:	Acabado:	50	Kg/m ²
	Escalones:	150	ee
	Losa (12cm):	290	ee
	Plafón:	30	ee
	Peso adicional:	40	ee
	C.muerta=	560	Kg/m ²
	C.M. + C.V. max = 560 + 500 =	1060	Kg/m ²
	C.M. + C.V. red = $560 + 150 =$	710	Kg/m ²

CARGAS ACCIDENTALES DE SISMOS:

Clasificación de la estructura	Grupo B
Altura de la estructura	22 m
Número de niveles	Siete
Tipo de estructura	Marcos rígidos
Tipo de análisis	Estático y dinámico
Zona sísmica	
Tipo de suelo	
Coeficiente sísmico	0.339
Factor de ductilidad	3
Coeficiente sísmico reducido	0.113

Para el análisis sísmico dinámico del edificio se empleo un programa de computadora. Este determina las rigideces totales, centros de torsión, excentricidades, momentos torsionantes, y distribuye las fuerzas cortantes en cada marco y nivel. En las páginas siguientes se muestra el resultado de esta corrida.

CÁLCULO DE PESOS:

	P/C.GRAV	P	/CACCID
AZOTEA (5TO NIVEL)	Losa de Azotea: 360 m²	190.8	180.0
	Losa Inclinada: 130.6 m²	37.9	35.3
	Volados: 8.64 m ³	20.7	20.7
	Muros panel: 61.2 m ²	6.1	6.1
	Trabes: 27.2 m ³	65.3	65.3
	½ Niv.Col.: 7.3 m ³	17.5	17.5
		338.3	324.9

ENTREPISO TIPO			
(4TO AL 2DO)	Losa: 320 m ²	172.8	147.2
	Trabes: 28.8 m ³	69.1	69.1
	Columnas: 14.4 m ³	34.6	36.6
	Muros bloques: 198.9 m ²	39.8	39.8
	Muros ligeros: 98.8 m2	5.9	5.9
	Muros lig/mármol: 148.8 m²	22.3	22.3
	Castillos: 2.2 m ³	5.3	5.3
		349.8	324.2
ENTREPISO			
(1° Niv)	Losa azotea: 82.5 m ²	43.7	41.3
	Losa habitaciones: 330 m ²	178.2	151.8
	Losa azotea: 119.7 m ²	59.9	63.4
	Trabes: 43.7 m ³	100.5	100.5
	Columnas: 13.9 m ³	32.0	32.0
	Muros de bloque: 194.4 m ²	38.9	38.9
	Muros en baños: 108.7 m ²	16.3	16.3
	Muros ligeros: 156.7 m ²	12.5	12.5
	Pretiles: 32 m ²	6.4	6.4
		488.4	463.1
D. DATA.	Laca colón: (00 E m²)	450.2	200.4
P. BAJA:	Losa salón: 608.5 m ²	450.3	
	L. terraza (C/rell): 255.1 m ² .		209.2
	L. terraza (S/rell): 153.0 m ²	75.0	70.4
	Alberca: 80 m ²	147.2	
	Trabes: 55.3 m ³	127.3	127.3
	Muros de baños: 212.9 m²	51.1	51.1
	Muros de bloque: 501.3 m ²	100.3	100.3
	½ Columnas: 14 m ³	32.2	32.2
		1200.6	1124.7

8.4 ANÁLISIS ESTRUCTURAL

Para el análisis de esfuerzos, se considero a esta estructura básicamente rectangular. La base queda confinada en el área del sótano, por lo que se considera que el edificio para fines sísmicos se puede desplazar a partir de la Planta Baja. En los planos correspondientes se muestra las plantas estructurales con la identificación de cada uno de los marcos que la forman; así como la figura del modelo estructural para cada marco en donde se identifican sus nudos y barras, y también se muestra la geometría y cargas aplicadas.

Para efectuar su análisis se empleo un programa de computadora que analiza edificios reticulares constituidos por marcos planos ortogonales entre sí, el cual utiliza el Método Matricial de Rigideces de entrepiso de cada uno de los marcos del edificio y realiza el análisis sísmico, estático ó dinámico, con los espectros de diseño sísmico. Y proporciona todos los elementos mecánicos, así como deformaciones y reacciones de los apoyos.

Los análisis que se efectuaron para las estructuras, se llevaron a cabo con los siguientes estados y combinaciones de carga:

Estado de Carga:

- 1).- Sismo en dirección X
- 2).- Sismo en dirección Y
- 3).- Carga Gravitacional.

Combinaciones:

- 1),. (Gravedad + Sismo X, izquierda-derecha.) x 1.1
- 2).- (Gravedad + Sismo Y, izquierda-derecha.) x 1.1
- 3).- (Gravedad + Sismo X, derecha-izquierda.) x 1.1
- 4).- (Gravedad + Sismo Y, derecha-izquierda.) x 1.1
- 5).- (Gravedad.) x 1.4

Posteriormente se anexan las corridas definitivas, con los datos de cada marco, así como los resultados de fuerzas en barras y deformaciones y reacciones en los nudos; acompañados con algunos de los diagramas más importantes.

8.5 DISEÑO ESTRUCTURAL:

CRITERIOS DE DISEÑO

El procedimiento empleado para dimensionar se apegó al concepto de limite de falla, conocido generalmente como dimensionamiento plástico, por resistencia última, o a la rotura. De manera que el grado de seguridad de las estructuras contra la falla quedase en un nivel que se juzga aceptable.

Según el criterio de estado límite de falla, las estructuras deben dimensionarse de modo que la resistencia de diseño de toda sección con respecto a cada fuerza o momento interno que en ella actúe sea igual a mayor que el valor de diseño de dicha fuerza o momento interno. Las resistencias de diseño incluyen el correspondiente factor de resistencia. Por lo tanto las fuerzas y momentos internos de diseño se obtuvieron multiplicando por el correspondiente factor de carga los valores de dichas fuerzas y momentos internos.

Además del estado de falla, se revisaron los estados límites de servicio, es decir se comprobó que la respuesta de la estructura (deformaciones) quedase limitada a valores tales que el funcionamiento en condiciones de servicio sea satisfactorio.

EFECTOS DE ESBELTEZ EN COLUMNAS:

Se adoptó el criterio del Reglamento ACI 318-83 en el sentido de usar un factor de amplificación para los momentos causados por cargas que no originan desplazamientos laterales significativos, y otros para los momentos que provienen de cargas que si causan movimientos laterales importantes.

Los miembros sujetos a flexocomprensión en los que no pueden despreciarse los efectos de esbeltez se dimensionaron para la carga axial de diseño Pu, obtenida de un análisis convencional y un momento amplificado Mc, obtenido aproximadamente con el procedimiento siguiente:

$$Cm = 0.6 + 0.4 M1/m2 > 0.4$$

$$Pc = \frac{\text{Fr II 2 E 1}}{(H2)^2}$$

- U = Relación entre el máximo momento de diseño por
 Carga muerta y el máximo momento de diseño total.
- Wu= Suma de las cargas de diseño. Muertas y vivas, acumuladas desde el extremo superior del edificio hasta el entrepiso considerado.
- R= Rigidez de entrepiso.
- Q= Cantidad adimensional
- h= Altura del entrepiso, entre ejes.
- M2b= Mayor de los momentos de diseño en los extremos del miembro, en valor absoluto, causado por las cargas que NO dan lugar a desplazamientos laterales apreciables.
- M2s= Mayor de los momentos de diseño en los extremos del miembro, en valor absoluto, causado por las cargas que dan lugar a desplazamientos laterales apreciables.

CONCRETO

El concreto considerado deberá tener un peso volumétrico en estado fresco superior a 2.2 ton/m^3 y una resistencia especifica: f'c= 250 Kg/cm^2 . Para fines de diseño se usó un valor nominal: f*c = 0.8 f'c = 200 Kg/cm^2 . Mientras que el esfuerzo uniforme se tomó igual a : f"c= 0.85 f'c = 170 Kg/cm^2 .

El módulo de elasticidad considerado su supuso igual a:

$$12,000 \text{ I f'c} = 190,000 \text{ kg/cm}^2$$

FACTORES DE RESISTENCIA:

Las resistencias se afectaron por un factor de reducción: FR, y se aplicaron los siguientes valores: para flexión: 0.9, para cortante y torsión: 0.8, para flexocompresión 0.70

FLEXIÓN:

Se consideró un área mínima de refuerzo para secciones rectangulares igual a:

Donde b y d son el ancho y el peralte efectivo, no reducidos de la sección.

Puesto que se trata de un sistema que debe resistir fuerzas sísmicas, el área máxima de acero de tensión será el 75% de la correspondiente a la falla balanceada:

As max =
$$\frac{f'' c}{fy} = \frac{4800}{fy + 6000}$$
 b d

Se empleó la siguiente expresión para valuar la resistencia a flexión Mr. de secciones rectangulares:

$$Mr = Fr b d2 f'' c q (1 - 0.5 q)$$

Donde:

b = ancho de la sección.

d = peralte efectivo

$$q = \frac{p fy}{f'' c}$$

FLEXOCOMPRESIÓN

Las secciones sujetas a flexocompresión se dimensionaron para la combinación más desfavorable de carga axial y momento incluyendo los efectos de esbeltez. Se emplearon diagramas de interacción para el diseño de columnas de concreto reforzado, basadas en el procedimiento de diseño plástico.

CORTANTE:

La fuerza cortante que toma el concreto se calculó con el criterio siguiente:

si p < 0.01 Ver = Fr. B d (
$$0.2 + 30$$
 p) I f*c

$$si p > 0.01$$
 Ver = 0.5 Fr b d If* c

En elementos anchos, como losas, zapatas y muros se empleo la siguiente expresión:

$$Ver = 0.5$$
 fr b d l f*c

En elementos flexocompresión en los que Pu no excedía a: 0.7 f*c Ag + 2000 As, la fuerza cortante que toma el concreto se obtuvo multiplicando los valores obtenidos de las expresiones superiores multiplicados por: 1 + 0.007 (Pu / Ag).

Cuando Vu fue mayor que Vcr, se proporcionó refuerzo por tensión diagonal, en donde la separación de los estribos se cálculo con la siguiente expresión:

En donde Av es el área transversal del refuerzo por tensión diagonal comprendido en una distancia s.

Si Vu > Ver < 1.5 Fr b d I f* c la separación de estribos verticales no se considero mayor a 0.5 d.

Si Vu> 1.5 Fr b d I f*c la separación de estribos verticales nos e considero mayor a 0.25 d.

En ningún caso se permitió que Vu fuera mayor a: 2 Fr b d I f* c.

MARCOS DÚCTILES

Debido al factor de ductilidad empleado se aplicaron los requisitos generales para marcos dúctiles especificados en el reglamento ACI 1983. En general estos requisitos están encaminados a lograr, mediante requisitos de detalles de refuerzo y dimensiones, que el comportamiento de los marcos este regido por el giro inelástico por flexión en las zonas que se consideran articulaciones plásticas sin que se presente antes otro tipo de falla, y que soporten ciclos de carga impuestos por sismos intensos.

ESPECIFICACIONES ESTÁNDAR

SECCION 1.

DESCRIPCIÓN DEL SISTEMA JOISTLOSA.

Este sistema consiste en una viga de alma abierta (Joist), con un perfil especial en la cuenta superior para formar, después que el concreto haya fraguado una viga de Sección compuesta con la losa de concreto estructural. Para colocar la losa que formará el patín superior de la viga de la sección compuesta, el sistema utiliza cimbra totalmente recuperable.

Esta cimbra se soporta en los Joists, por medio de barras de acero, cuyos extremos se insertan en perforaciones ovaladas hechas con ese propósito en la parte inferior de la cuerda superior de los Joist, sobre estas barras se colocan hojas de triplay de dimensiones estándar (1.22 c 2.44 (mts) para no tener ningún desperdicio.

Por otra parte, las mismas barras y cimbra proporcionan soporte lateral a la cuerda superior de los Joists, antes del fraguado del concreto. No se requiere más arrostramiento que el atiesamiento temporal suministrado por las barras y la cimbra.

El espesor mínimo recomendable de la losa de concreto es de 6.5 cms, reforzada con malla de acero que se coloca sobre la cuerda superior del Joist, quedando en la forma de catenaria requerida para resistir adecuadamente los momentos positivos y negativos de la losa.

El Joist está diseñado para soportar durante la etapa de la construcción, las cargas muertas, el peso del concreto fresco y una carga viva uniforme de 100 Kg/m².

Las barras de atiesamiento y las hojas de triplay están diseñadas para soportar el concreto fresco y una carga viva uniforme de 200 Kg/m².

La capacidad de carga del sistema completo, una vez que el concreto ha fraguado, se calcula en base a una viga "T" compuesta, simplemente apoyada.

El diseño de las cuerdas está basado en un esfuerzo de cedencia de 3,515 Kg/cm² y el diseño del alma en un esfuerzo de cedencia de 2,530 ó 3,515 Kg/cm².

SECCION 2

MATERIALES

ACERO

El acero utilizado en la fabricación de las cuerdas y el alma deberá concordar con una de las siguientes especificaciones ASTM de última edición.

- a) Acero estructural ASTM A 36
- b) Acero estructural de baja aleación y alta resistencia ASTM A242
- c) Acero estructural de baja aleación y alta resistencia con un punto de cedencia mínimo de 3,515 Kg/cm² para 10 cms. De espesor ASTM A588.
- d) Lámina rolada en frío en caliente, de baja aleación y alta resistencia a la corrosión ASTM A606.
- e) Acero estructural AH50, rolado en caliente, alta resistencia y con un punto de cedencia mínimo de 3,515 Kg/cm².

LOSA DE CONCRETO

La losa de concreto reforzado deberá diseñarse para satisfacer los requerimientos del reglamento ACI, utilizándose concreto con un esfuerzo mínimo a compresión de f'c = 200 Kg/cm². El tamaño máximo del agregado deberá ser de 1.27 cms.

El concreto deberá ser cuidadosamente colocado y vibrado para que la cuerda superior del Joist quede completamente embebida en la losa.

El acero de refuerzo consistirá en una malla soldada con un esfuerzo de cedencia de Fy= 5000 Kg/cm².

DIMENSIONES

Espaciamiento entre Joist: 1.25 Mts. Peraltes nominales: 28 Cms. A 64 Cms. (variación 5 Cms) Largos: hasta de 12.0 Mts.

PINTURA

- (a) Especificaciones del Consejo de estructuras de acero pintadas (Steel Structure Painting council) 15-68T Tipo I (rojo óxido).
- (b) Especificaciones del Consejo de Estructuras de acero Pintadas (Steel Structure Painting council) 15-68T tipo II (cubierta asfáltica).
- (c) Especificación Federal II-P-636 (rojo óxido).
- (d) Deberá ser una pintura que cumpla con la función mínima de una de las especificaciones enlistadas.

En todos los casos la porción de la cuerda superior que queda embebida en la losa de concreto, no se pintará.

INFORMACIÓN GENERAL

JOISTLOSA

Sistema estructural de piso el cual consiste en una viga de alma abierta, que conectada a la losa de concreto, forma una viga "T" de sección compuesta.

DISEÑO

El joistlosa ha sido diseñado de acuerdo a las especificaciones del SJI y puede ser verificable.

PINTURA

El joist e cubierto por una pintura rojo óxido de alta calidad de acuerdo a las especificaciones del SJI y del SSPCS Tipo 2 contenidas en la sección 2.4.

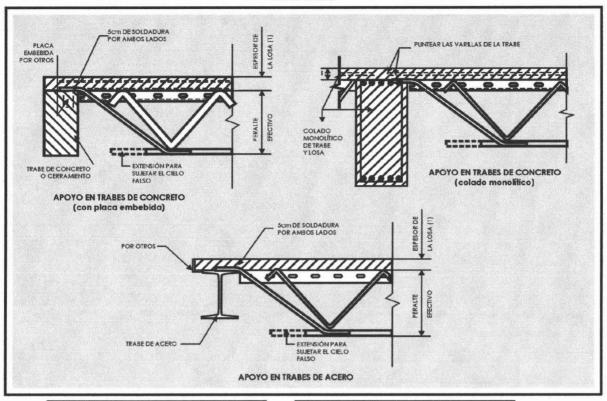
LOSA

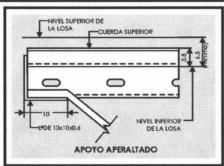
La losa de concreto satisface los reglamentos del ACI contenidas en la sección 2.2. El mínimo espesor de la losa deberá ser de 6.5 Cms.

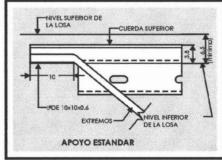
APOYOS

El Joist se puede apoyar en mampostería, concreto y vigas de acero.

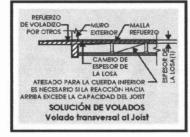
DETALLES

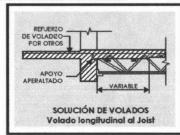


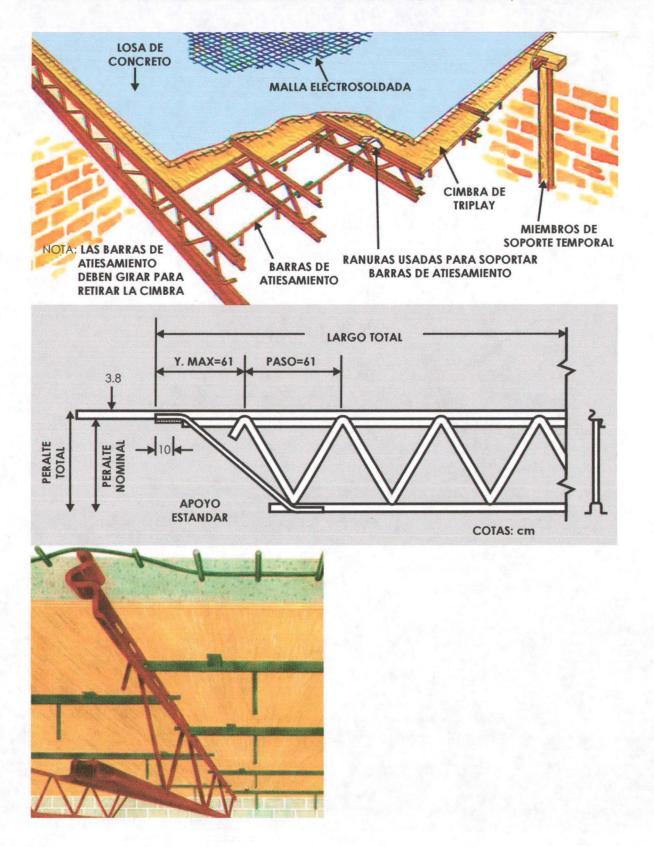












CAPÍTULO IX

MEMORIAS DE INSTALACIONES

9.1 MEMORIA DESCRIPTIVA GENERAL

Obra: HOTEL

Superficie del terreno	3,862.00 m ²
Superficie construida en Sótano	2,085.00 m ²
Superficie construida en Planta baja	1,593.00 m ²
Superficie construida en Planta 1er. Nivel	1,234.00 m ²
Superficie construida en Planta 2do. al 5to	902.00 m ²
Superficie construida total	8,520.00 m ²
Superficie libre de circulaciones, andadores y albercas y áreas	
jardinadas en Planta baja	2,269.00 m ²

La construcción se desarrolla sobre un terreno irregular en esquina, con una ligera pendiente hacia dicha esquina. Consta básicamente de:

Un sótano, en el cual se encuentran los servicios del Hotel y el área del Estacionamiento (Niv. + 94.18).

La planta baja, con vestíbulos, circulaciones, administración, salones de reunión, comercios, sanitarios, restaurante, bar y servicios del hotel (Niv. +98.15)

Primer nivel, con elevadores, circulaciones, área administrativa, ropería y 21 cuartos con baño (Niv. + 103.15).

Segundo, tercero y cuarto nivel, circulaciones, elevadores, ropería y 18 cuartos, uno con estancia por nivel (Niv. + 106.40, +109.65 +112.90).

Quinto nivel, elevadores, circulaciones, ropería, lounge ejecutivo y dieciséis cuartos

(Niv. + 116.15)

El proyecto que se presenta cubre los requisitos mínimos de dimensionamiento, iluminación, ventilación, alturas, etc. Que marca el Reglamento de construcciones.

La superficie permeable será el área jardinada (450 m²) y están considerados dentro del proyecto 51 cocheras ubicadas al nivel del sótano.

9.2 MEMORIA DESCRIPTIVA DE INSTALACIÓN HIDRÁULICA

El proyecto de instalación hidráulica que se presenta, estará dispuesto de la siguiente manera:

La toma de agua potable se hará de la línea municipal con diámetro de 51 mm. Y se llevará a una cisterna con una capacidad de 280 m³ de agua dura, pasando a un tratamiento para suavizarla depositándola a una cisterna de 50 m³ en sótano y a un tanque elevado de 20 m³/lts.

El sistema proyectado para la alimentación de agua al edificio es con un equipo hidroneumático. Proyectando como una doble seguridad un tanque elevado, que alimentará automáticamente por gravedad a todo el edificio en caso de no haber presión, alimentando normalmente por gravedad sólo a la planta del sótano. (ver croquis anexo).

PARA EL CÁLCULO DEL CONSUMO DE AGUA SE HA ESTIMADO:

1. Para empleados:	
Un número de empleados de 25 a 100 lt/per/día	2, 500 lts.
2. Para el Restaurante:	
Un número de comensales de 200 a 12 lt/com/dia	2, 400 lts.
3. Para comercios:	
Una superficie de 85 m² a razón de 6 lts/m²	510 lts.
4. Para salones de reunión:	
Considerando 280 asistentes a razón de 25 lt/as.	7,000 lts
5. Para alberca:	
Considerando 40 asistentes a razón de 150 lt/as	6,000 lts
6. Para lavandería:	
Considerando 140 Kg de ropa a razón de 40 lt/as.	5,600 lts.
7 Para riego de plazas:	
Considerando 1800 m² a razón de 2 lt/m²	3,600 lts.
8. Para riego de jardines:	
Considerando 450 m² a razón de 5 lt/m²	2,250 lts.
9. Para Cuartos del Hotel:	
Considerando 200 huéspedes a razón de 250 lt/h	50,000 lts.
Consumo total por día	79,860 lts.

El gasto medio por día será de:

Q= 80,000 lts / 86,400 seg. = 0.926 LPS

Por lo tanto el gasto máximo por día es de:

Q= 0.926 x 1.2 (Coeficiente de variación) = 1.111 LPS.

Por lo tanto el gasto máximo por hora es de

Q= 1.111 x 1.5 (Coeficiente de variación horaria) = 1.666 LPS.

Por tanto el gasto máximo promedio por día es de:

Q= 1.666 LPS. X 86,400 SEG. = 143, 942 LTS.

Considerando una reserva de la séptima parte del consumo diario en tanque elevado, tenemos que:

144 m3 / 7 = 20.5 m3 en tanque elevado

Considerando una reserva para el sistema contra incendio a razón de 5 lts/m²/construcción, tenemos que:

 $8,500 \text{ m}^2 \times 5 \text{ lts} = 42,600 \text{ lts}$

Contando con una cisterna en sótano de 42 m3.

ESPECIFICACIONES HIDRÁULICAS

- Las instalaciones hidráulicas de sanitarios tendrán aditamentos economizadores de agua, teniendo los escusados una descarga máxima de 6 lts. En cada uso, los lavabos y fregaderos una descarga máxima de 10 lts. Por minuto.
- 2. En las líneas de agua se consideró tubería galvanizada ced. 40 en las líneas de alimentación principal y tubería de cobre rígido tipo " M " para el ramaleo dentro de baños, así como en las uniones, niples y en general válvulas y piezas para la red distribución. Contará con válvulas de compuerta en cada núcleo de servicios y manguera coflex con llave angular en la conexión de lavabos, sanitarios de caja y tarjas.
- El material de unión en líneas de cobre será con soldadura número 50 para líneas de agua fría, y de número 95 para las de agua caliente, usando válvulas de compuerta en las líneas para una mínima caída de presión.
- 4. Las tuberías de agua deberán probarse a una presión hidrostática de 8 Kg/cm² y será conveniente dejar el ramaleo de tuberías cargado durante el transcurso de la obra, con el fin de detectar en la misma cualquier fuga por accidente.

CÁLCULOS HIDRÁULICOS

CÁLCULO DE LA TOMA MUNICIPAL

Para el cálculo de la toma municipal, a partir de la ecuación y continuidad, tenemos:

 $Q = V \times A : A = Q / V : si A = D2 / 4$

Por lo tanto : $D = (4 \times Q / X V) \frac{1}{2}$

Donde: D = Diámetro de la tubería en metros

Q = Gasto máximo horario (1.666 LPS)

V = Velocidad media (un m. / seg)

4 x 0.001666 1/2

 $D = ---- = 0.046 \; m = 46 \; mm$. Por lo que el diámetro requerido será de

3.1416 x 1,0 de 51 mm (2")

CÁLCULO DEL EQUIPO DE BOMBEO

Se tendrá un equipo de bombeo al tanque elevado, independiente del equipo hidroneumático, con motor eléctrico y arranque automático con sistema de electro niveles, dicha bomba tendrá capacidad para bombear el volumen de almacenamiento del tanque elevado en 120 minutos, considerando que el volumen del tanque elevado es de 20.5 m3 y que electro nivel empieza a funcionar, cuando el nivel tenga 20 cm. De tirante de agua, entonces el volumen es de 16.5 m3 por lo que tenemos un gasto de:

Q = 16,500 lts. / 7200 seg

Q = 2.292 lts / SEG

Por lo tanto el diámetro es de:

 $D = (4 \times 0.00292 / \times 2) \frac{1}{2}$

D = 0.0382 = 39 MM

Por lo que se considera un diámetro comercial de 51 mm en la tubería de succión de la bomba y de 38 mm en la descarga.

Para el cálculo de la potencia de la bomba, tenemos que calcular con la siguiente fórmula:

C.P. = $Q \times Ht / 76 \times n$

Donde: Q = El gasto 2.292 lts / seg.

Ht = Altura manométrica total en mts

N = Coeficiente de eficiencia de la bomba 50%

Para el cálculo de la altura manométrica total o carga de bombeo, tenemos:

H. de succión = 3.60 mts

H. Estancia = 32.00 mts

H. fricción = $(0.035 \times 35.6) / 0.051 \times (2) 2/2 \times 9.81$

= 6.22 mts

H. total = 41.85 mts.

Donde: C.P. = 2.292 lts / seg x 41.85 mts / 76 x 0.50

C.P. = 2.52

De donde se recomienda una bomba centrífuga de 3 C.P., trifásica, 60 ciclos, 3450 R.P.M con succión de 51 mm y descarga de 38MM

CÁLCULO DE LAS LÍNEAS DE ALIMENTACIÓN DE AGUA FRIA

Para el cálculo del diámetro de la tubería de distribución de agua, se utilizó el método de probabilidades del Dr. Roy B. Hunter, utilizando la secuencia de unidades gasto, correspondientes a cada mueble y de acuerdo con el monograma de Hunter, muebles sanitarios considerados:

Considerando que los aparatos con instalaciones de agua caliente y fría, el numero de unidades para cada uno, se tomará igual a los tres cuartos de las cifras citadas:

Muebles	U.de consumo	75% de las unidades para
		agua fría
lavabo	1	0.75
sanitario de tanque	3	3
sanitario de fluxómetro	10	10
regadera	2	1.5
bañeras	2	1.5
mingitorio de fluxómetro	5	5
tarjas	3	2.25
llave de nariz	3	2
lavavajillas	4	3

Cálculo de las necesidades de agua por cuarto con un baño completo, tenemos:

	U.G.
1 lavabo	0.75
1 regadera	1.5
1 sanitario tanque	3
1 bañera	1.5
total de unidades de consumo	6.5

De la figura w, de la pag. 766. de capítulo 56, guía de 1960 ASHRAE, (ANEXAS) tenemos que para 6.75 u.c. la demanda de G.P.M. es de 5 y un tamaño de tubería de 19 mm.

Cálculo de las necesidades de agua por cuartos con estancia, con un baño y medio, tenemos:

	U.G.
2 lavabos	1.5
2 sanitarios	6
1 regadera	1.5
1 bañera	1.5
total de unidades de consumo	10.5

La demanda es de 8 G.B.M., con tubería de 19 mm.

Cálculo de las necesidades de agua en los sanitarios de hombres en salones de reunión, tenemos:

	U.G.
3 lavabos	4.5
2 mingitorios de fluxómetro	10
3 sanitarios de fluxómetro	20
total de unidades de consumo	34.5

La demanda es de 44 G.P.M. con una tubería de 38 mm.

Cálculo de las necesidades de agua en los sanitarios de mujeres en salones de reunión, tenemos:

	U.G.
3 lavabos	4.5
2 sanitarios de fluxómetro	30
total de unidades de consumo	34.5

La demanda es de 44 G.P.M. con una tubería de 38 mm.

Cálculo de las necesidades de agua en el sanitario de oficinas del primer nivel, tenemos:

	U.G.
1 lavabo	1.5
1 sanitario de caja	3
Total de unidades de consumo	4.5

La demanda es de 3 G.P.M. con tubería de 13 mm.

Cálculo de las necesidades de agua en los sanitarios de mujeres en Comercios, tenemos:

U.G.
4.5
30
34.5

La demanda es de 44 G.P.M., con tubería de 38 mm.

Cálculo de las necesidades de agua en los sanitarios de hombres en comercios, tenemos:

U.G.
4.5
20
10
34.5

La demanda es de 44 G.P.M., con tubería de 38 mm.

Cálculo de las necesidades de agua en los sanitarios de mujeres en zona de alberca, tenemos:

U.G.
3
30
33

La demanda es de 42 G.P.M., con tubería de 38 mm.

Cálculo de las necesidades de agua en los sanitarios de hombres en zona de alberca, tenemos:

U.G.
3
20
5
23

La demanda es de 40 G.P.M., con tubería de 38 MM.

Cálculo de las necesidades de agua en la zona de cocina y bar, tenemos:

	U.G.
5 tarjas	11.25
1 lavavajillas	3
total de unidades de consumo	14.25

La demanda es de 14 G.P.M., con tubería de 25 mm.

Cálculo e las necesidades de agua en la lavandería, tenemos:

	U.G.
1 lavadora pequeña	242
2 lavadoras grandes	945
1 llave en estacionamiento	720
total de unidades de consumo	1907

La demanda es de 8.2 G.P.M., con tubería de 19 mm.

Cálculo de las necesidades de agua en baños de hombres de empleados en sótano, tenemos:

	U.G.
3 lavabos	4.5
e regaderas	9
1 sanitario de fluxómetro	10
2 mingitorios de fluxómetro	10
total de unidades de consumo	33.5

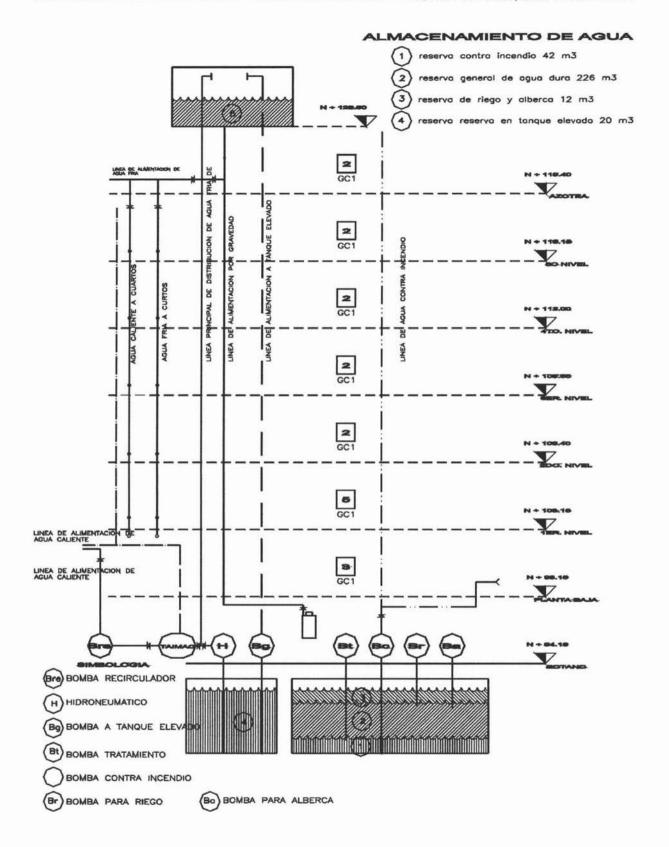
La demanda es de 22 G.P.M., con una tubería de 32 mm.

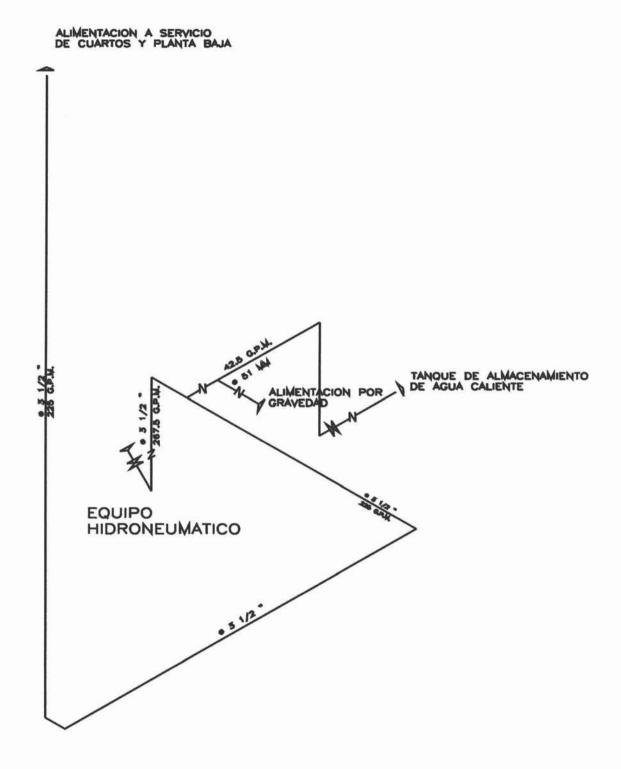
Cálculo de las necesidades de agua en sanitarios de ropería, tenemos:

	U.G.
1 lavabo	1.5
1 sanitario de caja	5
total de unidades de consumo	6.5

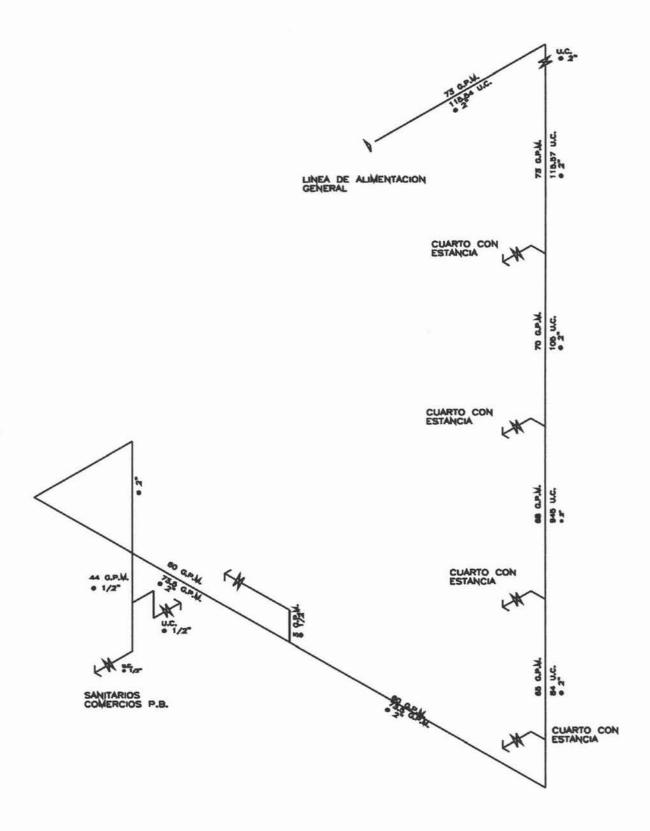
La demanda es de 5.0 G.P.M., con tubería de 19 mm.

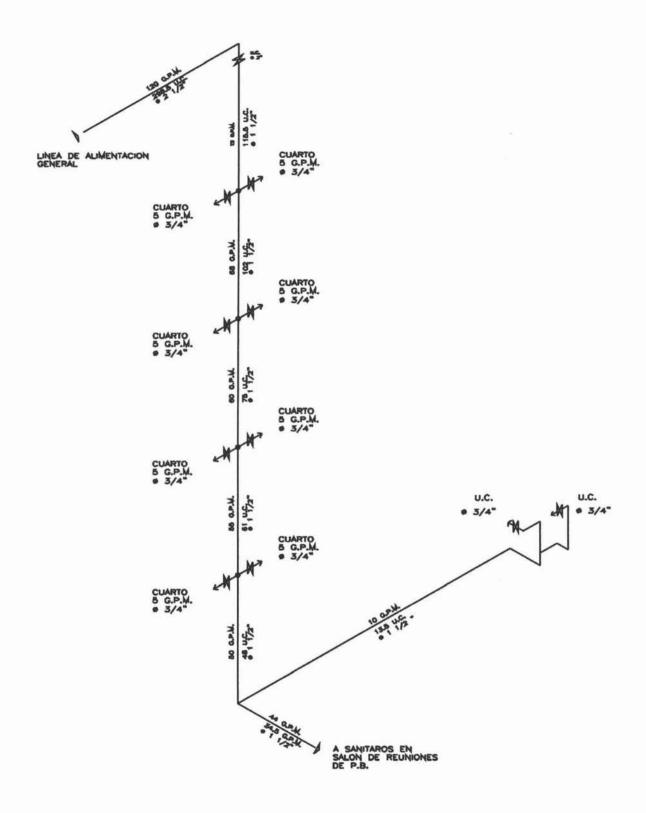
De igual manera se calcularon los diámetros de las tuberías de las líneas principales de alimentación, las cuales de anexan a continuación, en partes, según isométrico de agua fría (ver plano IH-04).

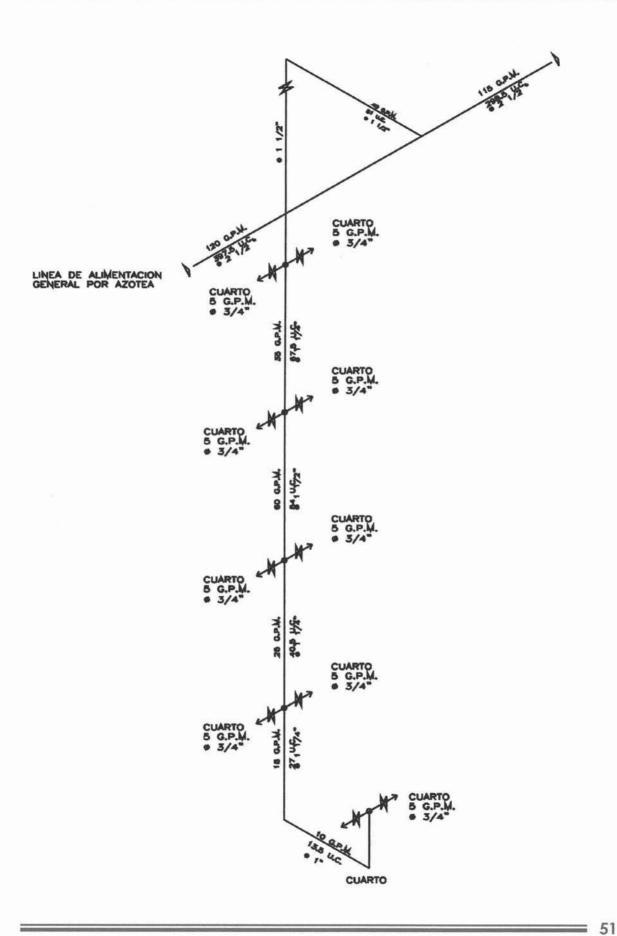


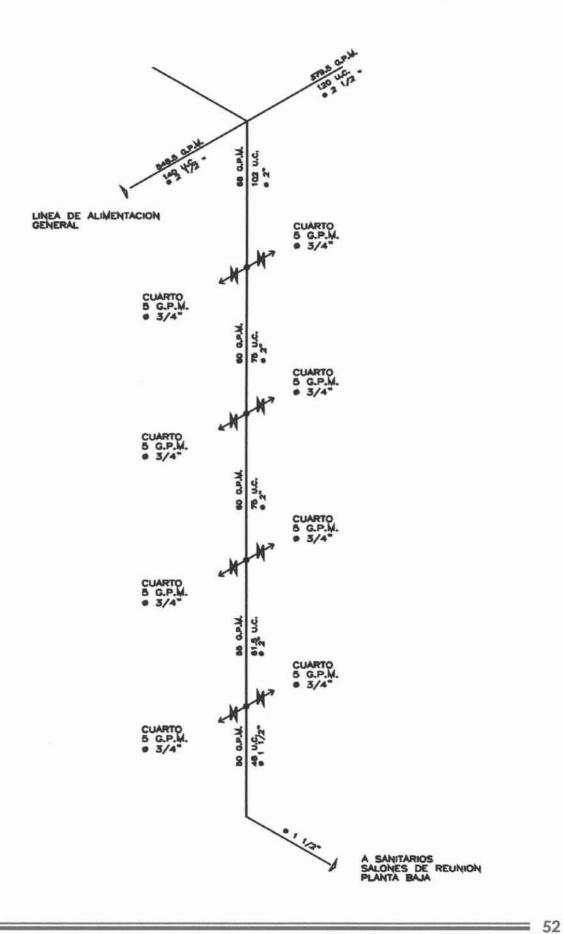


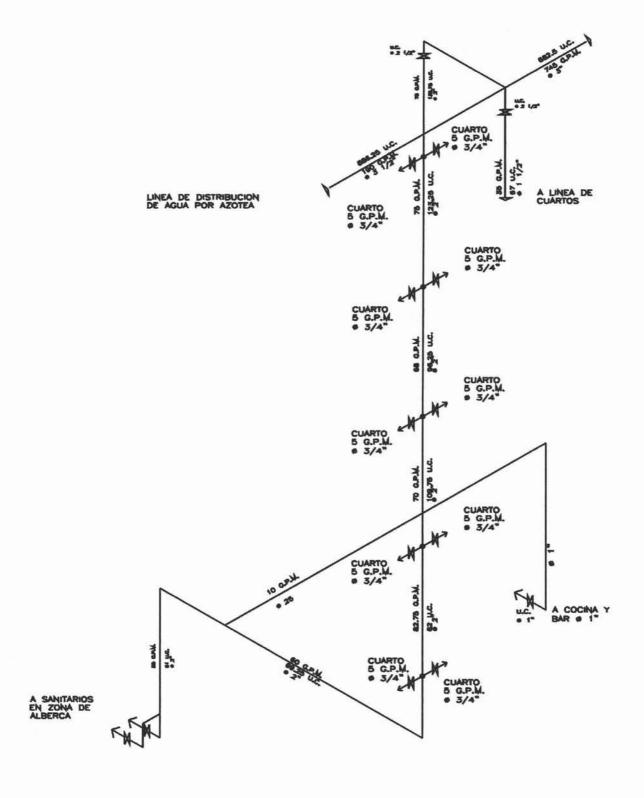
LINEAS DE ALIMENTACION DE AGUA A LA SALIDA DEL HIDRONEUMATICO

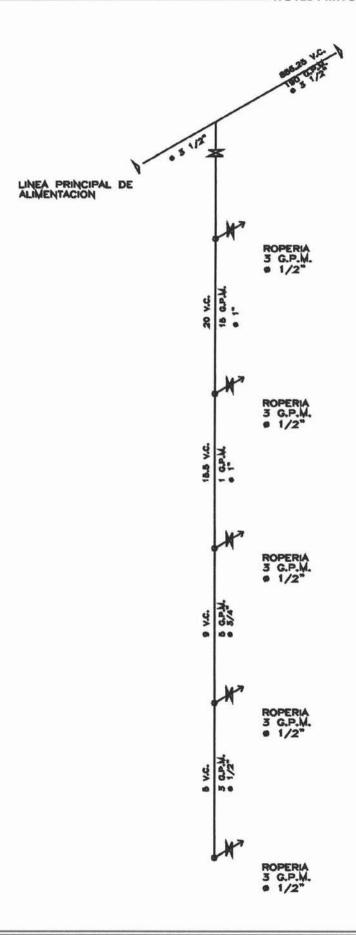


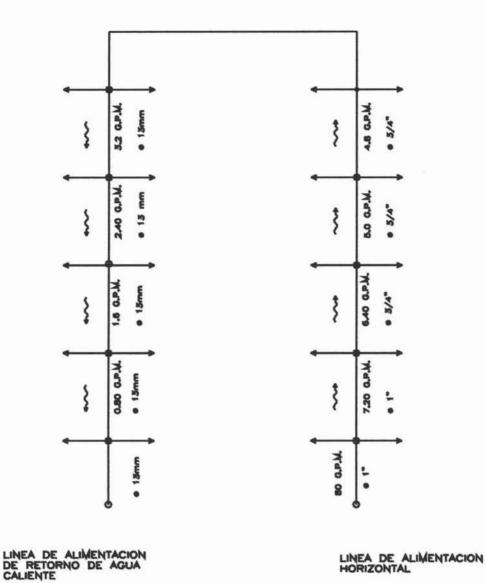




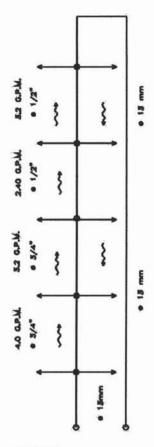








TRAMO RED DE AGUA CALIENTE PARA GUARTOS TIPO



LINEA DE ALIMENTACION HORIZONTAL

LINEA DE RETORNO

TRAMO RED DE AGUA CALIENTE PARA GUARTOS TIP, UN LADO

CÁLCULO DE EQUIPO HIDRONEUMÁTICO

Para dimensionar el equipo hidroneumático, tenemos un total de 992.25 U.G., que corresponden a una demanda de 267.5 G.P.M., con una tubería de 9 mm.

Para el cálculo de las bombas, tenemos 267.5 G.P.M. 44.47 ft = 13.46 mts.

Tendido de la tubería 113 m. = 370.64 ft

Caída de presión para la tubería 13.46 mts

Caída de presión para regaderas 10.00 mts

Caída de presión por altura (del 30.50 mts

Niv. +95,00 al + 125.50)

Total =

53.96 mts.

Por lo que se selecciona un sistema hidroneumático con las siguientes características:

Tanque cilíndrico horizontal marca Hesa o similar, cat. 606040, con capacidad de 4000 lts, fabricado en placa de acero de 6.3 mm de espesor, para una presión máxima de 5 Kg/cm² con patas para su soporte. Dimensiones de 132 cms. De diámetro, 360 cm. De frente y 185 cm. De altura, equipado con un juego de vidrio de nivel, con dos válvulas de 13 mm de latón, manómetro, control de presión, válvula de alto y juego de bujías de electro niveles.

Tres motobombas centrífugas mca. Aurora Picsa ó similar, modelo $1\,\%$ x $1\,\%$ x 7, acoplada con un motor eléctrico de 7.5 h.p. Un compresor mca. Kernn ó similar, modelo PB-416 en bancada acoplado a motor eléctrico de 0.75 h.p., 1 fase, 127 v.

Tablero de control para la operación automática del equipo, con protección de bajo nivel de agua, alternador - simultaneador, arrancadores e interruptores termo magnéticos para las motobombas y compresor.

CÁLCULO DE ALIMENTACIÓN DE LAS LINEAS DE AGUA CALIENTE

Para el cálculo del dimensionamiento de las líneas de agua caliente, se tomo como referencia la tabla 12, de la página 733, guía de 1960 ASHRAE.

Tenemos que las necesidades de agua caliente para los cuartos con un baño completo, son:

	G.P.H.
1 regadera	75
2 lavabo	2
1 bañera	20
total de unidades de galones por hora por cuarto	97

Factor de demanda 25 % G.P.H. x cuarto = 97 x 0.25 = G.P.H. = 0.40 G.P.M.

Cálculo de las necesidades de agua caliente para los cuartos con un baño y medio, tenemos:

G.P.H.
75
4
20
99

Factor de demanda 25 % G.P.H. x cuarto = 99 x 0.25 = 24.75 G.P.H. = 0.42 G.P.M.

Cálculo de las necesidades de agua caliente en la lavandería, tenemos:

	LTS/HR
1 lavadora pequeña	79
2 lavadoras grandes	228

Total litros por hora = 307 = 79.8 G.P.H. = 1.33 G.P.M

Las consideraciones que se hicieron, para el cálculo de las pérdidas por fricción, tomando como referencia el manual de Pacific Pumping Company, pag. 8. basada en la fórmula e Williams o Házen.

Debiéndose cumplir con una velocidad de 12 ft / seg y de 15 ft/100 ft de pérdida de presión.

Para los cuartos la tubería será de 13 mm. Y las pérdidas por presión serán menores a 7.4 ft / 100. ft, contra una velocidad menor de 2.1 ft / seg

De igual manera se calcularon los diámetros de las tuberías de las líneas principales de alimentación, las cuales se anexan a continuación, en partes, según isométrico de agua caliente (ver plano IH-05)

NOTA: Toda la tubería de agua caliente de las líneas principales hasta las válvulas de control de los núcleos de sanitarios, deberá tener un aislamiento con tubería preformada de fibra de vidrio, con foie de aluminio, para aislamiento termo acústico, marca. Vitrocorm o similar de 1" de espesor, en tramos de 91 cm.

CÁLCULO DEL EQUIPO PARA CALENTAR EL AGUA A CUARTOS Y COCINA

Considerando el servicio más alejado, que es de aproximadamente 90 m. Tenemos entonces que:

90 m. X 3.28 (factor) x 15 ft /100 ft (nP)

Tenemos una carga dinámica de 44.28 ft = 13.50 m

Consideraciones de la tubería: Debido a que la longitud de la tubería es muy larga y que las válvulas de compuerta son pequeñas, en relación con el ramal principal y que los codos son muy pocos, entonces se considerará una carga dinámica debida a los accesorios y válvulas de un 10 % de la carga debida por tubería.

Por lo tanto se tiene:

13.50 m. X 0.10 = 1.35 m

sumando: 13.50 m + 1.35 m = 14.85 m

Entonces tenemos que, la carga dinámica debida por la trayectoria de agua caliente es igual a 14.85 m y un flujo total de 44.54 G.P.M., aproximadamente 2.73 L.P.S.

Así que para considerar una caldera con tanque de almacenamiento, multiplicar el flujo de agua total por el factor de capacidad de almacenaje:

42.54 G.P.M. x 60 x 0.89 (factor de almacenaje)

2,041.93 Galones = 7,728.67 litros

Por lo tanto se considerará un tanque de almacenamiento de agua caliente con las siguientes características:

Tanque cilíndrico horizontal marca HESA Ó SIMILAR, CATÁLOGO 606080, con capacidad de 8,000 litros, fabricado en placa de acero de 6.3 mm de espesor, para una presión máxima de 5.0 Kg/cm², con patas para su soporte. Dimensiones de 167 cm. De diámetro, 423 cm de frente y 217 cm. De altura, equipado con un juego de vidrio de nivel, con dos válvulas de 13 mm de diámetro de latón, manómetro, control de presión, válvula de alivio y juego de bujías de electro niveles. Dicho tanque deberá tener un aislamiento adecuado.

Para el cálculo de las calderas se considera lo siguiente:

 $42.54 \text{ G.P.M.} \times 3.785 = 9,660.83 \text{ lts/hr} \times \text{nT } 40^{\circ} (20^{\circ}-60^{\circ})$

Tenemos 386,433 kcl/hr

Se considera que tendremos dos calderas mca. Hesa o similar, c el 60% de la capacidad total que es de 386,433 kcal. / hr por tanto:

386,433 kcl/hr x 0.60 = 231,860 kcal/hr

Por tanto se considerarán dos calderas marca Hesa o similar, catálogo 520-250, con una capacidad cada uno de 250,000 kcal./hr, con quemador QG1500-F de gas, 6250 lts/hr nt 40°, para una presión máxima de trabajo de 4 Kg/pulg². Dimensiones de 228 cm de altura, 117 cm de diámetro y 46 cm de diámetro de chimenea.

Con dos recirculadores, uno por caldera, centrífugos, marca Bell ó Gossett, modelo 1 ½ Hv, acoplada con un motor eléctrico de 1/6 de h.p. con un relevador marca P ó B, cat. PRD11AYO.

Un recirculador para la línea del agua caliente con una motobomba centrífuga marca AURORA-PICSA ó similar, mod. 1 x 1 ½ x 7, acoplada con un motor eléctrico de 5 h.p. con un acuastato marca Honeywell, cat. L-4006-a ó similar.

Para el cálculo del calentador de los servicios del sótano, se ha considerado lo siguiente:

6 lavabos a razón de	10 lts/hr	60	lts/hr
6 regaderas a razón de	300 lts/hr	1800	lts/hr
1 lavandería a razón de	307 lts/hr	307	lts/hr
consumo total		2167	lts/hr

Considerando un factor de demanda del 50%, 2,167 lts/hr x 0.5 = 1,083.5 lts/hr

De donde: 1,083.5 lts/hr x nT 40° = 43,340 Kcl./hr

Considerando un factor de almacenamiento del 40% tenemos que:

$$1,083.5$$
 lts/hr x $0.50 = 433$ lts

Por lo tanto se considera utilizar una pequeña caldera con depósito integral, para cubrir las demandas de agua caliente en las horas pico. Caldera marca Hesa ó similar, catálogo 531-075, con una capacidad de 75,000 Kcal/hr de gas y 1875 lts/hr nT 40° C., con una presión máxima de trabajo de 4 Kg/cm² con un depósito integral de 450 lts. Dimensiones de 197 cm de altura 85 cm de diámetro, chimenea de 28 cm de diámetro.

Consideraciones para el cálculo de los tanques de expansión:

Pa = 34 ft (Presión atmosférica al nivel del mar)

Pf = Presión mínima en el tanque

Absoluta: 34 ft + (N +121-N +95) x 3.28 = 119.28 ft

Po = Presión en Caldera

Po = $60 \text{ lb/pulg2} \times 2.31 \times 34 \text{ ft} = 172.6 \text{ ft}$

De la fig. 16 tenemos los siguientes galones por tubería de: 25 mm = 0.3 G., 19mm = 0.5 G., 13 mm = 0.2 G.

Un galón por tubería

Por tanto, el volumen del tanque de expansión es de:

```
Vt = E / (Pa / Pf - Pa/ Po )
Vt = 0.2 G. (34 ft / 119.28 ft - 34 ft / 172.6 ft )
Vt = 2.18 Galones = 8.25 lts.
```

Considerando el tanque más pequeño de 20 lts. Marca Hesa o similar, en cada una de las líneas verticales de alimentación principal (5 en total)

DATOS DEL PROYECTO HIDRÁULICO

Área total del predio	3862 m ²
Población y proyecto	25 empleados
	200 comensales
	40 usu./alberca
	200 huéspedes
	280 usu/salón
Dotación de agua de consumo por día	80,000 lts
Dotación de agua para riego y alberca	11,850 lts.
Dotación de agua contra incendio	42,600 lts.
Volumen total de cisterna agua dura	280,000 lts.
Volumen total de cisterna agua tratada	50,000 lts.
Volumen de tanque elevado	20,500 lts.
Gasto medio diario	0.926 LPS
Gasto máximo diario	1.111 LPS
Gasto máximo Horario	1.666 LPS
Coeficiente de variación diaria	1.2
Coeficiente de variación horaria	1.5
Diámetro de la toma	51 mm

9.3 MEMORIA DESCRIPTIVA DE INSTALACIÓN SANITARIA

El proyecto de instalación sanitaria estará integrado de la siguiente manera:

Las aguas pluviales se canalizarán por una línea de albañal y bajadas independientes al de las aguas grises y las aguas negras, conectándose cada una de ellas por separado al drenaje municipal respectivo.

Las aguas pluviales se canalizarán desde las azoteas planas, recogiendo también las de las losas inclinadas, por medio de un canalón ubicada casi en la puna de las mismas. Bajando columnas de tuberías hasta bajo la losa del primer nivel, donde se unirán en solo dos bajadas básicamente, atravesando así planta baja, donde irán suspendidas bajo la losa, recogiendo a ese nivel las líneas de albañal que viene de los andadores de la alberca. (ver isométrico de instalación de aguas pluviales, plano IS -08).

Las aguas negras se canalizarán recogiendo el desagüe de los cuartos, a través de los ductos verticales, hasta llegar bajo la losa de primer nivel, donde se unen en dos bajadas básicamente, atravesando así planta baja, donde irán suspendidas bajo la losa, recogiendo a ese nivel, las línea de albañal que viene de los sanitarios de comercios y finalmente en el último registro, también los desagües del sótano, el cual contará con una cisterna de aguas negras, con una capacidad de 8 m3.

El diámetro de la tubería de albañal mínima será de 150 mm por servicio y mantenimiento, toda la tubería de albañal será de concreto simple, y tendrá una pendiente mínima del 1.5 % Con registros de mampostería de 40 x 60 cm. y 60 x 60 cm. a no más de 10 metros de separación. La tubería visible en ductos y suspendida bajo losa será de fierro fundido, usando fierro galvanizado cel. 40 en tuberías de 38 mm y 51 mm en líneas de ventilación.

ESPECIFICACIONES SANITARIAS.

- La línea de albañal será de concreto simple de 150 mm de diámetro, como dimensión mínima, para las líneas de albañal que estarán suspendidas de la losa se usará fierro fundido de 150 mm ó 200 mm de diámetro, mientras que para los desagües interiores se usará fierro fundido o fierro galvanizado ced. 40 de diámetro desde 38, 51 hasta 100 mm.
- Ninguna línea de drenaje tendrá una pendiente inferior al 1.5 % La pendiente mínima en azotea plana será de 3% también en regaderas y jardineras, en pisos exteriores con coladeras de 1% y en pisos interiores con coladera de 0.5 %.
- 3. La línea de albañal contará con registros a no más de 10 mts. De distancia, para facilitar su limpieza, con dimensiones interiores de 40 x 60 cm. hasta un metro de profundidad. Y de 60 x 60 cm. a más de un metro de profundidad o en quiebre de la línea, con cubierta removible de cierre hermético.
- 4. El tubo de ventilación para dar salida los gases procedentes del albañal por la línea de aguas negras ó jabonosas será de fierro galvanizado ced. 40 de 52 mm y estará a 60 cm. sobre el nivel de azotea.
- La tubería de desagüe deberá probarse a una presión mínima de 3.0 m de columna de agua en 24 hrs.
- La instalación contará con coladeras con obturador hidráulico de tipo bote, con diámetro de 51 mm los lavabos y fregaderos desaguarán por medio de un sifón con obturación hidráulica conectado a la mueble con registro para limpieza y con diámetro no menor de 38 mm.
- Para el desagüe del nivel de sótano, se cuenta con registros con sello hidráulico y una cisterna para aguas negras, de donde se bombeará al registro de salida.

CÁLCULO DE LA INSTALACIÓN DE AGUAS PLUVIALES

Para obtener la intensidad de lluvia y sus parámetros se deberá, seguir el siguiente procedimiento. La duración de la precipitación debe ser de 60 min. El período de retorno seleccionado debe ser de tres años. Ya que no se cuenta con esta información ni con un plano de isoyetas, se ha tomado como base para el cálculo una intensidad de lluvia de (45 mm/hr).

Para seleccionar el diámetro de las bajadas de agua pluvial, se consideró: ubicar una bajada de aguas en la mitad de los ductos existentes para tuberías (ver plano de isométrico de instalación de aguas pluviales IS-08). Es decir existirán 4 bajadas que recogerán agua cada una en aproximadamente 150 m², lo que de tablas no marca para tuberías de 10 cm de diámetro. Que soportan hasta 150 mm en una hora: Y dos bajadas con un área aproximada de 200 m² para las cuales se eligieron bajadas de 15 cm. de diámetro, las cuales soportan hasta 470 m² de área, con la misma precipitación.

Para las tuberías pluviales horizontales, también de tablas, y considerando una pendiente del 2% en las tuberías que se encuentran bajo la losa del primer nivel, y del 1.5 % en las tuberías que se encuentran bajo la losa de la planta baja, tenemos que:

Para el caso de la pendiente del 2% el tubo de 10 cm. soporta 200 m² de azotea y el de 15 cm. 560 m² para una precipitación de 125 mm. Para el caso de la pendiente de 1.5 % el tubo de 10 cm. soporta 140 m² y el de 15 cm. 400 m² para la misma precipitación.

Para el cálculo de las líneas de aguas pluviales, se utilizó el Método Racional Americano, de donde:

 $Q = 2.778 C \times I \times A$: donde:

Q = Gasto pluvial máximo en m³/seg

C = Coeficiente de escurrimiento en andadores y

Azoteas del 0.70 y en jardines del 0.15

I = Intensidad de lluvia en mm/hr. (45 mm/hr)

A = Área de aportación en hectáreas.

De lo	cual	podemos	armar	la	siguiente	tabla,	par	verificar	los	gastos	por
áreas y tota	al:										7.1

ÁREAS TRAMO	TRAMO	COEFIC	CIENTE	INT	ÁREA	GASTO	
	andador	terreno	mm/hr	hect.	1ts/seg		
A1	Jardín posterior	0.15		45	0.03	0.562	
A2	Andador posterior		0.7	45	0.055	4.812	
A3	BAP ejes 6 y C		0.7	45	0.059	5.16	
A4	BAP ejes G y 4		0.7	45	0.006	0.55	
A5	BAP ejes 5 y G		0.7	45	0.049	4.29	
A6	BAP ejes 4 y I		0.7	45	0.01	0.875	
A7	BAP ejes 6 y J		0.7	45	0.009	0.787	
A8	BAP ejes F y 7		0.7	45	0.004	0.35	
A9	BAP ejes E y 7		0.7	45	0.005	0.44	
		Gasto	total a la	salida al	Colector =	17.826	

Considerando que la tubería no podrá tener una pendiente mayor del 1.5 % ni una velocidad mayor del 3 m/s para evitar que las tuberías suspendidas en el sótano, no bajen demasiado, tenemos el siguiente análisis de la capacidad de la tubería de 150 mm (6") y de la de 200 mm (8"), de tablas:

diámetro			P	ENDIENT	E DE LA	TUBER	ÍA		
Pulg.	1%		1.50%		2%		5%		
	Cms.	٧	lps	٧	lps	٧	lps	v	lps
6	15	0.85	12.3	0.86	15.2	0.99	17.7	1.56	27.5
8	20	0.98	26.7	1.04	33	1.21	38.2	1.91	60

De donde: se selecciona una tubería de 20 cms. De diámetro a la descarga con la línea de albañal municipal, ya que como se observa, con una pendiente del 1.5 % soporta un gasto de 33 lts/seg que es superior al máximo gasto probable que es de 17.826 lts/seg, no así la tubería de 15 cms. La cual soporta para la misma pendiente un gasto inferior de 15.2 lts/seg.

CÁLCULO DE LA INSTALACIÓN DE AGUAS NEGRAS

Para la descarga de los muebles sanitarios es recomendable emplear los diámetros en la tabla no. 1 en la cual también se indican las unidades mueble, que nos servirán para calcular el gasto probable en cada tramo.

Para el cálculo del gasto probable a la salida del colector hacia el del municipio, tenemos:

MUEBLES	No. DE MUEBLES	U.M.	U.M. ACUMULADAS
lavabos	118	2	236
regaderas	95	3	285
coladeras	120	1	120
tarjas	8	4	32
mingitorio fluxómetro	5	4	20
sanitario fluxómetro	15	8	120
sanitario de caja	104	5	520
	HI CHICA PARA HA	Total de unidades =	1333

De la tabla de gastos probables en Its/seg en función del número de unidades muebles, tenemos: Para: 1,333 U.M. un gasto probable de 15.7 Its/seg

De la tabla de gastos probables en lts/seg, en función del número de unidades muebles, tenemos:

Para: 1,333 U.M. un gasto probable de 15.7 lts/seg.

Al igual que las líneas de agua pluvial, el diámetro de 15 cm. queda con un soporte de gasto muy justo (15.2 lts/seg), a la salida con el drenaje municipal, por lo que se dejará una tubería de 20 cm.

Para el cálculo de la cisterna de aguas negras se tomó como base, lo siguiente:

Consumo de agua considerado en un día de:

Baños de empleados, a razón de 100 lts/

trab./día, considerando 25, tenemos: 2,500 lts

Lavandería, una máquina pequeña 320 lts/hr 4,500 lts

Y dos grandes 590 lts c/u, en 3 hr/trab. 1,000 lts

Capacidad mínima de cisterna: 8,000 lts

DATOS DE PROYECTO DE INSTALACIÓN SANITARIA.

Área total del predio

3,862 m²

Población de proyecto

25 empleados

200 comensales

200 huéspedes

40 us/alb

280 us/salón

Gasto máximo en aguas:

Negras y jabonosas

15.70 lps

Pluviales

17.82 lps

Diámetro de descarga:

Negras y grises

200 mm

Pluviales

200 mm

Pendiente mínima en tuberías

1.50%

SERVICIO O GRUPO DE	U.C. USO	U.C. USO	FORMA DE
SERVICIOS	PUBLICO	PRIVADO	INSTALACIÓN
escusado	10	6	fluxómetro
escusado	5	3	Tanque de descarga
lavabo	2	1	grifo
tina	4	2	grifo
regadera	4	2	válvula mezcladora
fregadero	4	2	grifo
taje oficina	3		grifo
mingitorio pedestal	10		fluxómetro
mingitorio mural	5		fluxómetro
mingitorio mural	3		Tanque de descarga
Cuarto baño completo		8	fluxómetro en w.c.
Cuarto baño completo		6	Tanque de descarga en w.c.
Regadera adicional		2	Válvula mezcladora
lavadero		3	grifo
lavadero - fregadero		3	grifo
lavadora de ropa		5	grifo
lavadora de trastes		5	grifo

Las cifras anteriormente citadas cubren las demandas máximas que se presentan en ciertos momentos críticos del día, como lo es alrededor de las 9:00 o bien durante la preparación de alimentos en las viviendas. Otras necesidades como lo es aire acondicionado, mangueras de riego, etc., deberán de evaluarse por separado y sumarse a las unidades de consumo.

Resultan de suma importancia los criterios aplicados a este método de determinación de gasto, ya que se puede utilizar desde un edificio con cientos de servicios en el cual es prácticamente imposible que todos ellos operen al mismo tiempo, hasta una pequeña casa en la cual los pocos servicios existentes tienen una mayor probabilidad de operar simultáneamente, es por esta razón que el valor de gato máximo probable obtenido se tomará a diferentes porcentajes de su totalidad. A continuación se presenta un criterio de aplicación:

GASTO MAXIMO
PROBABLE %
100%
70%
60%

9.4 MEMORIA DE CÁLCULO DE INSTALACIONES ELÉCTRICAS MEMORIA DESCRIPTIVA GENERAL

Debido a la necesidad de proporcionar servicio de alumbrado y fuerza en 220/127 volts, a este Hotel, se propuso un diseño eléctrico adecuado a los requerimientos generales del proyecto.

El servicio de alumbrado y contactos será controlado por un tablero de alumbrado localizado en cada piso, es decir cada nivel contará con su tablero o tableros de alumbrado.

Estos tableros serán alimentados por sus respectivos alimentadores procedentes del Tablero de Distribución Principal llamado TD-P localizado en la Planta del Sótano, en el área de la subestación.

Se contará con un Centro de Control de Motores, localizado en el cuarto de máquinas en sótano, para controlar los motores accionadores de las bombas: este tablero se alimentará también del Tablero de Distribución Principal TD-P.

Para manejar toda la carga de este edificio, se cuenta con una subestación eléctrica localizada en sótano, de 750 KVA, con un voltaje en el primario de 13.8 KV y voltaje en el secundario de 220/127 V.

También se ha dispuesto de una Planta de Emergencia de 49 KW, que alimentará la carga considerada para emergencias, controlándola con tableros de distribución localizados en cada planta.

CÁLCULO DE TABLEROS DE DISTRIBUCIÓN.

INDICE:

- 1) Cálculo de tablero TD-D.
- Cálculo de Alimentador de elevadores.
- Cálculo del alimentador de aire acondicionado en P.B.
- Cálculo del alimentador de extractores en azotea.
- 5) Cálculo de tablero de aire acondicionado del 1ro al 5to nivel
- Cálculo de tablero TA-A en sótano.
- Cálculo de tableros TA-B y TA-BA, en P.B.
- Cálculo de tablero TA-C, en 1er nivel.
- 9) Cálculo de tableros TA-D, E y F, en 2do, 3ro y 4to nivel.
- Cálculo de tableros TA-G en 5to nivel.
- Cálculo de tablero TAE-A, en sótano.
- Cálculo de tableros TAE-B y TAE-BA, en P.B.
- Cálculo de tablero TAE-C, en 1er nivel.

- 14) Cálculo de tablero TAE-D,E y F, en 2do,3ro y 4to nivel
- 15) Cálculo de tablero TAE-G en 5to nivel.

CÁLCULO DE TABLERO TD-D

Carga conectada del tablero TD-D:

Considerando una eficiencia de N = 85%, tenemos que:

(750X75X1) / 0.85 = 66.176	6 kw
(750X5X1) / 0.85 = 4.411	kw
(750 X 3X1) / 0.85 = 2.647	kw
(750 X 2X1) / 0.85 = 1.764	kw
(750x1X2) / 0.85 = 1.764	kw
(750X 1/6X2)/ 0.85 = 0.294	4 kw
(750X10x1) / 0.85 = 8.823	kw

Total 85.879 KW

Considerando un factor de demanda del 80% tenemos que: $85.879 \times 0.80 = 68.703 \text{ KW}$ en operación.

Cálculo del interruptor general del tablero TD-D:

Considerando la protección del motor mayor, más la suma de las corrientes nominales de los demás motores:

Cálculo del alimentador del tablero TD-D:

Considerando un 25% de la corriente del motor mayor, tenemos que:

$$I = (1.25)(192) + 15.2 + 9.6 + 20.4 + 7.2 + 8.8 + 9.8 + 28 = 339 A.$$

Considerando corrección por temperatura de 40oc, tenemos que K=0.91, por tanto:

I corregida = (339)(0.91) = 372 Amp.

Para conducir esta corriente se selecciona un alimentador cal. 350 mcm.

Por caída de tensión:

Considerando un cal. 500 mcm, K=0.1406 y una distancia de 90 metros:

I = 339 Amp

nv= (90) (0.1406) (339) / 1000=4.289

V= 220 Volts.

Fases 3

% nv= 4.289/220 (100) = 1.949< 3 % permitido

D= 90 Mts.

K= 0.1406

Para conducir este alimentador se selecciona un tubo con duit de 102 mm de diámetro.

CÁLCULO DEL ALIMENTADOR DE ELEVADORES.

Verificar la capacidad del equipo con proveedor, por lo pronto se ha considerado una potencia del motor por elevador de 10 H.P. 220 Volts, 3 Fases: coso = 0.90, N=0.85%, In=28 Amp, D=111 mts.

Por caída de Tensión:

Por lo tanto se selecciona un alimentador cal 2 AWG que será conducido en un tubo conduit de 38 mm, el cual contendrá los siguientes conductores: 3-2 y 1-6.

CÁLCULO DEL ALIMENTADOR DEL SISTEMA DE AIRE ACONDICIONADO DE P. BAJA.

Verificar la capacidad del equipo con proveedor, por lo pronto se ha considerado una potencia del equipo de 85 H.P. 220 V, 3 Fases: cos o =0.85, N=0.85%, D=111 mts.

Por caída de tensión:

Considerando un alimentador de 350 mcm, K=0.1936 nv=(111) (0.1936) (231.83)/1000 = 4.98 v. % nv= 4.98/220(100)= 2.264 % < 3% permitido

Por lo antes calculado se selecciona un alimentador de cal. 350 mcm.

Para conducir este alimentador se selecciona un tubo conduit de 76mm de diámetro el cual contendrá los siguientes conductores: 3-350 mcm, y 1-1/ O T.

CÁLCULO DEL ALIMENTADOR DE LOS EXTRACTORES, EN AZOTEA.

Verificar la capacidad de los equipos con proveedor, por lo pronto se han considerado las siguientes potencias:

Extractor de gases quemados de:

Equipos en sótano	1.5 H.P.	= 1.323 KW
Extractor de aire en cuarto de		
Máquinas en sótano	2.0 H.P.	= 1.764 KW
Extractor de aire de baños de		
Sótano	1.5 H.P.	= 1.323 KW
Extractor de aire en cocina	3.0 H.P.	= 2.647 KW
	Total	= 7.057 KW

lint= 20+6.8(5.2x2) = 37.2 Amp.

Cálculo del alimentador por caída de tensión:

Con cal. 2 AWG. K=1.0455, D=111 mts:

nv= (111)(1.0455) (37.2) / 1000 = 4.317 Volts.

%nv = 4.317/220 (100) = 1.96% < 3% permitido.

Por lo anteriormente calculado se conducen en un tubo conduit de 38mm, el cual tendrá los siguientes conductores:

3-2,1-4 y 1-6T.

CÁLCULO DEL TABLERO DE AIRE ACONDICIONADO DEL 110 AL 510 NIVEL.

Utilizando unidades tipo ventana, se ha considerado una potencia por unidad de 1.25 H.P. (verificar dato con proveedor). Si tienen 21 habitaciones y una eficiencia del 85% por lo tanto se tienen

lint.= (23.100) (1000) / I3 (220) (0.85)x (1.25) = 89.255 Amp.

Por lo anterior se selecciona un interruptor termomagnético de 100 Amp., 3 polos, 220 Volts.

Cálculo del alimentador al tablero TDAA-A, localizado en el cuarto de ropería del 1er nivel:

 $P = 1100 \times 21 = 23,100 \text{ w}$

V= 220 Volts.

I = 23.100/13(220)(0.90) = 67.43

3 Fases

cos o= 0.90

I sobrecarga = (67.43)(1.25) = 84.29

D= 95 mts.

Por corriente de un calibre 4 AWG.

Por caída de Tensión con cal. 3/0 AWG. K= 0.6578

nv= (95) (0.6578) (84.29)/1000 = 5.26 Volts.

% nv= 5.26/220 (100) = 2.39% < 3% permitido

Este alimentador se conducirá en un tubo conduit de 63mm de diámetro, el cual tendrá los siguientes conductores:

3-3/0,1-2 y 1-8 T.

Cálculo del alimentador de aire acondicionado, al punto más lejano, para el 1er nivel:

P= 1100w

V= 127

I = 1100/(127)(0.90) = 9.623 A.

 $\cos 0 = 0.90$

D = 60 mts

Con calibre 8 AWG:

nv = (60) (4.2017) (9.623) /1000 = 2.425 Volts

%nv = 2.425/127 (100) = 1.910 % < 3% permitido

Por lo antes calculado se selecciona un alimentador con cal. 8 AWG.

Cálculo de la carga por Aire acondicionado en los niveles 2,3,4, y 5. Utilizando el mismo criterio con el que se cálculo el 1er nivel, tenemos que:

De lo anterior se selecciona un interruptor de 100 Amp, de 3 polos, 220 volts.

Cálculo del alimentador al tablero TDAA-E, localizado en $P=1100 \times 20 = 22,000 \text{ W}$.

V = 220 Volts

3 Fases

$$1 = 22,000/13(220)(0.90) = 64.226 \text{ Amp.}$$

Cos o = 0.90 | sobrecarga = (64.226)(1.25) = 80.282 Amp.

D= 110 Mts.

Se selecciona por corriente un calibre No. 4 se verifica por caída de tensión con calibre $3/0\ k = 0.4141$

El alimentador se conducirá en un tubo conduit de 63mm de diámetro, el cual contendrá: 3-3/0, 1-1/0 y 1-6T.

Balance de carga por aire acondicionado, con unidades tipo paquete:

i i	TABLERO	FASES	Α	В	С
1er nivel	TDAA-A		7700	7700	7700
2do nivel	TDAA-B		7700	6600	7700
3er nivel	TDAA-C		6600	7700	7700
4to nivel	TDAA-D	T	7700	6600	7700
5to nivel	TDAA-E		7700	7700	6600

Subtotal = 37400 36300 37400 Total = 111,100 Watts Desbalance = 2.94

CÁLCULO DEL TABLERO TA-A.

Localizado en sótano, se ha considerado un factor de demanda para contactos del 50% y de 100% para alumbrado.

Para contactos:

Fase $A = 2650 \times 0.50 = 1325 \text{ W}$

Fase B = $2550 \times 0.50 = 1275 \text{ W}$

Face C = 3190 x 0.50 = 1595 W

Total = 4195 W

Para alumbrado:

Fase A = 8195 W

Fase B = 8260 W

Fase C = 7560 W

Total = 24015 W

De lo anterior la carga en operación esta dada por:

C.O= 4195 + 24015 = 28246 Watts.

Cálculo del alimentador al tablero de alumbrado TA-A localizado en el sótano:

P= 28.246 W I = 28246/ I3 (220) (0.90) = 82.46 Amp.

V= 220 considerando una sobrecarga del 25%

Cos o 0 0.90 | sobrecarga = (82.46) (1.25) = 103.075 Amp.

Por lo que se selecciona un interruptor de 125 a, 3 polos 220 volts.

Corrigiendo por temperatura a 40oc, tenemos un factor de corrección de 0.91, por lo tanto:

I corregida: 103.075/0.91 = 113.269 A

Para conducir esta corriente se selecciona un alimentador de cal. 1/0 AWG, vinanel 900, que tiene un poder de conducción de 155 Amp.

Verificando por caída de tensión, para 1/0 AWG tenemos:

D = 85 mts.

I = 103.075

nv= (85) (0.6578) (103.075)/1000=5.87 volts.

V = 220

%nv= 5.87/220 (100)= 2.6%<3% pero justo

K = 0.6578

Por lo que se selecciona un alimentador cal. 3/0 AWG que será conducido en un tubo conduit de 64 mm de diámetro.

CÁLCULO DE TABLEROS TA-B Y TA-BA

Localizados en la planta baja. Considerando un factor de demanda del 50% para contactos y del 100% para alumbrado, tenemos:

Carga de contactos:

Fase $A = 2520 \times 0.50 = 1260 \text{ W}$

Fase B = 2520 x 0.50 = 1260 W

Fase C = 2520 x 0.50 = 1260 W

Total = 3780 W

Carga de alumbrado:

Fase A = 14025 W

Fase B = 14015 W

Fase C = 14090 W

Total = 42130 W

Por lo tanto la carga en operación esta dada por:

C.O. 0 3780 + 42130 = 45910 Watts.

Cálculo del interruptor general del tablero TA-B, localizado en la recepción de la planta baja.

P= 45910 W

V = 220

I 0 45910/I3 (220) (0.90) = 134.028 A

3 fases

lint. = (134.028) (1.25) = 167.535 A

 $\cos 0 = 0.90$

De lo anterior se selecciona un interruptor de 175 A de 3 polos, 220 volts.

Cálculo del alimentador del tablero TA-B:

I = 167.535 a

V= 220

Corrigiendo a 40oc, K = 0.91

Fases 3

I corregida = 167.53/0.91 = 184.10 A

D = 30 mts

Para conducir esta corriente se selecciona un alimentador cal. 3/0 AWG, vinanel 900, que tiene un poder de conducción de 210 A.

Por caída de tensión, considerando cal. 3/0 AWG, K00.4141

nv = (30) (0.4141) (180.818)/1000 = 2.246

% nv = 2.246/220 (100) = 1.02% < 3% permitido

Por lo anterior se selecciona un alimentador cal. 3/0, que se conducirá en un tubo conduit de 63mm de diámetro, el cual contendrá: 3-3/0. 1-1/0 y 1-6T.

Carga conectada al tablero TA-BA, localizando en el almacén de la planta baja, considerando un factor de demanda del 50% para contactos y del 100% para alumbrado.

Carga de contactos:

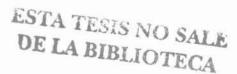
Fase A = 3468 x 0.50 = 1734 W

Fase B = 3918 x 0.50 = 1959 W

Fase $C = 3958 \times 0.50 = 1879 \text{ W}$

Total

= 5572 W



Carga de alumbrado:

Fase A = 4800 W

Fase B = 4080 W

Fase C = 4260 W

Total =13140 W

Considerando un factor de demanda del 80% para la carga del tablero TD-C, que controla los equipos de la cocina, tenemos que:

$$(14,600 \text{ w}) (0.80) = 11683.2 \text{ W}$$

Por lo anterior tenemos que la carga en operación es de:

Cálculo de interruptor general del tablero TA-BA, localizado en el almacén de la planta baja.

P = 30,395.2 W

V = 220

I = 30395.2/I3 (220) (0.90) = 88.734 A

Fases 3

Considerando un 25% de sobrecarga, tenemos:

De lo anterior se selecciona un interruptor termomagnético de 125 Amp, 3 polos, 220 volts.

Cálculo del alimentador al tablero TA-BA.

I = 110.918

V = 220

corrigiendo a 40oc, K= 0.91

Fases 3

I corregida = (10. 918) (0.91) = 121.88 A

D = 90 mts

Para conducir esta corriente se selecciona un alimentador cal. 1/0 AWG.

Por caída de tensión considerando un cal. 3/0, k=0.4141

nv= (90) (0.4141) (110.928)/ 1000 = 4.132 v

%nv= 4.132/220 (100) = 1.8% < 3% permitido

Por lo antes calculado, se considera cal. 3/0, en un tubo conduit de 63 mm, el cual conducirá: 3-3/0, 1-1/0 y 1-6T.

Cálculo de la carga de la cocina en la planta baja, que deriva del tablero TA-BA. Las cuales deberán verificarse con el proveedor:

3 Refrigeradores	1270 W	1 Mesa Chef	1270 W
1 Licuadora	635 W	1 Horno Microondas	1270 W
1 Mezcladora	635 W	1 Triturador	1270 W
1 Máquina de Hielo	2540 W	A Lavaloza	2540 W
1 Cafetera	635 W	1 Estufa maestra	635 W
		Total =	14605 W

Cálculo del interruptor del tablero de distribución del equipo TD-Cm, en la cocina en planta baja.

P= 14604 W

V = 220

I = 14604/13(220) (0.90) = 420634 A

Fases 3

considerando un 25% de sobrecarga:

cos o = 0.90 | Icorregida = (42.634) (1.25) = 53.292 A

Por lo que se selecciona un interruptor termo magnético de 3 polos 50 Amp

Cálculo del alimentador al Tablero TD-C.

I = 53.292 A

V= 220

Considerando una temperatura de 40oc, K = 0.91

Fases 3

Icorregida = 53.293/0.91 = 58.563

D = 30 mts

Para conducir esta corriente se selecciona un conductor cal 6 AWG.

Por caída de tensión, para cal. No. 8 tenemos:

Por lo cual se acepta el cal. 6, conduciéndose en un tubo conduit de 32 mm de diámetro: 3-6, 1-8 y 1-8T

CÁLCULO DEL TABLERO TA-C.

Cálculo de la carga conectada al tablero TA-C, localizado en la ropería del 1er. piso considerando un factor de demanda del 50% para contactos y del 100% para alumbrado

Carga para contactos:

Fase
$$C = 10780 \times 0.50 = 5390 \text{ W}$$

Carga para alumbrado:

Por lo tanto, la carga en operación esta dada por:

Cálculo del interruptor del tablero TA-C:

P=56365 W

V=220

I = 56365/i3 (220) (0.90) = 164.55 A

Fases 3

Considerando una sobrecarga del 25%

Cos o = 0.90 | corregida= (164.55)(1.25) = 205.6 A

De acuerdo a lo calculado se selecciona un interruptor termomagnético de 200 A, 3 polos, 220 volts.

Cálculo del alimentador al tablero TA-C:

I = 200 A

V= 220

corrigiendo por temperatura 40oc, K=0.91

Fases 3

Icorregida = 200/0.91 = 219.78 A

D = 100 mts

Para conducir esta corriente se selecciona un alimentador cal. 4/0, vinanel 900, que tiene un poder de conducción de 235 A.

Por caída de tensión, considerando un conductor cal 250 mcm, K= 0.2783

Por lo que se selecciona el cal. 250 mcm, que se conducirán en un tubo conduit de 76mm de diámetro: 3-250 mcm, 1-4/0 y 1-2T.

Cálculos de T-C, de circuitos derivados del tablero TA-C localizado en la ropería del 1er piso.

Cálculo del tubo conduit del circuito CA-11 y CC-21:

Conduce este tubo conduit: 4-8, 2-10 y 3-12

Del 8 AWG = 8.367 mm2 x 4 = 33.468

Del 10 AWG = 5.260 mm2 x 2 = 10.520

Considerando un tubo conduit de 25mm2:

Diámetro interior = 26.65 mm

Área interior total = 555 mm2

Área disponible 40% = 222 mm2

Por lo tanto: 53.909< 222 mm

Por lo tanto se selecciona un tubo conduit de 25 mm calculándose de esta manera las demás tuberías.

Cálculo de la carga conectada al tablero TA-CA, localizado en recepción del 1er. piso, considerando un factor de demanda del 50% para contactos y del 100% para alumbrado.

Carga para contactos:

Fase $A = 1800 \times 0.5 = 900 \text{ W}$

Fase B = $1980 \times 0.5 = 990 \text{ W}$

Fase C = 1980 x 0.5 = 990 W

Total =2880 W

Carga para alumbrado:

Fase A = 4250 W

Fase B = 3150 W

Fase C = 4500 W

Total = 11900 W

Por lo tanto la carga conectada en operación es de:

Cálculo del interruptor del tablero TA-CA:

P = 14780 W

V = 220

I = 14780/ 13 (220) (0.90) = 43.14 Amp.

Fases 3

considerando un 25% de sobrecarga

Cos o = 0.90 Isobrecarga = (43.14) (1.25) = 53.93 A

Por lo antes calculado se selecciona un interruptor termomagnético de 50 Amp, 3 polos, 220 volts.

Cálculo del alimentador del tablero TA-CA.

I = 53.93 A

V = 220

corrigiendo por temperatura 40oc, K = 0.91

Fases 3

I corregida = 53.93/0.91 = 59.269 Amp.

D = 60 mts.

Para conducir esta corriente se selecciona un alimentador cal. 6 AWG, vinanel 900, que tiene un poder de conducción de 70 A.

Por caída de tensión, considerando cal. 2 AWG, K = 1.0455 nv= (60) (1.0455) (53.93)/1000=3.38 v %nv= 3.38/220 (100) = 1.53% < 3%.

Por lo que se considera calibre no. 2, seleccionándose un tubo conduit de 38 mm de diámetro.

Cálculo del interruptor del circuito de alumbrado CA-22, del tablero TA-C, del 1er piso.

P = (300 w) (4) = 1200 w

Cos o = 0.90

I = 1200 (127) (0.90) = 10,498 A

Fases 1

considerando una sobrecarga del 25%

D= 80 mts

Isobrecarga = (10.498) (1.25) = 13.123 A

Se selecciona un interruptor termomagnético de un polo 15 Amps.

Cálculo del alimentador, por capacidad se puede conducir esta corriente en un conducto cal. 12 AWG.

Por caída de tensión, utilizando un conductor cal. 4 AWG K= 1.9191

Cálculo del interruptor al circuito de alumbrado CA-23, del Tablero TA-C, del 1er piso.

P = (300W) (4) 1200 W

V= 127 I = 13.123 Amps. Este alimentador maneja una carga similar al circuito CA-22, por lo tanto el alimentador se selecciona por caída de tensión.

Considerando un conductor cal. 6 AWG, K= 3.0514 nv = (55) (13.123) (3.0514)/1000 = 2.20 volts

%nv = 2.20/127 (100) = 1.7% < 3% permitido

Por lo que se selecciona un alimentador cal. 6 AWG.

Cálculo del alimentador al circuito de alumbrado CA-24 del tablero TA-C del 1er piso.

Este alimentador maneja una carga similar a la de los circuitos CA-22 y CA-23, solo que a una distancia de 30 mts, por tanto:

Considerando un conductor cal. 8 AWG, K= 4.8517

nv= (30) (4.8517) (13.123) /1000= 1.91 v

%nv= 1.91/127 (100) = 1.5% < 3% permitido

Por lo anterior se selecciona un alimentador cal. 8 AWG.

CÁLCULO DEL TABLERO TA-D, TA-E Y TA-F

Cálculo de la carga de los tableros, localizados en la ropería del 2do, 3ro y 4to nivel respectivamente, considerando un factor de demanda del 50% para contactos y del 100% para alumbrado.

Carga para contactos:

Fase A = 10780 x 0.50 = 5390 W

Fase B = $10600 \times 0.50 = 5300 \text{ W}$

Fase C = 9240 x 0.50 = 4620 W

Total

= 15310 W

Carga para alumbrado:

Fase A = 5130 W

Fase B = 5230 W

Fase C = 6365 W

Total =16725 W

Por lo tanto la carga en operación es de:

C.O. = 15310 + 16725 = 32035 W

Cálculo de interruptor de los tableros TA-D, E y F

P= 32035 W

V = 220

I = 32035/13 (220) (0.90) = 93.52 A

Fases 3

considerando un 25% de sobrecarga

Cos o = 0.90 Isobrecarga = (93.52) (1.25) = 116.902 A

Por lo anterior, se selecciona un interruptor termo magnético de 125 Amp, 3 polos 220 volts.

Cálculo del alimentador de los tableros Ta-D.E y F.

10 116.90 A

V= 220

Corrección por temperatura 40oc, K 0.91

Fases 3

I corregida = 116.90/0.91 = 128.463 A

D= 105 mts.

Para conducir esta corriente se requiere de un conductor cal. 1/0 AWG, vinanel 900, que tiene un poder de conducción de 155 A.

Por caída de tensión, considerando cal. 4/0 AWG nv= (105) (0.3286) (116.90)/1000= 4.03 v %nv= 4.03/220 (100) = 1.8% < 3% permitido.

Por lo que se selecciona cal. 4/0 que se conducirá en un tubo conduit de 63 mm de diámetro: 3-4/0, 1-1/0 y 1-4T.

Cálculo de alimentadores derivados del tablero TA-D, para circuito de alumbrado CA-1, para cal. 12AWG.

I= 11.331 A nv= (15) (12.2663) 11.331)/1000= 2.08 v

D=15. mts %nv= 2.08/127 (100) = 1.64% < 3% permitido

Por lo que el calibre adecuado es de 12AWG.

Cálculo de alimentadores derivados del tablero TA-D, para circuito de alumbrado CA-2, para cal. 12 AWG.

Por lo que el calibre adecuado es de 12 AWG.

Cálculo de alimentadores derivados del tablero TA-D, para circuito de alumbrado 5 y 6, para cl. 10 AWG.

I= 11.331 A nv= (35)(7.7146)(11.331) /1000=3.05 v

D= 35 mts %nv= 3.05/127 (100) = 2.4% < 3% permitido

Por lo que el calibre adecuado es de 10 AWG.

Cálculo de alimentadores derivados del tablero TA-D, del alimentador del circuito CA-6.

P= 1075 W

 Para conducir esta corriente se considera un conductor cal. 12 AWG, vinanel 900.

Considerando un factor de agrupamiento de 0.70, para 7 a 24 conductores, por temperatura a 40oc. K=0.91

Icorregida = 9.405/(0.91)(0.70) = 14.764 A

Por caída de tensión, para cal. 10 y D= 60 mts.

nv= (60) (7.7146) (9.405) /1000 = 4.353 v

%nv= 4.353/127 (100) = 3.42% > 3% permitido

Por lo que se considera con cal. 8

nv= (60) (4.8517)(9.405)/1000= 2.731 v

%nv= 2.73/127 (100) = 2.15% < 3% permitido.

De la misma manera se calcularon todos los alimentadores derivados del tablero Ta-D.

CÁLCULO DE TABLERO TA-G.

Cálculo de la carga del tablero TA-G, localizado en la ropería del 5to piso considerando un factor de demanda del 50% para contactos y del 100% para alumbrado.

Carga para contactos:

Fase A = 9600 x 0.5 = 4800 W Fase B = 7700 x 0.5 = 3850 W Fase C = 8240 x 0.5 = 4120 W Total = 12770 W

Carga para alumbrado:

Fase A = 5980 W

Fase B = 7680 W

Fase C = 7305 W

Total = 20965 W

Por lo tanto, la carga en operación es de:

Cálculo del interruptor del tablero TA-G.

P= 33735 W

V= 220 I = 33735/ I3 (220) (0.90) = 98.48 Amps

Fases 3 considerando un 25% de sobrecarga

Cos o = 0.90 Isobrecarga = (98.48) (1.25) = 123.10 A

Por lo anterior se selecciona un interruptor termomagnético de 125 a 3 polos 220 volts.

Cálculo del alimentador al tablero TA-G

I = 123.10 A

V=220 corrección por temperatura 40oc, K= 0.91

Fases 3 | Icorregida= 123.10/0.91 = 135.27 A

D= 110 mts.

Para conducir esta corriente se requiere de un cal. 1/0 AWG, vinanel 900, que tiene un poder de conducción de 155 A

Por caída de tensión, considerando cal. 4/0 K = 0.3286

Por lo anterior se selecciona el cal. 4/0 que se conducirá en un tubo conduit 63 mm de diámetro: 3-4/0, 1-1/0 y 1-2T

Cálculo del alimentador al tablero TA-GL localizado en la zona del lounge ejecutivo del 5to piso.

Carga mayor de una fase del tablero TA-GL

P= 2650 W

Cos o = 0.90 Considerando un 25% de sobrecarga

Por lo que se selecciona un interruptor termomagnético de 30 Amps 2 polos 220 volts.

Para conducir esta corriente se selecciona un conductor cal. 10 que tiene un poder de conducción de 40 Amps

Por caída de tensión para cal. 6 K=1.2072 Nv= (50) (3.0514) (28.98) / 1000 = 4.42 v %nv= 4.42/127 (100) = 3.48% > 3% no permitido. Para cal. 2 AWG, K= 1.2072 Nv= (50) (1.2072) (28.98) /1000= 1.74 v %nv= 1.74/127 (100) = 1.3% < 3% permitido

Por lo tanto se selecciona cal. 2 conducidos en tubo conduit de 38 mm de diámetro.

CÁLCULO DEL TABLERO TAE-A.

Cálculo del alimentador al tablero de alumbrado TAE-A localizado en el sótano.

P= 4925 W

V= 220

I= 4925/ I3 (220) (0.90) = 14.377 A

Cos o = 0.90

considerando una sobrecarga del 25%

Isobrecarga= (14.377)(1.25)=17.972 A

Por lo que se selecciona un interruptor de 20 Amp 3 polos, 220 volts.

Corrigiendo por temperatura a 40oc, K= 0.91

Icorregida = 17.972/0.91 = 19.749 Amps.

Para conducir esta corriente se selecciona un alimentador cal. 10 AWG, que tiene un poder de conducción de 40 Amps.

Por caída de tensión, considerando cal. No. 6 AWG, K= 2.6426 y una D= 85 mts.

%nv= 4.03/220 (100)= 1.83% < 3% permitido

Por lo tanto se selecciona un alimentador cal. 6 AWG que será conducido en un tubo conduit de 32 mm de diámetro.

Cálculo del alimentador del circuito CAE-5, del sótano:

V=127 Por caída de tensión, considerando cal. 12 AWG y una

CÁLCULO DE TABLEROS TAE-E Y TAE-BA

Cálculo del alimentador al tablero TAE-B, localizado en recepción de la planta baja.

P= 4060 W

Fases 3 considerando un 25% de sobrecarga

Corrigiendo por temperatura a 40oc, k = 0.91

Icorregida= 14.615/0.91 = 16.28 Amps

Para conducir esta corriente se selecciona un alimentador cal. 8 AWG, que tiene un poder de conducción de 50 Amps.

De lo anterior se conducen en un tubo conduit de 25mm de diámetro, el cual conducirá: 3-8, 1-10 y 1-12T.

Cálculo del alimentador al tablero TAE-Ba, localizando en el almacén de la planta baja.

P= 910 W (fase A) considerando fase mayor:

P= 895 W (fase B) I = 910/ (127) (0.90) = 7.961 A

V= 127 considerando una sobrecarga del 25%

Fases 2 I = (7.96) (1.25) = 9.95 A

Cos o = 0.90

Por lo anterior se selecciona un interruptor de 20 A, 2 polos 220 volts.

Corrigiendo por temperatura a 40oc, K =0.91 Icorregida= 9.95/0.91 = 10.936 A

Para conducir esta corriente se selecciona un cal. 10 Por caída e tensión para cal 10, K= 4.2017

CÁLCULO DE TABLEROS TAE-B Y TAE-BA

Cálculo del interruptor del tablero TAE-B, localizado en recepción de la planta baja.

P = 4060 W

V= 220 I = 4060/ 13 (220) (0.90) = 11.65 A

Fases 3 considerando un 25% de sobrecarga

Cos o = 0.90 I = (11.65) (1.25) = 14.615 A

Corrigiendo por temperatura a 40oc, K = 0.91

Icorregida = 14.615/0.91 = 16.28 Amps

Para conducir esta corriente se selecciona un alimentador cal. 8 AWG, que tiene un poder de conducción de 50 Amps.

De lo anterior se conducen en un tubo conduit de 25mm de diámetro, el cual conducirá 3-8 1-10 y 1-12T.

Cálculo del alimentador al tablero TAE-BA, localizado en el almacén de la planta baja.

P= 910W (fase A) considerando la fase mayor

V= 127 considerando una sobrecarga del 25%

Fase 2 I = (7.961) (1.25) = 9.95 A

Cos o = 0.90

Por lo anterior se selecciona un interruptor de 20 A, 2 polos 220 volts.

Corrigiendo por temperatura a 40oc, K=0.91

Icorregida = 9.95 = 10.963 A

Para conducir esta corriente se selecciona un cal. 10

Por caída de tensión para cal. 10, K= 4.2017

D = 90 mts

Nv= 3.76/127 (100) = 2.96% < 3%

CÁLCULO DEL TABLERO TAE-C

Cálculo del interruptor del tablero TAE-C, localizado en el 1er piso.

P= 4645 W

I= 4645/ I3 (220) (0.90) = 13.56 A

V= 220

considerando una sobrecarga del 25%

Fases 3

Isobrecarga = (13.56)(1.25) = 16.95 A

Cos o = 0.90

Por lo anterior se selecciona un interruptor termomagnético de 30 Amps 3 polos.

Cálculo del alimentador al tablero TAE-C

I= 16.95 A

V = 220

corrigiendo por temperatura 40oc, K= 2.6426

Fases 3

D= 100 mts

Mentador cal 12 AWG, con poder de conducción de 30 A.

Por caída de tensión, considerando un cal. 6 AWG

Para conducir este alimentador, se selecciona un tubo de 32mm de diámetro.

Cálculo del interruptor del Tablero TAE-CA, localizado en el 1er piso.

V= 220 considerando un 25% de sobrecarga

Fases 3 | Isobrecarga= (10.36)(1.25) = 12.95 A

Cos o = 0.90

Por lo anterior se selecciona in interruptor termomagnético de 20 Amps, 3 polos.

Cálculo del alimentador al tablero TAE-Ca.

I= 12.95 A

V= 220 Por caída de tensión considerando un cal. 8 AWG

Fases 3 K= 4.2017

D= 60 mts. Nv= (60) (4.2017) (12.95)/1000= 3.26 v

%nv = 3.26/220 (100) = 1.48% < 3% permitido

Por lo que el calibre será del 8, que se conducirá en un tubo conduit de 25 mm de diámetro

CÁLCULOS DE LOS TABLEROS TAE-D Y F

Cálculo DEL Alimentador al tablero TA-3-F localizado en el 4to nivel.

P=975 W

Fases 2 considerando una sobrecarga del 25%

Cos o = 0.90 Isobrecarga = (4.92) (1.25) = 6.15

D= 104 mts Por caída de tensión, considerando un cal. 8

K= 4.2017

%nv= 2.68/220 (100) = 1.2% < 3%

Por lo tanto se selecciona un alimentador cal. 8 AWG

Para conducir este alimentador se selecciona un tubo conduit de 25mm el cual contendrá: 3-8, 1-10T.

CÁLCULO DEL TABLERO TAE-G

Cálculo del interruptor del tablero TAE-G, localizando en la ropería del 5to nivel.

P= 2645 W

V=220 I=2645/13(220)(0.90)=7.72 A

Fases 3 considerando una sobrecarga del 25%

Cos o = 0.90 Isobrecarga = (7.72)(1.25) = 9.652

Por lo anterior se selecciona un interruptor termo magnético de 20 Amps 3 polos 220 volts.

Cálculo del alimentador al tablero TAE-G

I= 20 A

V= 220 corrigiendo por temperatura 40oc K = 0.91

Fases 3 | Icorregida= 20/0.90 = 21.97 A

D= 110 mts Por capacidad de conducción se usa cal. 10 AWG

Por caída de tensión, considerando cal 4 AWG, K= 1.662

De lo anterior se considera cal: No. 4, los que se conducirán en un tubo conduit de 32mm: 3-4 y 1-8T.

Cálculo del alimentador al tablero TAE-GL, localizado en la zona del lounge eje. del 5to nivel

Carga de la fase más cargada del tablero TAE-G:

P= 950 W

V= 127 I = 360/ (127) (0.90) = 3.148 A

Cos o = 0.90

K= 0.91 Se selecciona un interruptor termomagnético de 15 A

Cálculo del alimentador por caída de tensión, considerando cal. 10 AWG K = 7.7146, y una D= 50 mts.

Este alimentador se conduce en un tubo conduit de 13mm de diámetro.

Balance de la carga del alumbrado en emergencia.

Tablero	Fases	Α	В	С
TAE-A		1650	1625	1650
TAE-B		1375	1325	1360
TAE-BA		910		895
TAE-C		1485	1475	1645
TAE-D		450	525	
TAE-E			525	450
TAE-F		450	525	
TAE-G		860	825	960
	Total	7180	6825	7000
	Desbalance	4.9%		

Carga total de alumbrado en emergencia = 21,005 W

Cálculo de la planta de emergencia.

Se tienen los siguientes tableros de alumbrado de emergencia.

Emergencia:

Y se tiene dentro del sistema de emergencia el equipo hidroneumático, que contiene tres motores de 7.5 H.P. y un compresor de 0.5 H.P.

Considerando que operen simultáneamente dos bombas de 7.5 H.P. y el compresor, con una eficiencia del 85%, tenemos que:

Dos bombas de 7.5 H.P. = (7.5x2x750)/0.85)/100 = 13.235 KW Un compresor de 0.5 H.P.=(0.5x1x750)/0.85)1000= 0.441 KW Subtotal = 13,676 KW

De lo anterior se tiene una carga en operación de:

20,825 + 13,676 = 34,501 W

Considerando una sobrecarga del 25%, tenemos que:

(34.50)(1.25) = 43.126 KW.

Por lo anterior se selecciona una planta de emergencia de 49 KW continuos, con una capacidad en emergencia de 54 KW, factor de potencia del 80% a 220/127 Volts, 60 Hz, 4 hilos y conexión en estrella. Modelo SC4BT3.9.1, marca Selmec o similar.

Cálculo del interruptor de la planta de emergencia.

Planta de 54 KW máximo

V = 220

Fases 3

I = 54000/ I3 (220) (0.80) = 177.35

Cos o = 0.80

De lo anterior se selecciona un interruptor termo magnético de 200 Amps, 3 polos 220 volts.

Cálculo del alimentador de la planta de emergencia al tablero de transferencia.

Se tiene una corriente de: 177.35 Amps

Corrigiendo por temperatura a 40oc. K = 0.91

Icorregida = 177.35/0.91 = 194.89 Amps

Para conducir esta corriente se selecciona un alimentador cal. 3/0, que tiene poder de conducción de 210 Amps, tipo vinanel 900, 600 volts.

Para conducir este alimentador se selecciona un tubo conduit de 63mm de diámetro.

C. CÁLCULO DE LA SUBESTACIÓN.

Cálculo de la carga al tablero de distribución principal TD-P

CARGA	CONECTADA	FACTOR D.	EN OPERACION
Tablero TD-D 85.879 KW		80%	68.703 KW
Elevadores 3x10 H.P. 26.470 KW		1	26.470 KW
Aire acondicionado 85 H.P.	75.000 KW	1	75.000 KW
Extractores en azotea	7.050 KW	80%	7.050 KW
Aire acondicionado 1er nivel	23.100 KW	1	23.100 KW
Aire acondicionado 2do nivel	22.058 KW	1	22.058 KW
Aire acondicionado 3er nivel	22.058 KW	1	22.058 KW
Aire acondicionado 4to nivel	22.058 KW	1	22.058 KW
Aire acondicionado 5to nivel	22.058 KW	1	22.058 KW
Alumbrado de sótano	32.405 KW	87%	28246 KW
Alumbrado de planta baja	88.438 KW	86%	76.305 KW
Alumbrado de 1er nivel	73.075 KW	77%	56.365 KW
Alumbrado de 2do nivel	47.345 KW	67%	32.035 KW
Alumbrado de 3er nivel	47.345 KW	67%	32.035 KW
Alumbrado de 4to nivel 47.345 KW		67%	32.035 KW
Alumbrado de 5to nivel	46.505 KW	71%	33.735 KW
Carga de emergencia	41.118 KW	83%	34.501 KW
TOTAL	729.307 KW		612.407 KW

Para determinar la capacidad de transformación, tomamos como base la carga en operación, la cual demanda una corriente de:

V= 220 Volts

Fases 3 I = 612.407 (1000) / I3 (220) (0.90) = 1787.84 Amps 60 Hz

coc o = 0.90

Se requiere un banco de transformación de:

KVA= 13 (1787.84) (220) /1000= 680.452 KVA

Por lo anterior se selecciona un transformador de 750 KVA, con relación de transformación de 13.8 - 0.220/0.127 KV, conexión delta estrella, con enfriamiento OA, 3 fases, 60 Hz.

Cálculo de las corrientes del transformador.

Por el primario:

I = 750 KVA/ I3 (13.8 KV) = 31.41 Amps

Para el fusible:

I sus = 2.5 (31.41) = 78.537 Amps.

Se selecciona un fusible de 63 Amps.

Para el secundario: I = 750 KVA/ I3 (0.220KV) = 1970.57 Amps

o term to (otzabett) triotor rango

Para el interruptor: lint = (1970.57) (1.25) = 2463.215 Amps.

Se selecciona un interruptor de 2500 Amps

Cálculo del alimentador a la subestación eléctrica en 13.8 KV

La corriente por el primario del transformador, esta dada por:

I= (750) (1000) / I3 (13.8) = 31.414.928 Amps.

Considerando una duración de 8 ciclos, se tiene un conductor cal. 3/0 AWG, de acuerdo a la gráfica 35, con aislamiento XLP, para 15 KV, 260 Amps, diámetro total del conductor de 27.7 mm.

Considerando 3 conductores en un ducto:

Considerando que solo se puede utilizar el 40% del área del tubo conduit, tenemos que:

$$1807.888/40\% = x/100\%$$
 Por tanto: $x = 1807.888/40\%$ (100%) $x = 4.519.7$ mm2

El diámetro interno del tubo conduit, esta dado por:

A = II r2 por tanto: r = 14519.7/II = 37.92

El diámetro esta dado por: d= (37.92) (2) = 75.859

Por lo tanto se selecciona para conducir estos 3 conductores, en un tubo conduit de 102mm de diámetro.

CAPÍTULO X

PRESUPUESTO

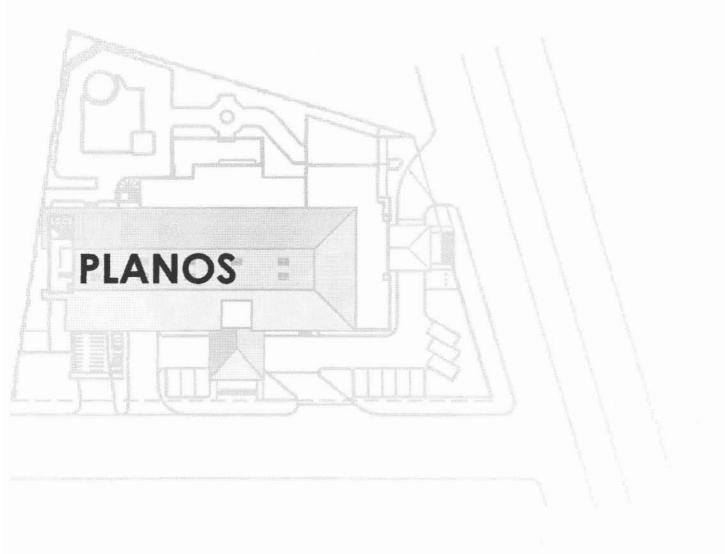
PLAN GLOBAL DE INVERSIÓN

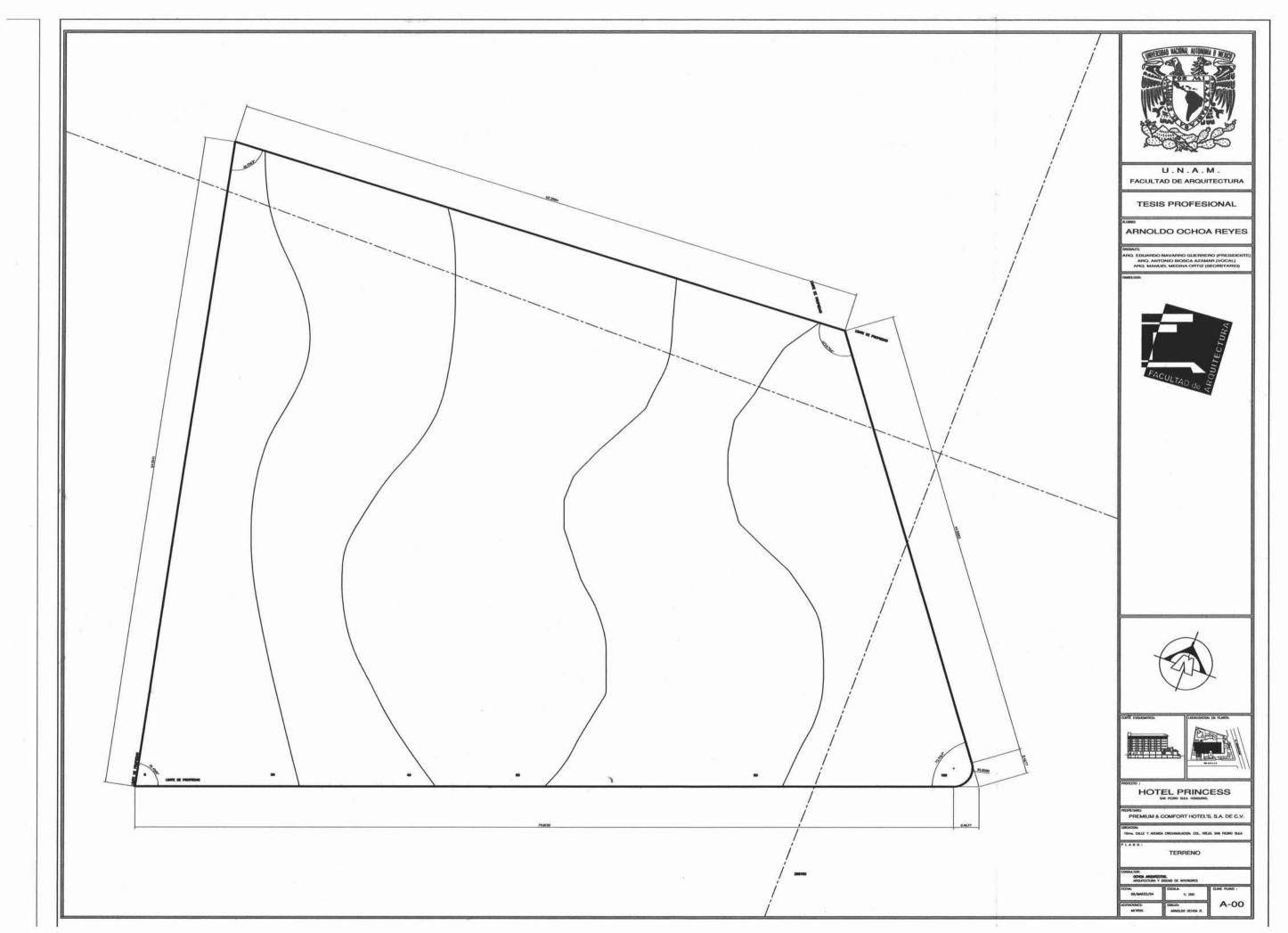
НС	HOTEL PRINCESS SAN PEDRO SULA						
1.	TERRENO	3%	242,697.36				
2.	PLANIFICACIÓN	2%	161,798.24				
3.	ORGANIZACIÓN	6%	485,394.72				
4.	DESARROLLO	6%	485,394.72				
5.	CONSTRUCCIÓN	41%	3,354,331.00	ESTRUCTURA Y OBRA NEGRA	30%	1,006,299.30	
J.	5. CONSTRUCCION	4170	3,334,331.00	ACABADOS	45%	1,509,448.90	
				INSTALACIONES	25%	838,582.75	
6.	GASTOS PREOPERATIVOS	2%	161,798.24				
7.	OTROS (INTERESES, IMPREVISTOS C.T.)	12%	970,789.44				
8.	EQUIPAMIENTO HOTELERO	14%	1,132,587.60				
9.	EQUIPOS MAYORES	13%	1,051,688.50				
	TOTAL		8,046,688.50				

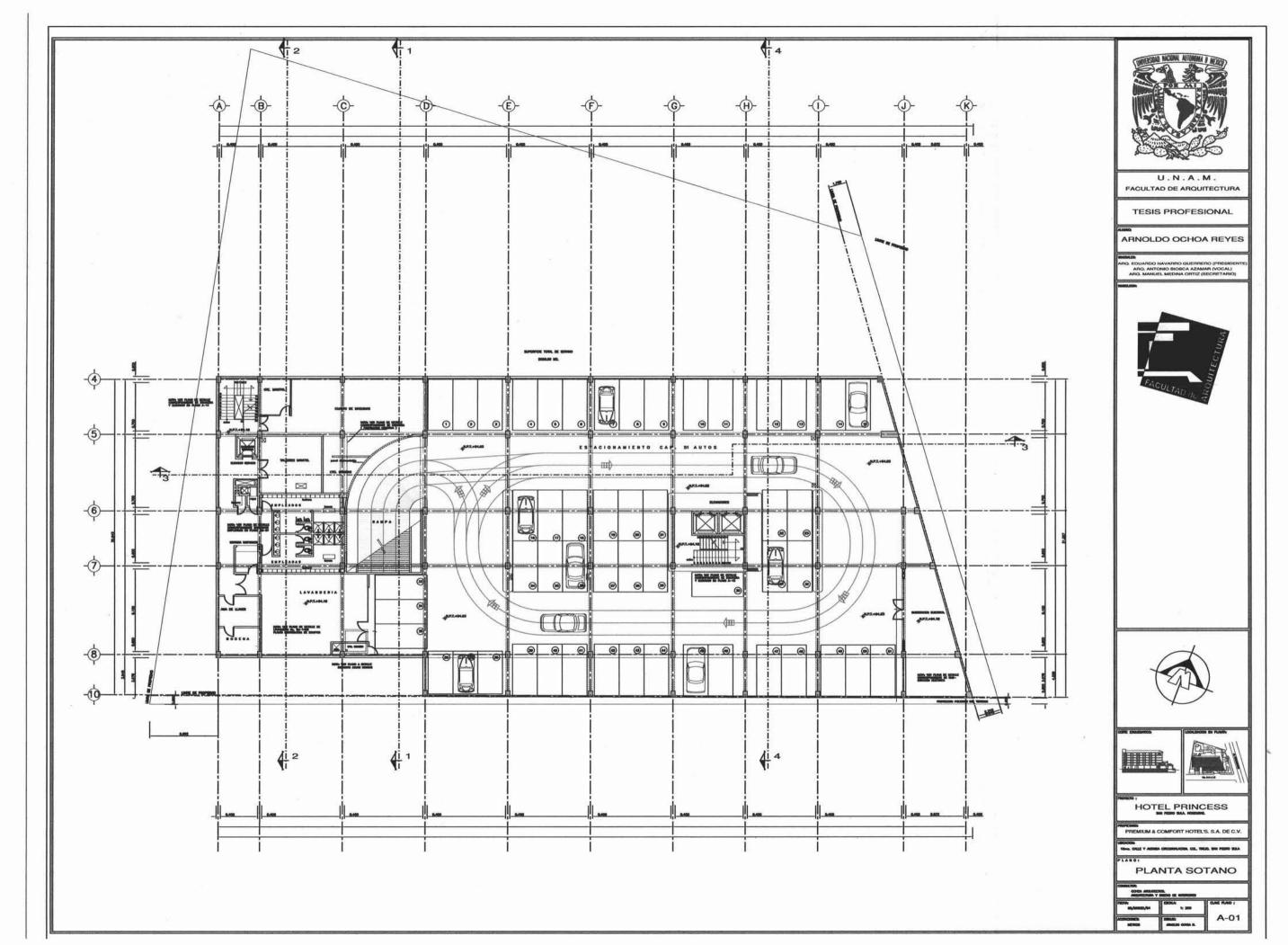
CAPÍTULO XI

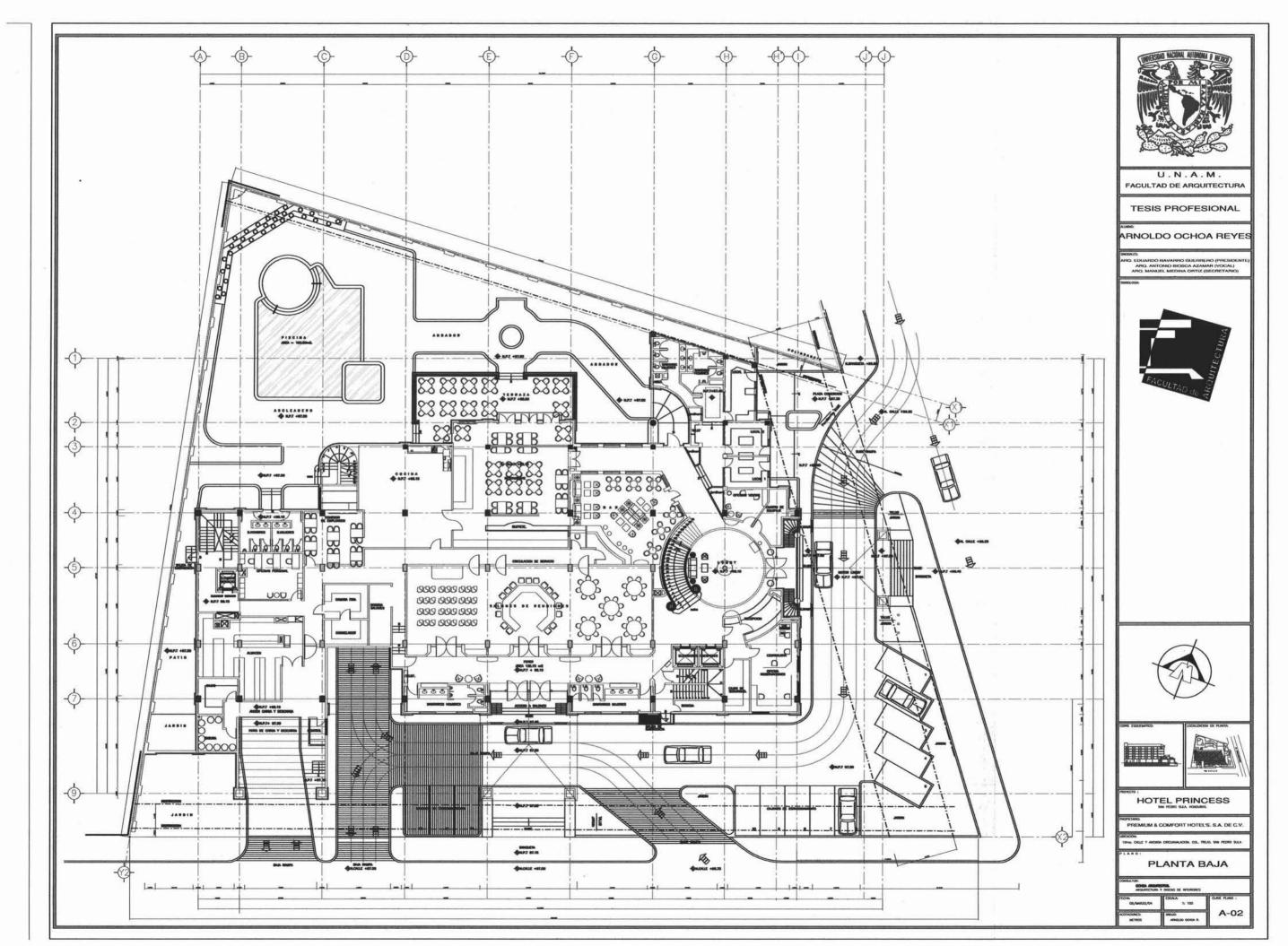
BIBLIOGRAFÍA:

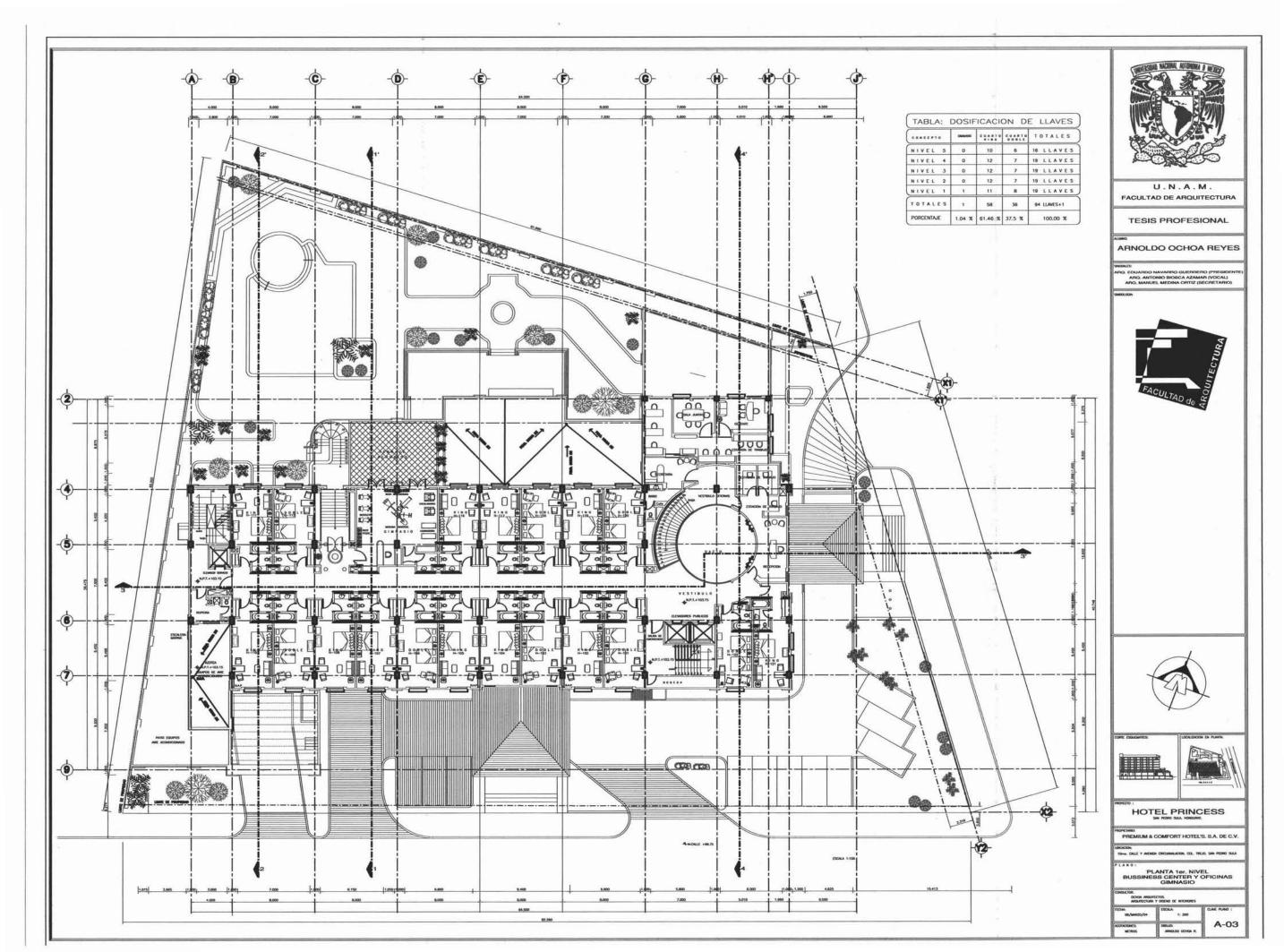
NOMBRE	AUTOR	EDITORIAL
Hoteles	Blume	Edes
Análisis métrico y funcional del núcleo de habitaciones		Empresa de estudios y proyectos técnicos, s.a.
New Hotel	Meisei publications	Meisei publications
Architecture		·
Designer Hotels	Albrecht Bangert	The vendome press
	And Otto Riewoldt	
Dening by design	Edie Lee Cohen	Interior design books
	Sherman R. Emery	
I.	Hugo Montanara	Kliczkowski publisher
restaurants	Guillermo Raúl Kliczkowski	
	Javier Penacca	
	Diana Veglog	
	Andre Birgin	
Las dimensiones humanas	Julius Panero	Gustavo Gili, s.a.
en los espacios interiores	Martín Zelnik	
Construcción de hoteles	Cecsa	Otto Mayr y Fritz Hier
Sistema de transportes	Pedro Armendáriz	Otis
verticales	Alejandro Sánchez de la Barquera.	

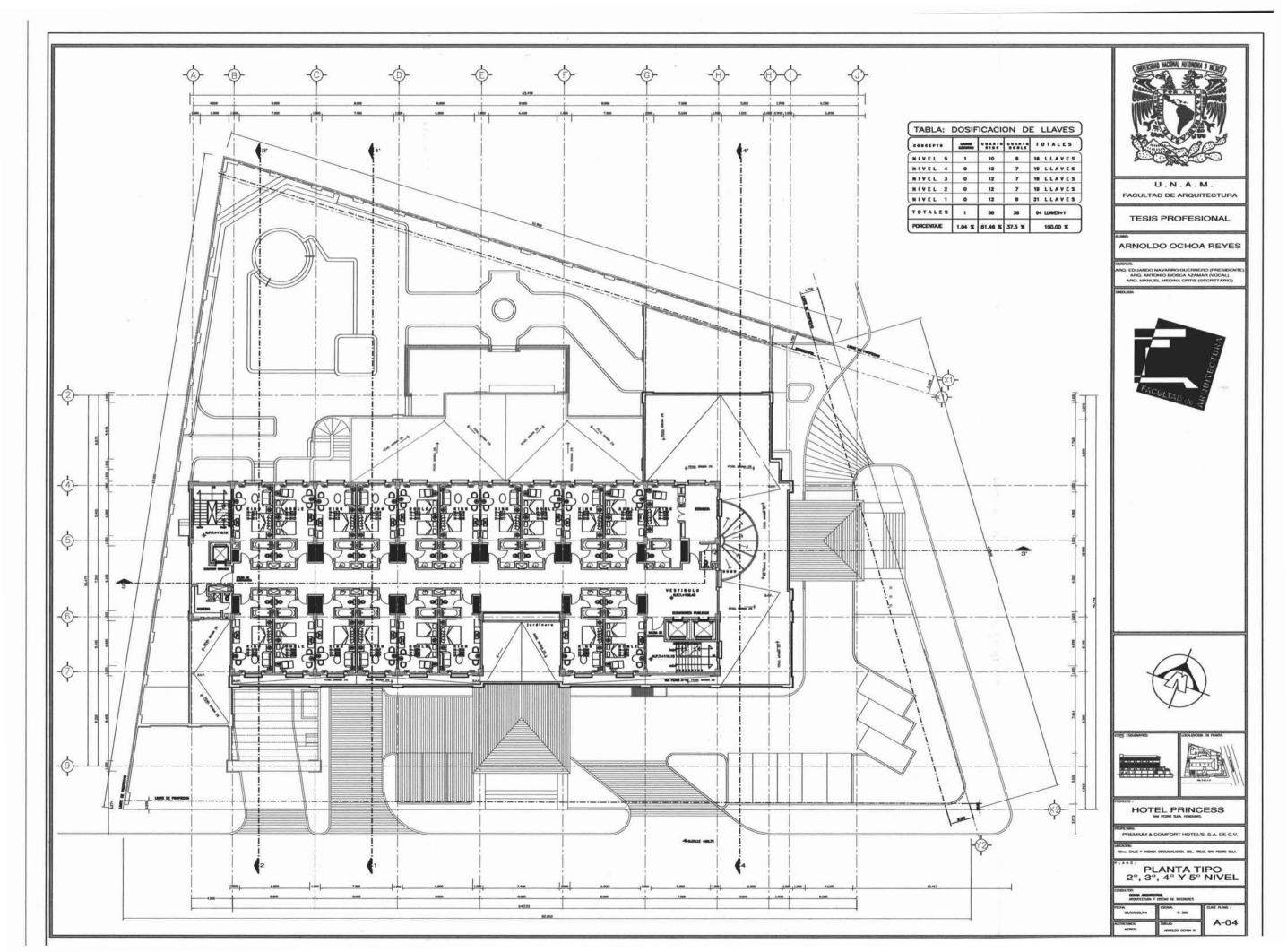


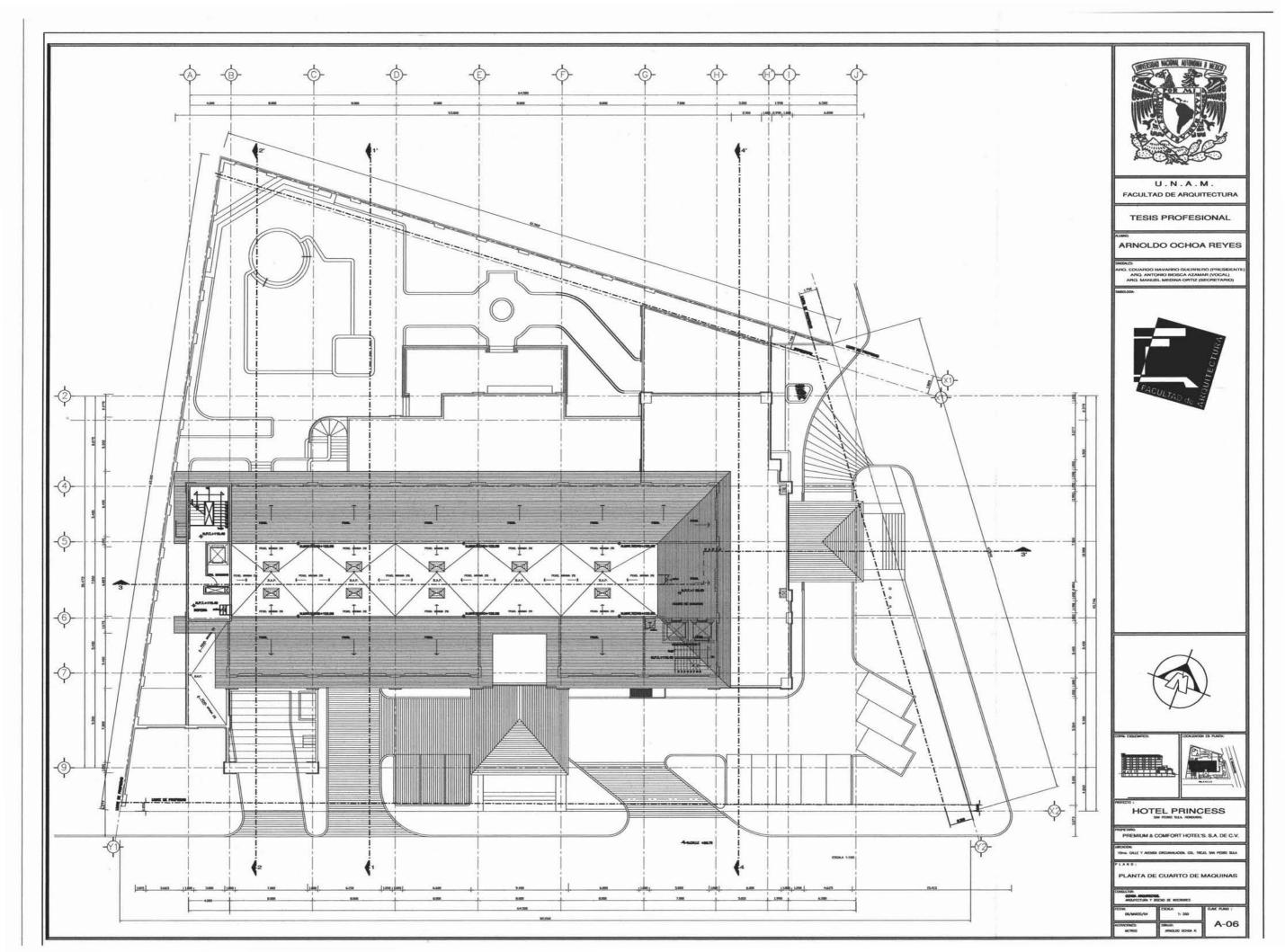


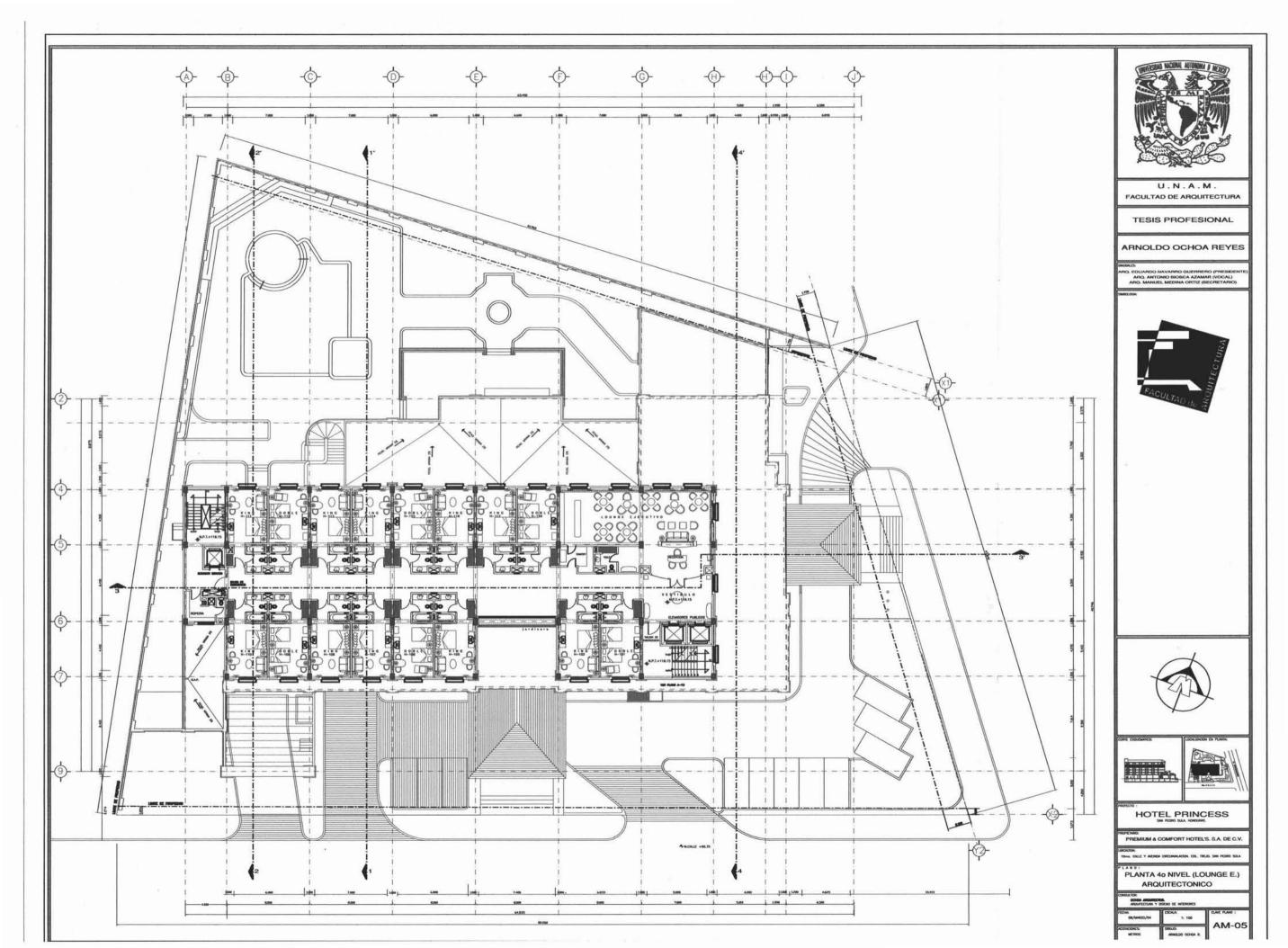


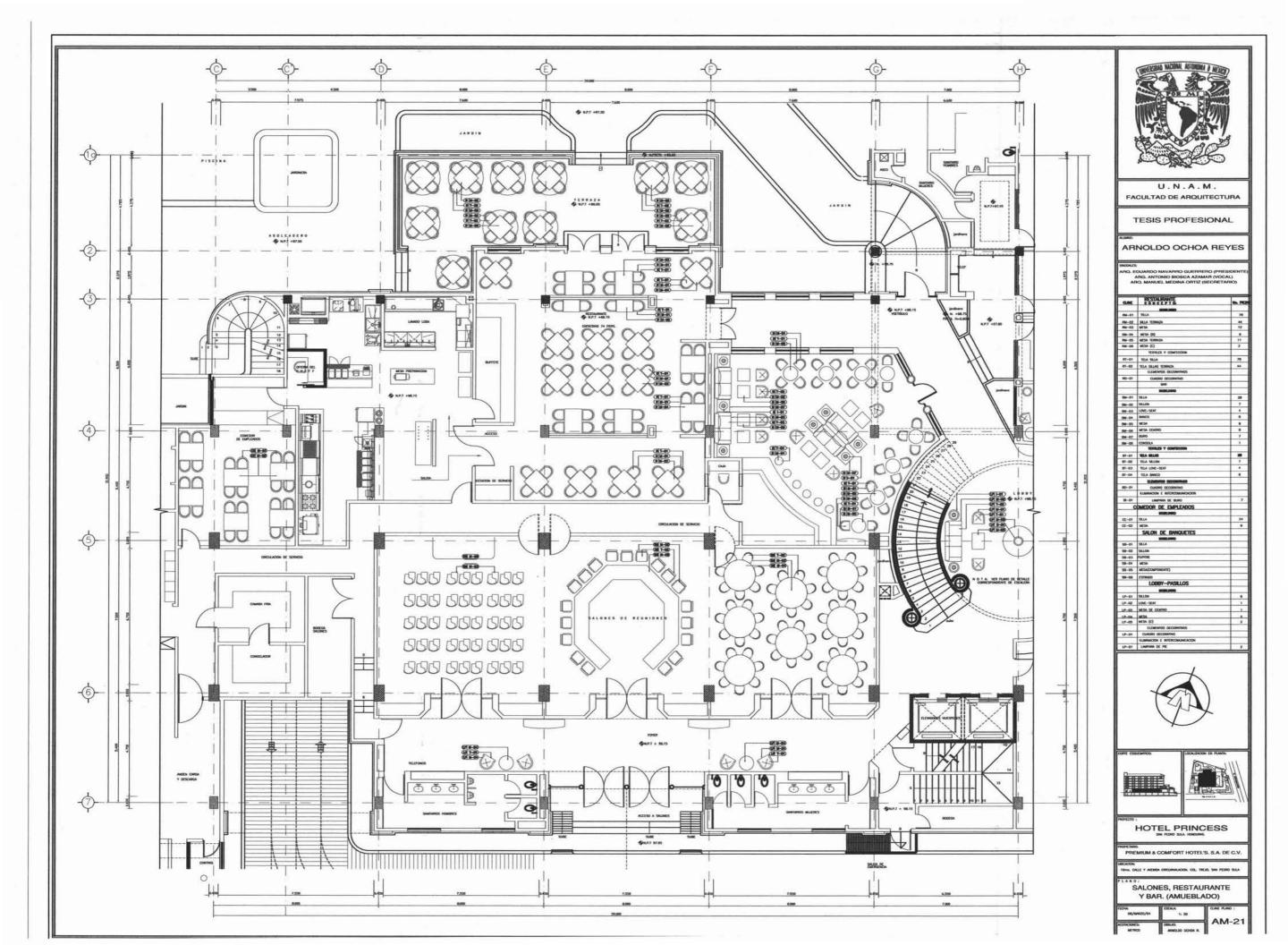


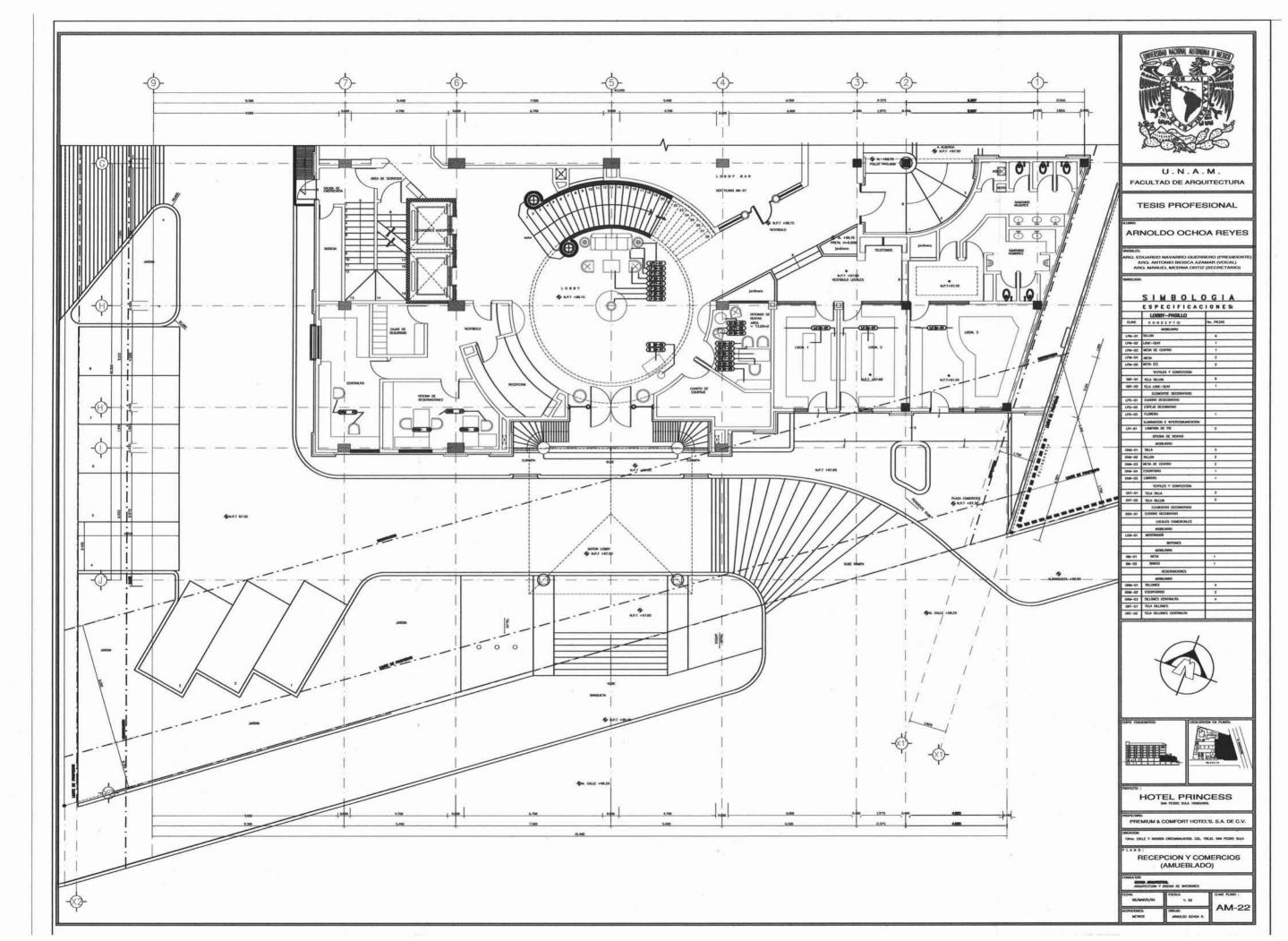


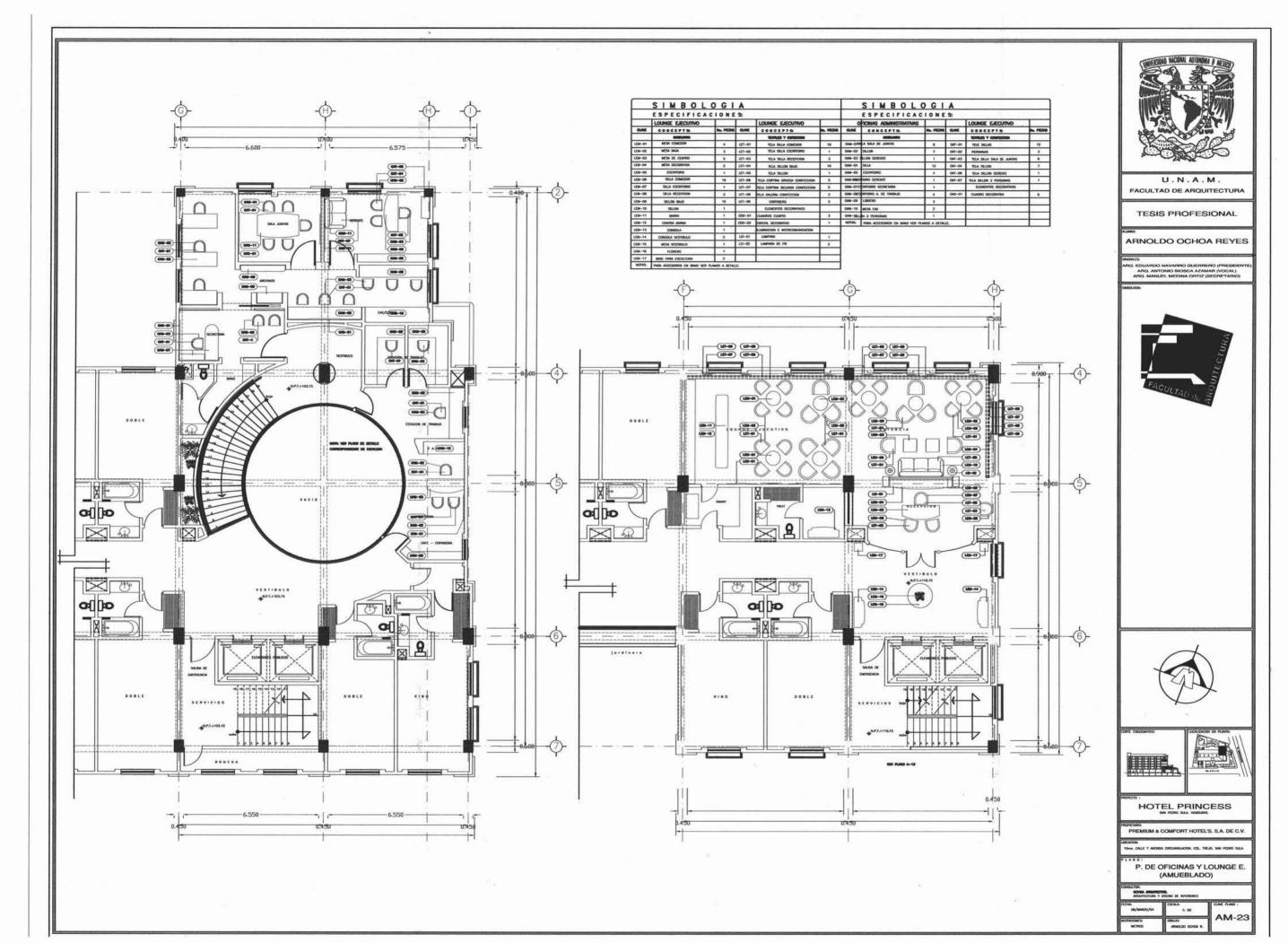


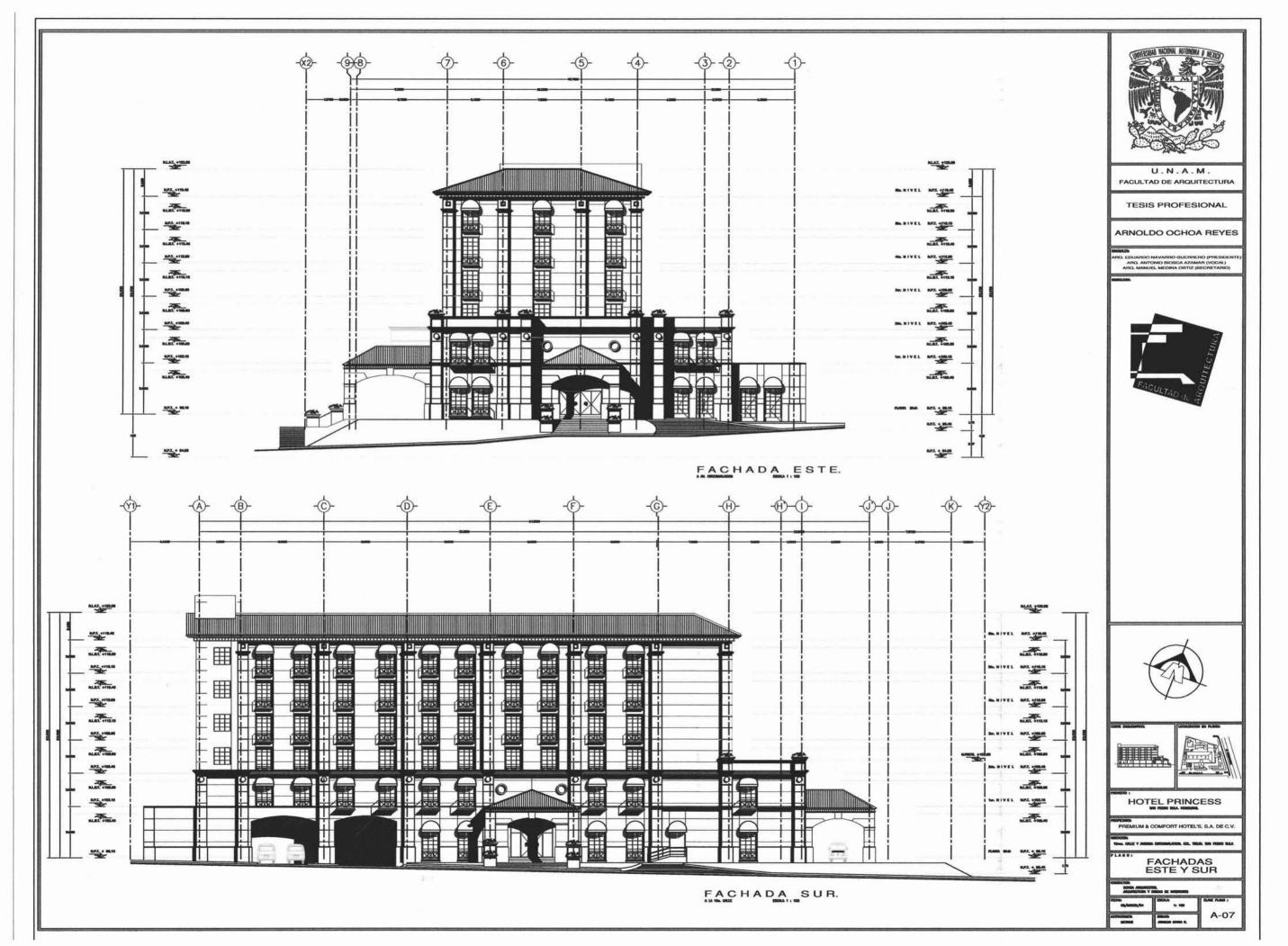


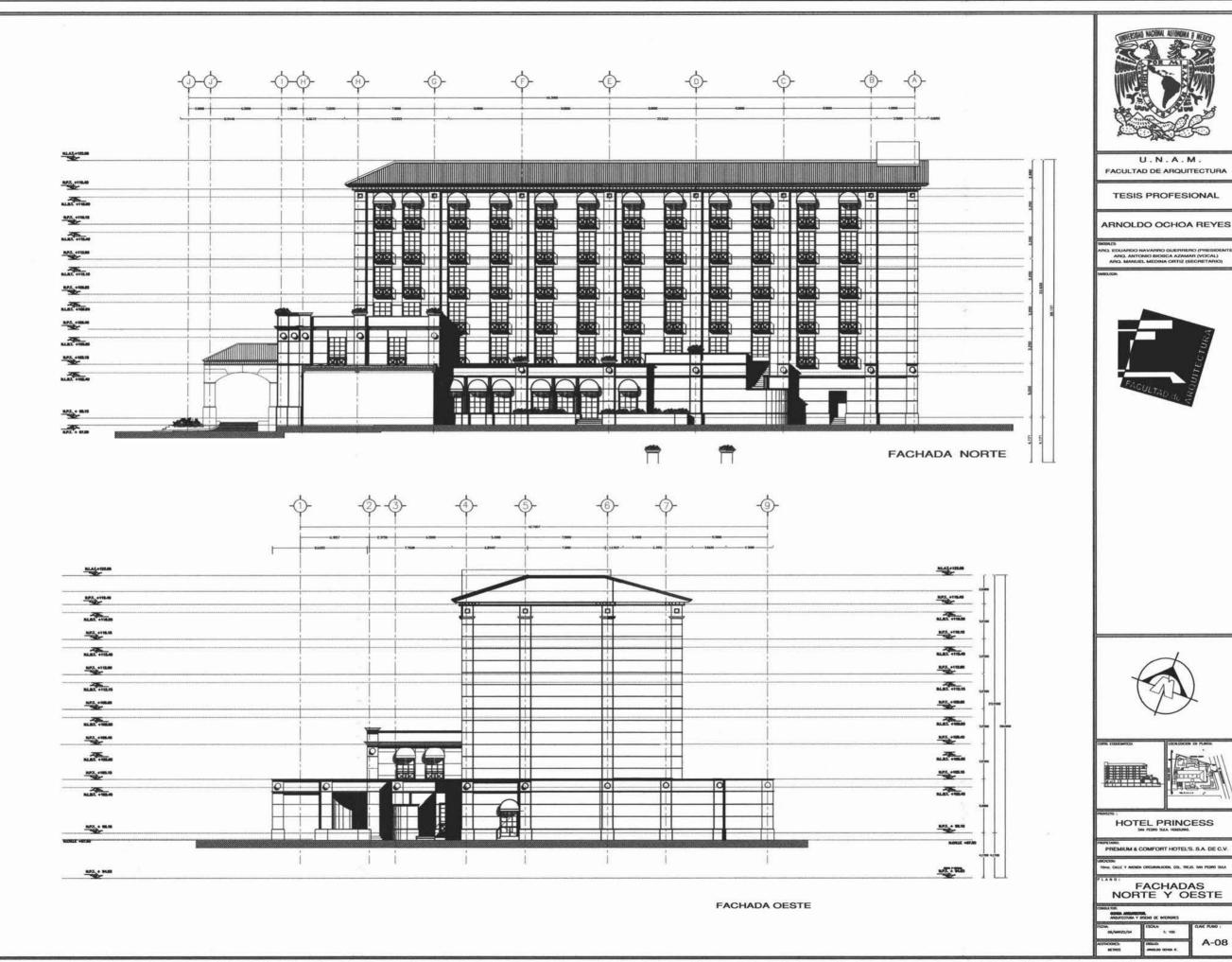




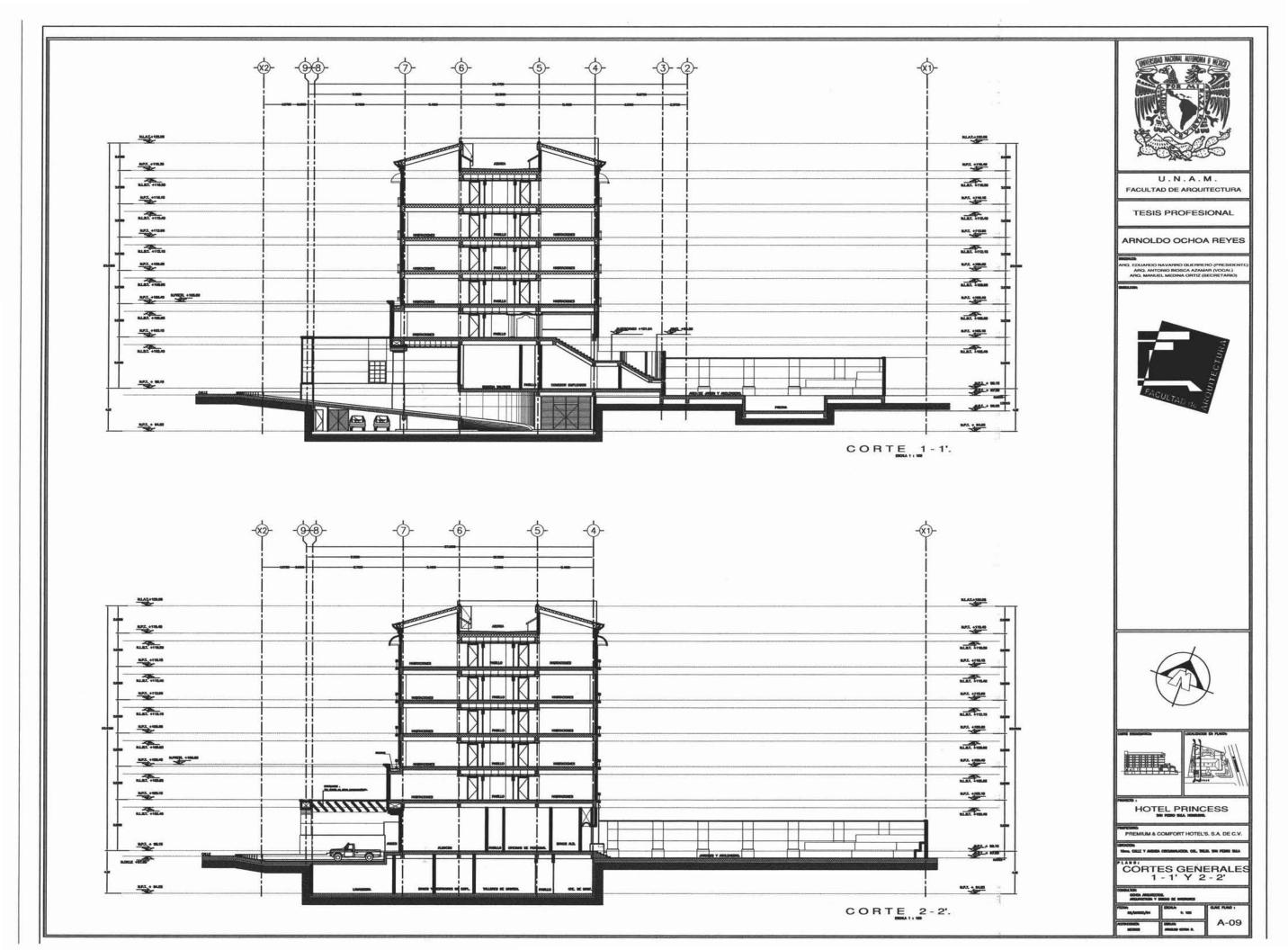


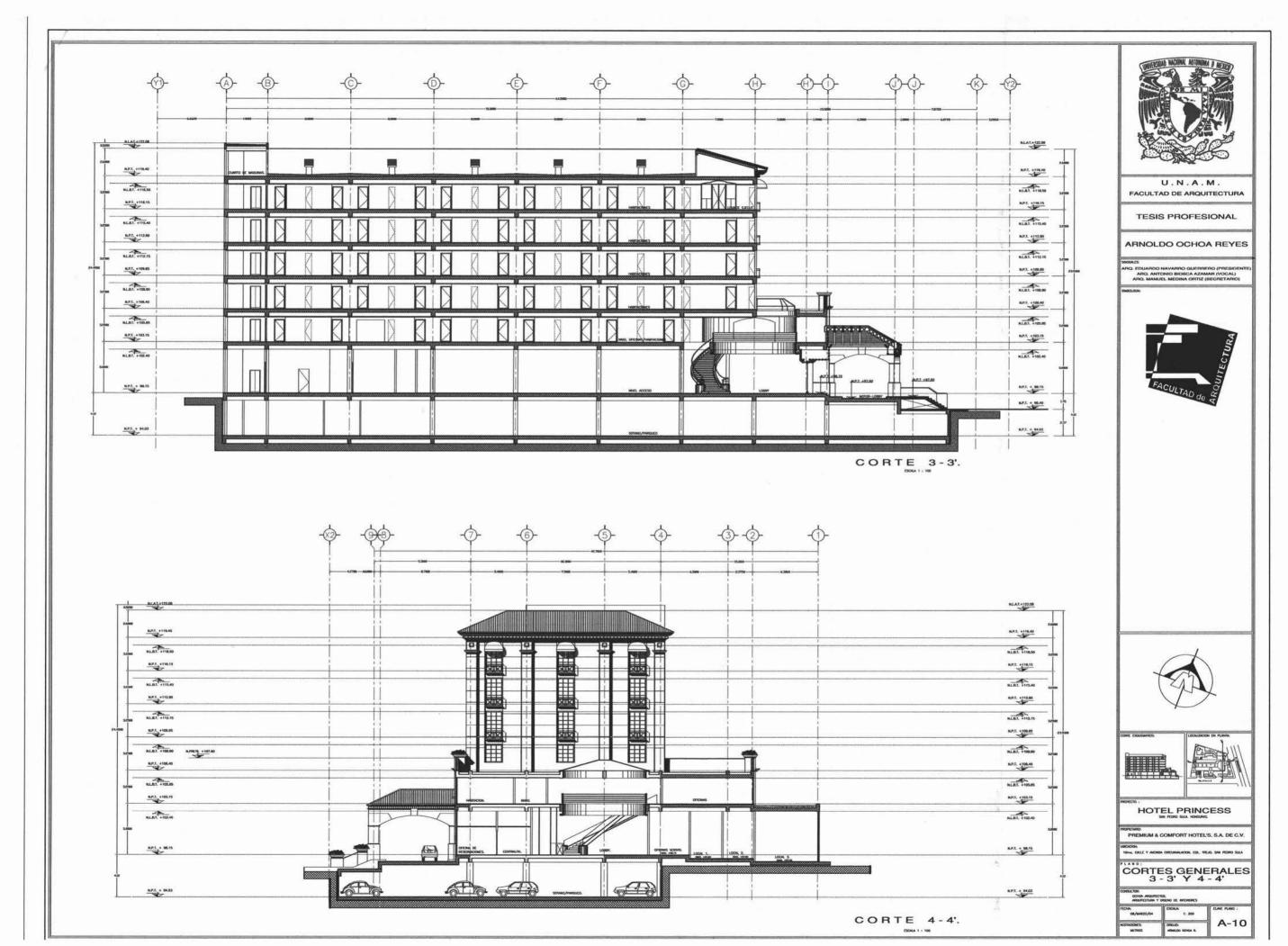


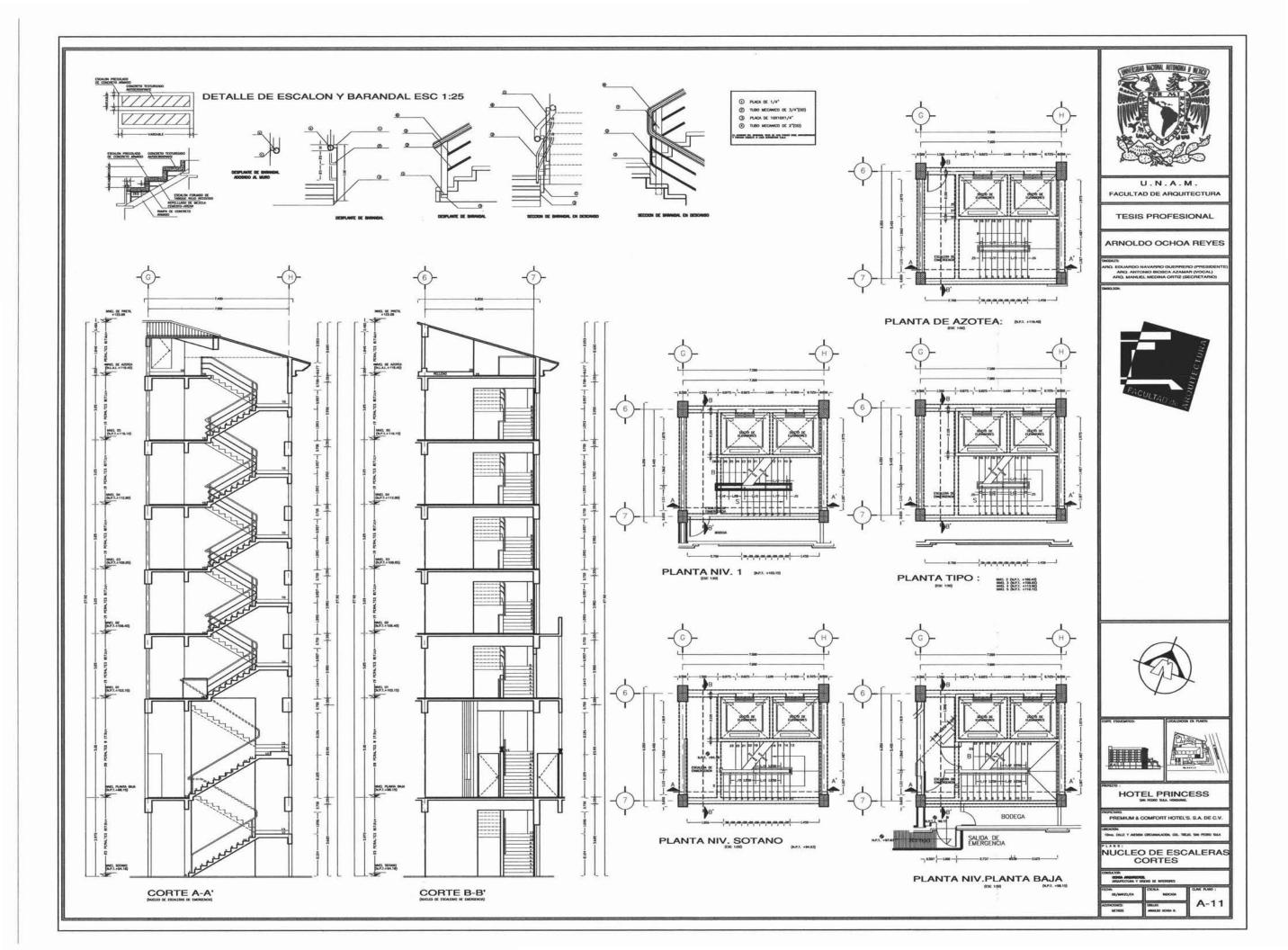


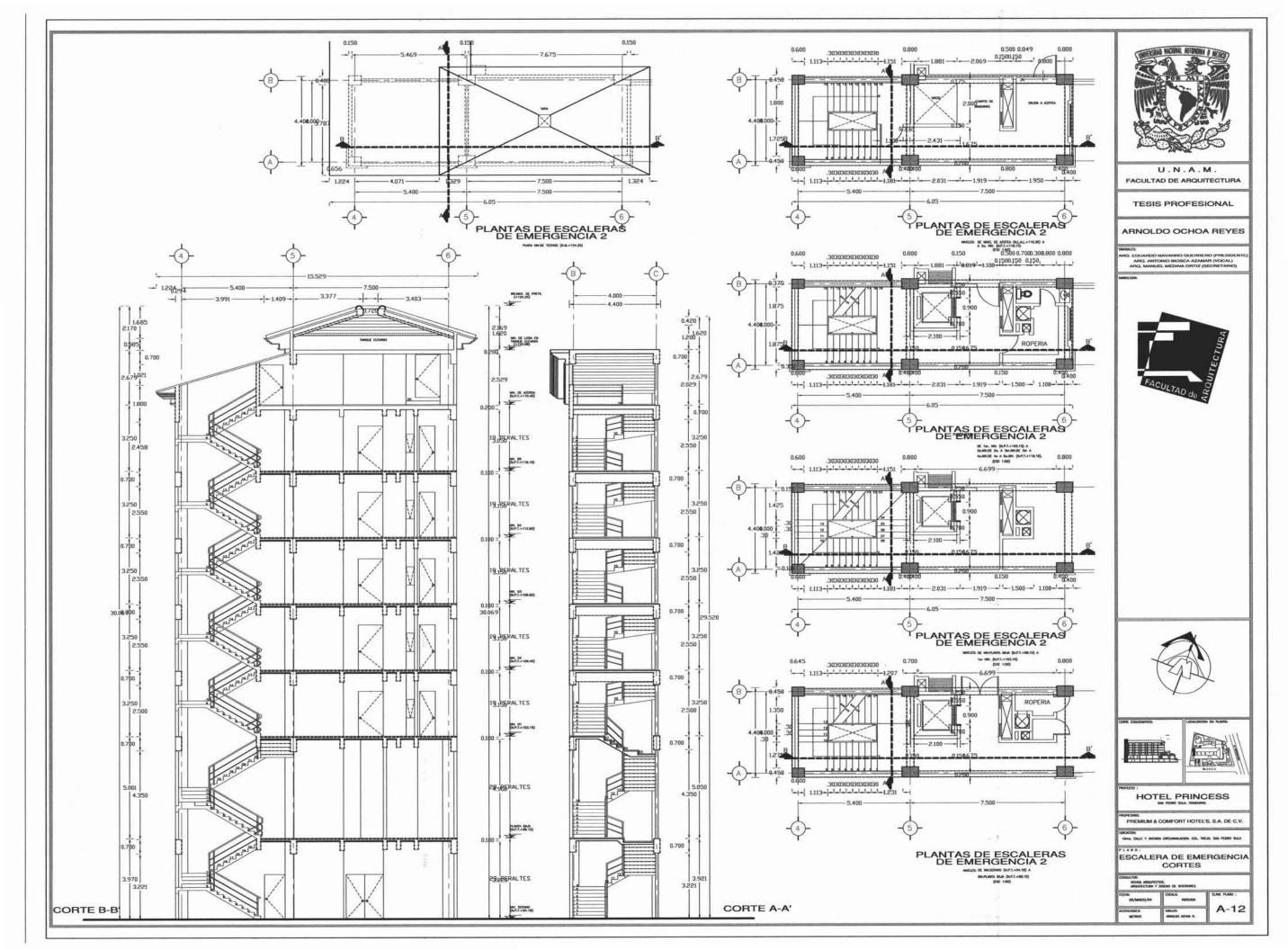


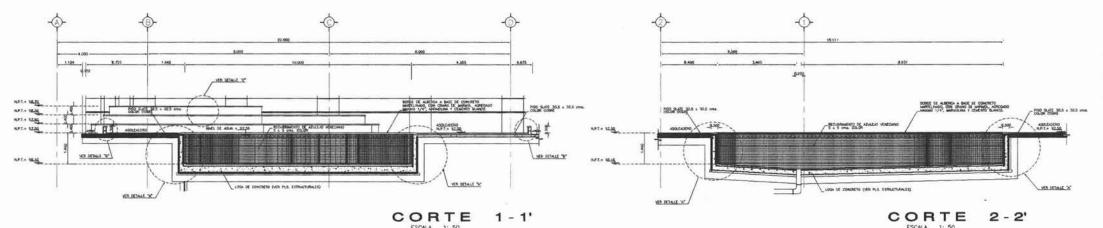


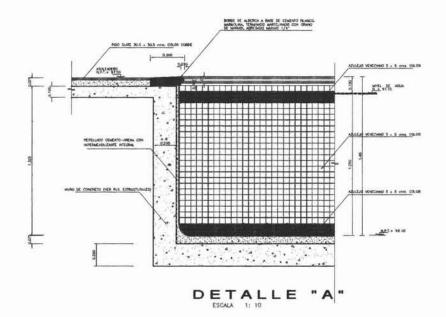


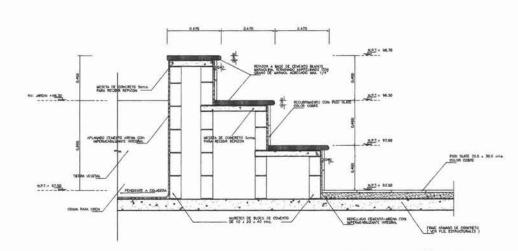




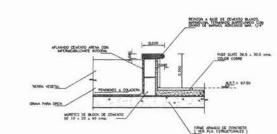








DETALLE "B"



DETALLE "C"



U.N.A.M. FACULTAD DE ARQUITECTURA

TESIS PROFESIONAL

ARNOLDO OCHOA REYES

ARQ. EDUARDO NAVARRO GUERRERO (PRESIDEN ARQ. ANTONIO BIOSGA AZAMAR (VOCAL) ARQ. MANUEL MEDINA ONTIZ (MEDRETARIO)

TIMBOLOGIA









HOTEL PRINCESS

PREMIUM & COMPORT HOTEL'S, S.A. DE

TONIL DILLE F MENDA ORGANILADON COL. TREAT SAR PEDRO SALA

ALBERCA CORTES Y DETALLES

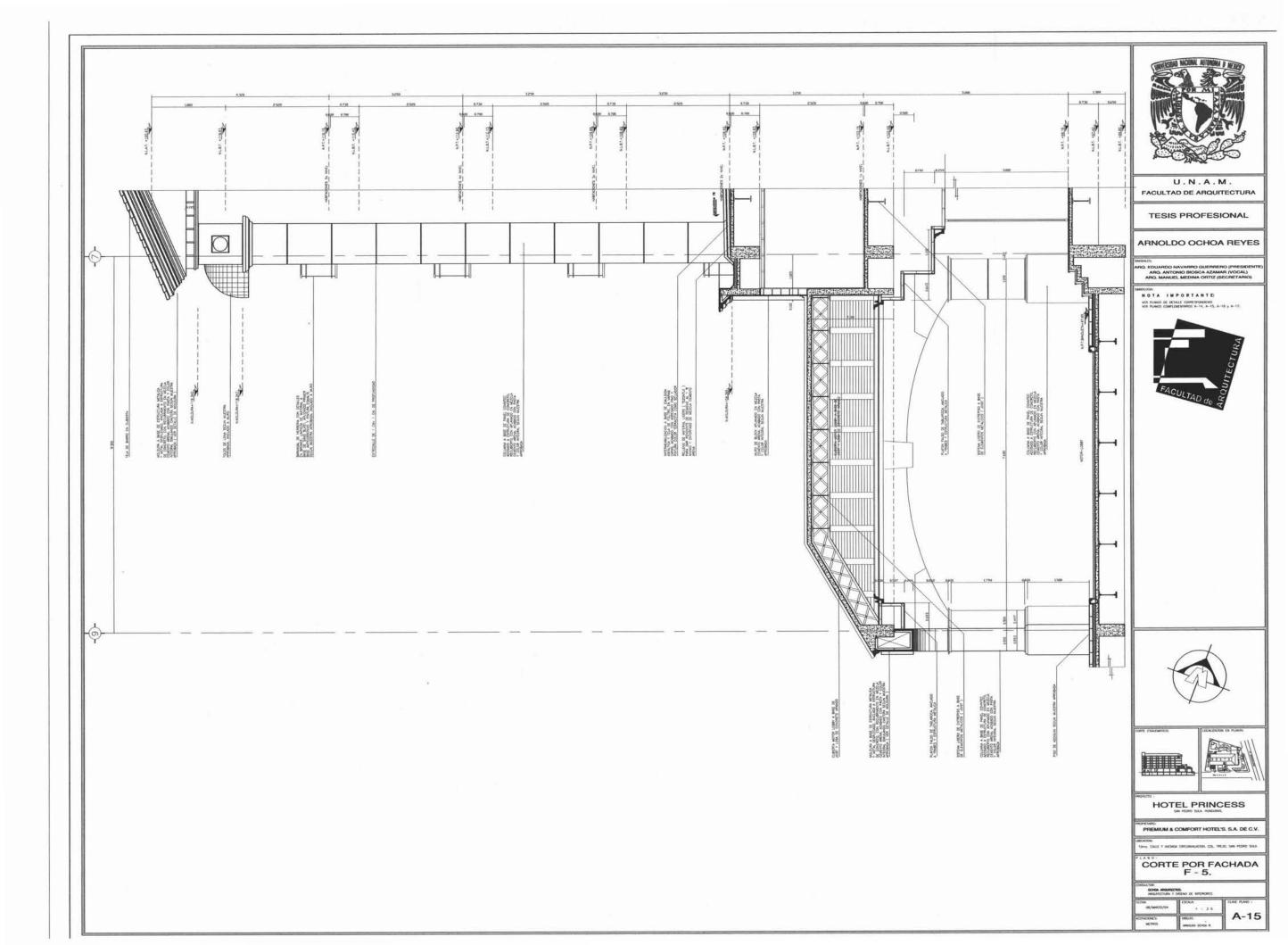
ONDUCTOR

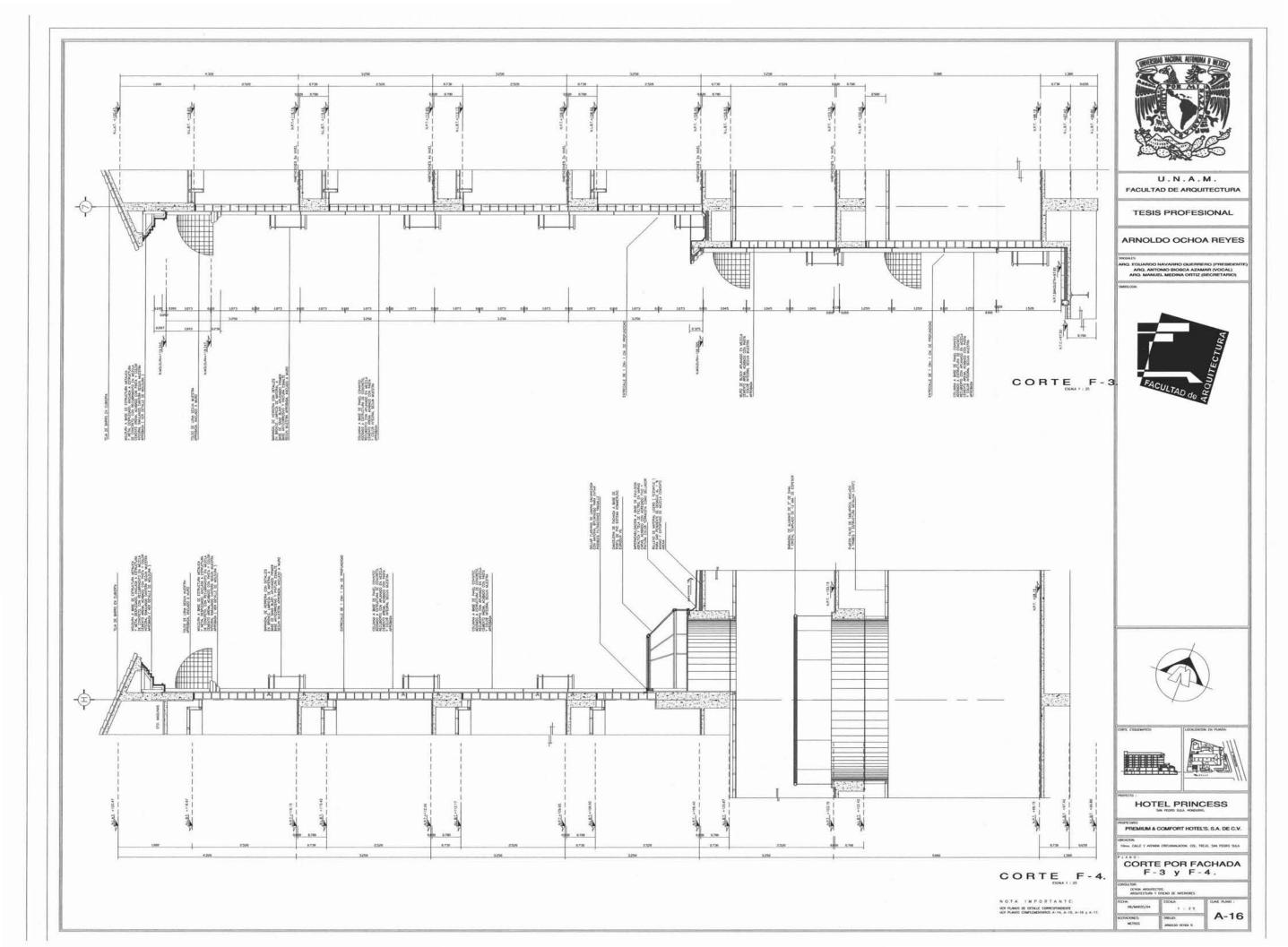
OCHOR ARQUITECTUR

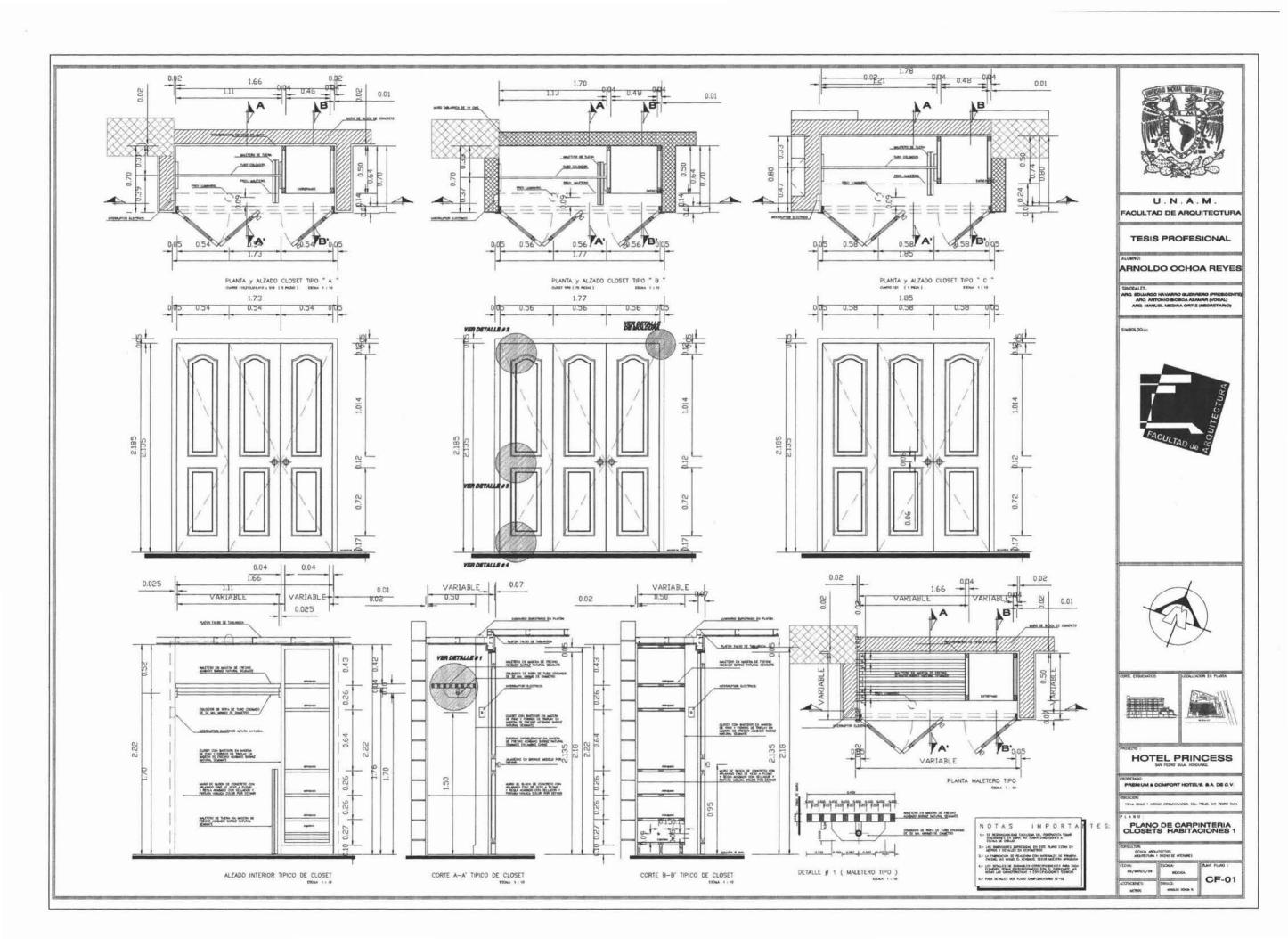
ARQUITECTURA 1 DISENU DE ROERIGRES

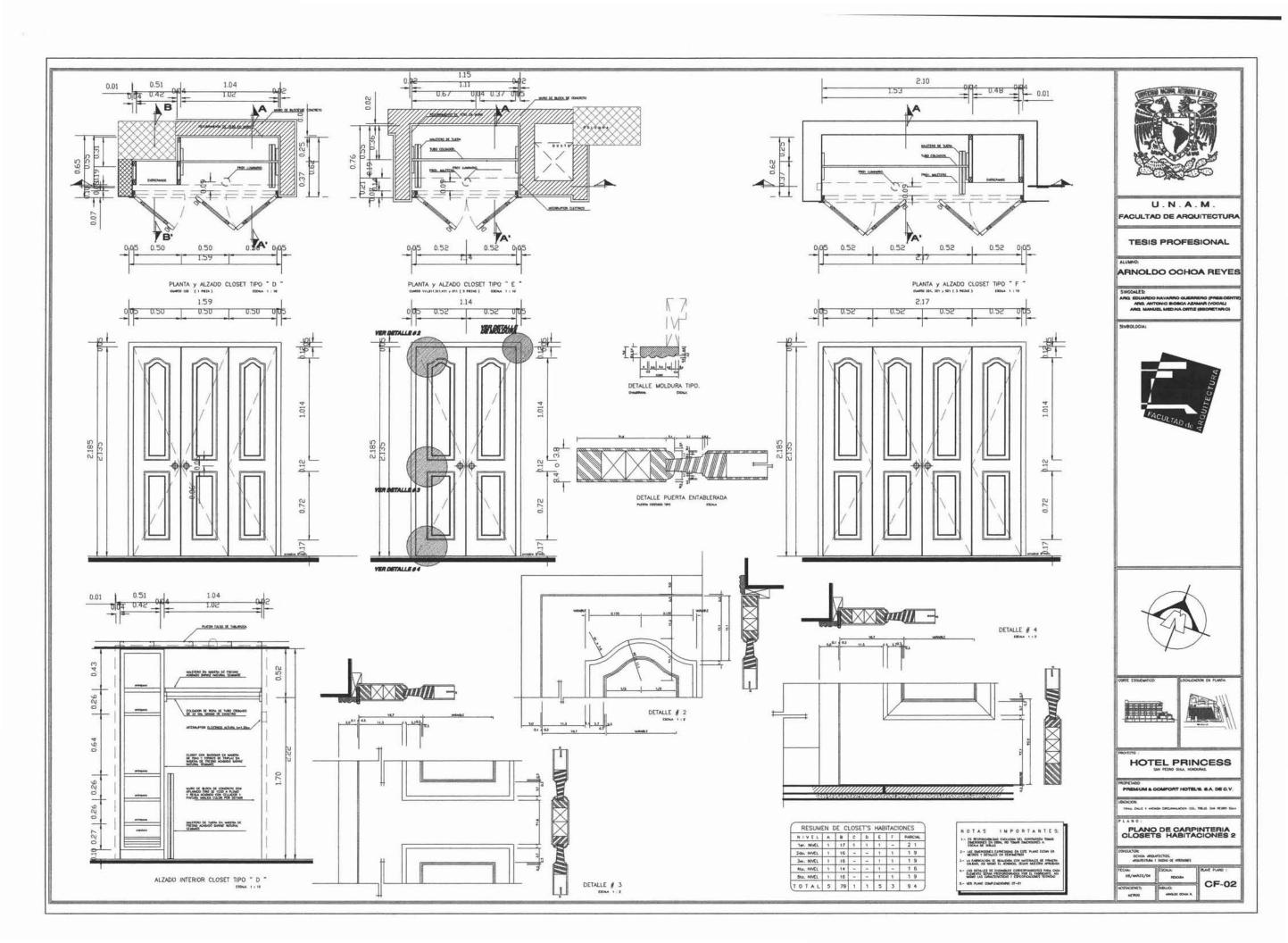
CHA. ESCALA:

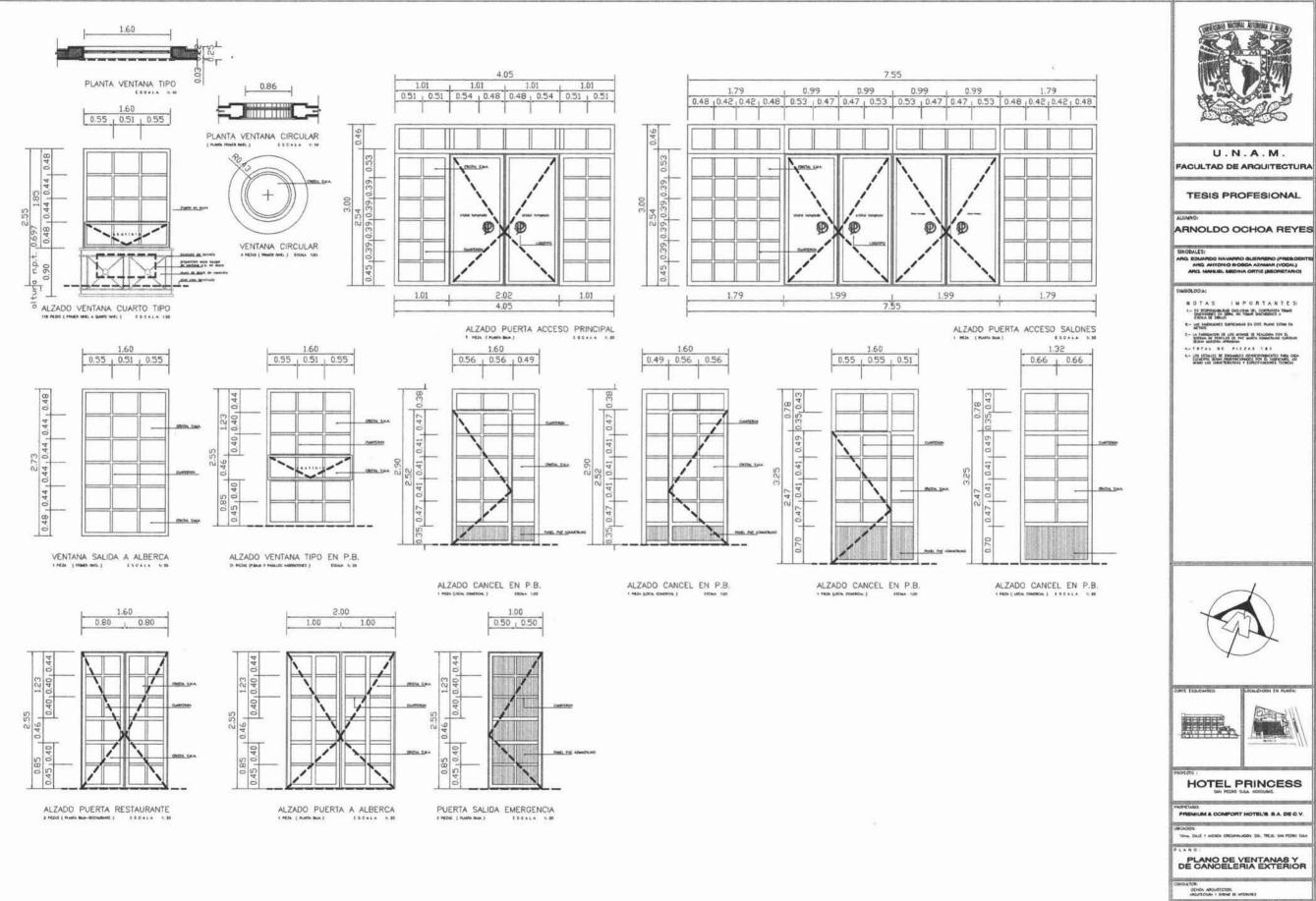
190/04 SSOAA CLAS HJANO : NOCHO B CLAS HJANO : A-14









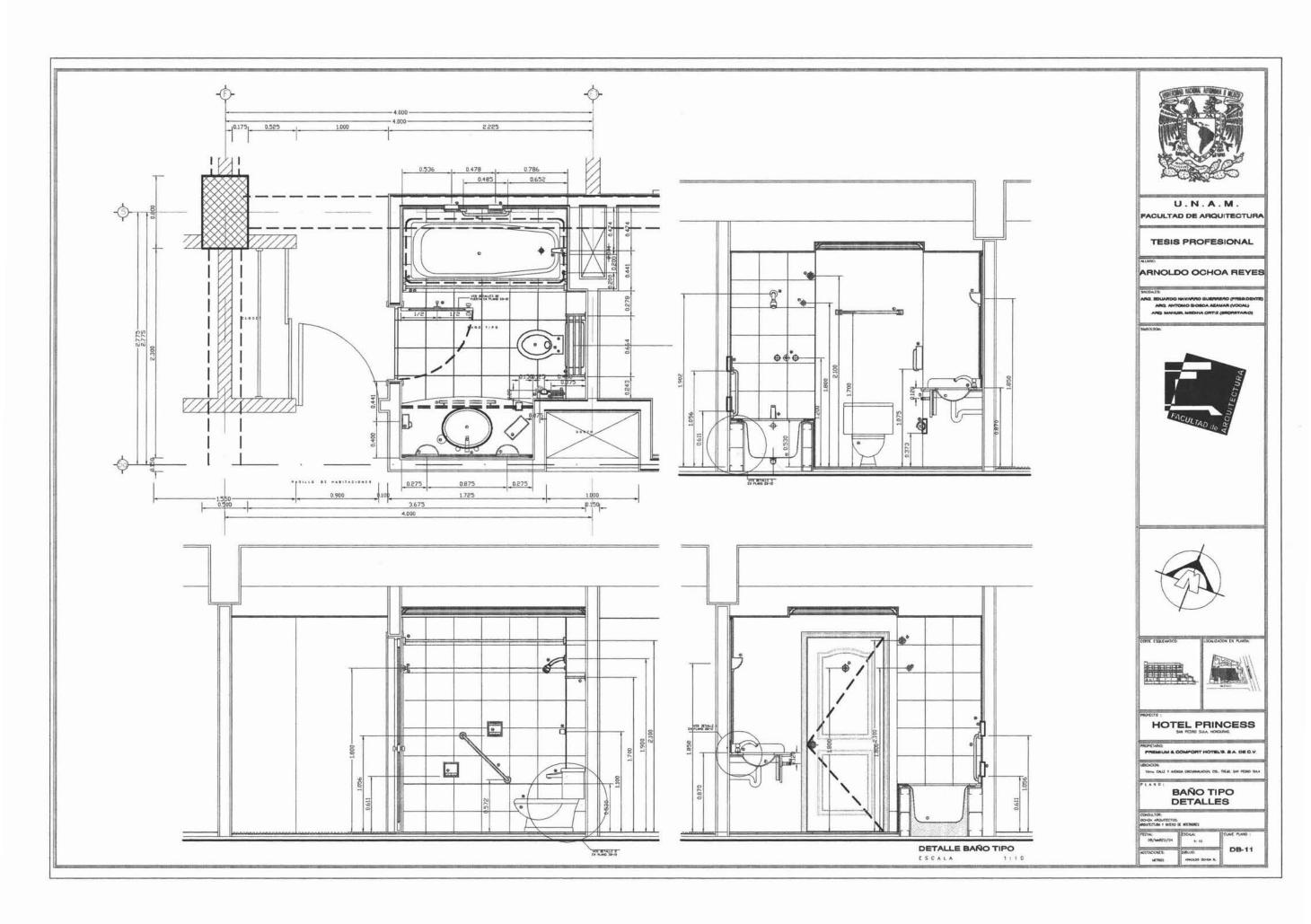


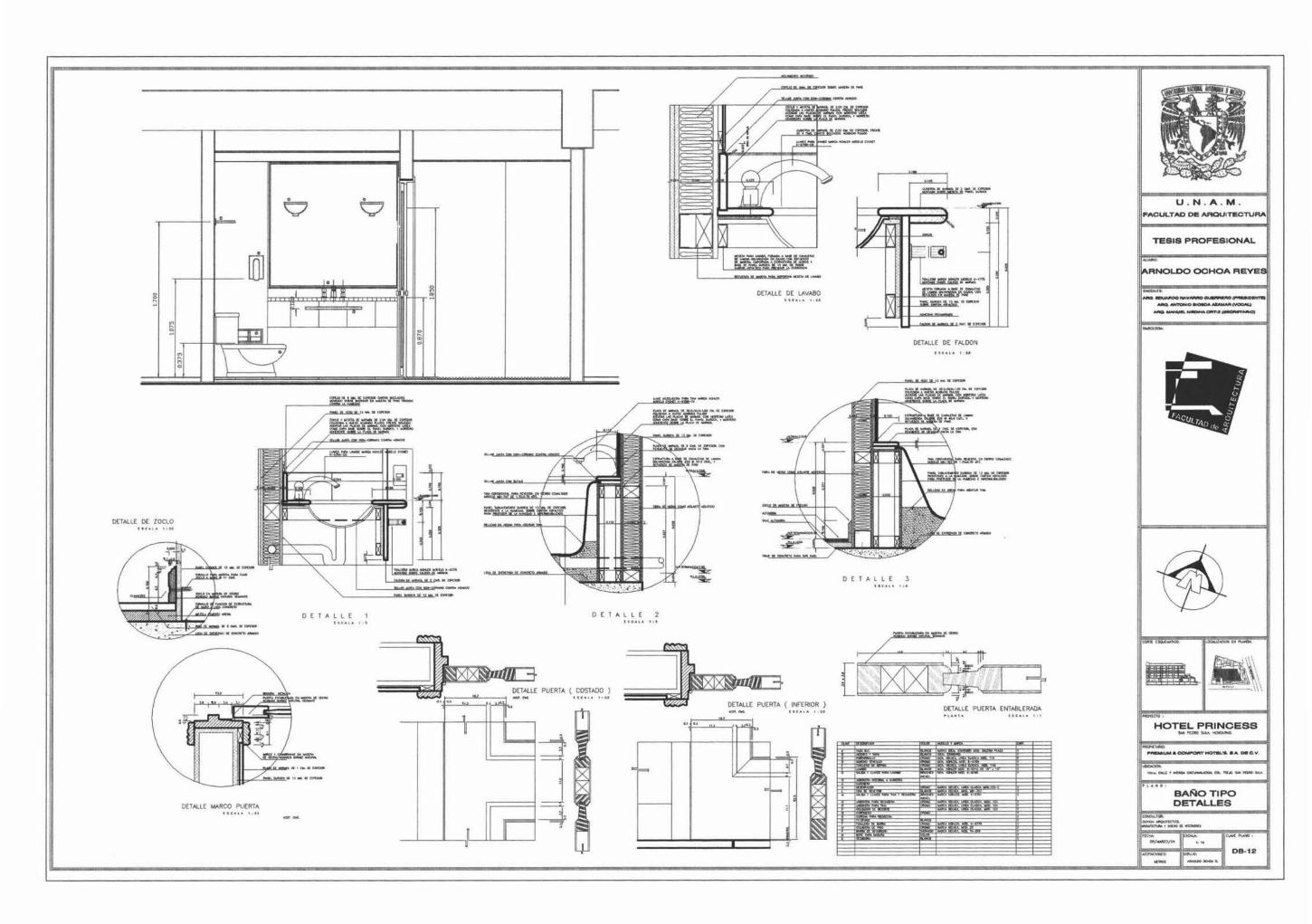


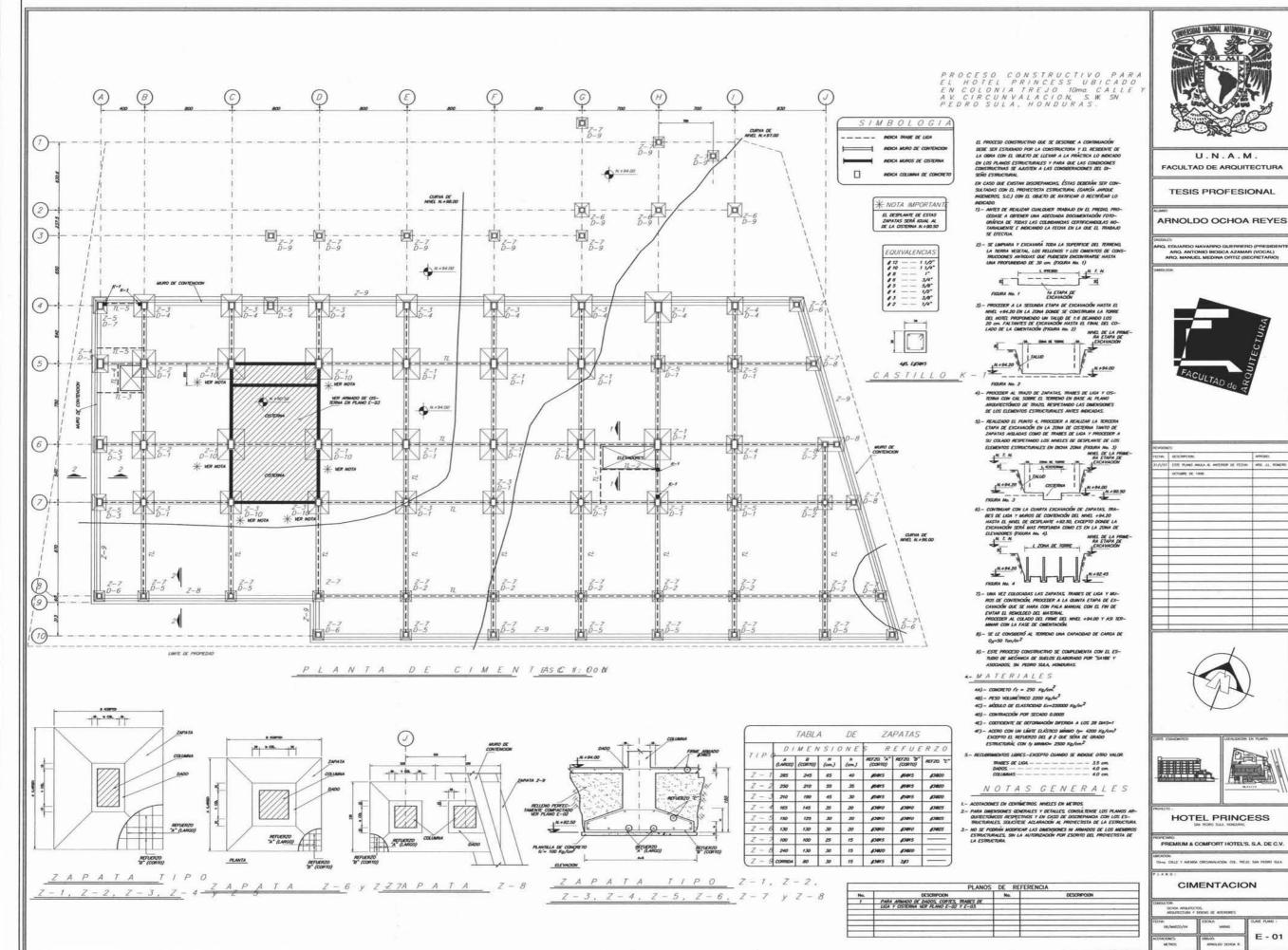
FACULTAD DE ARQUITECTURA

MONONA

K-01

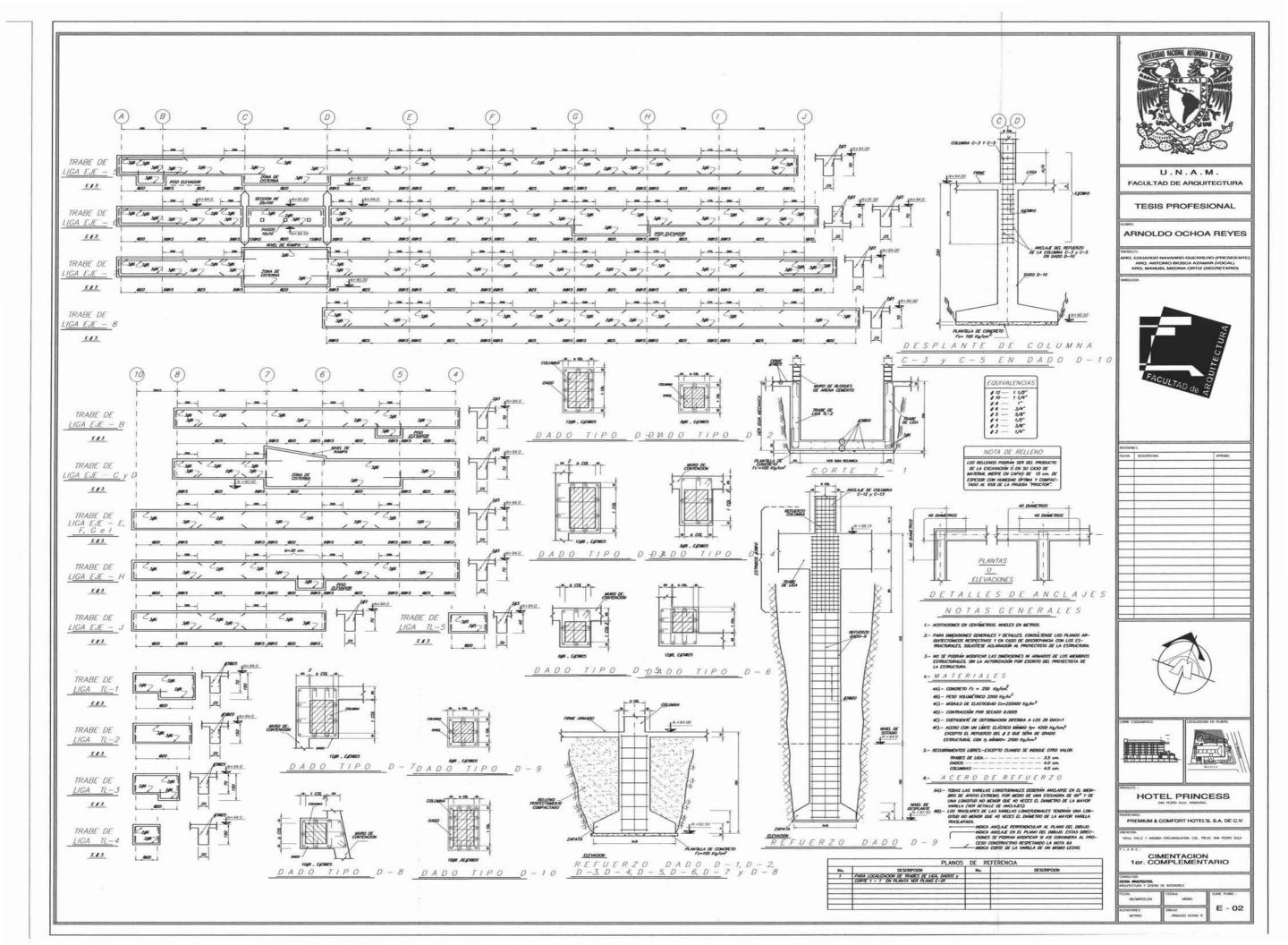


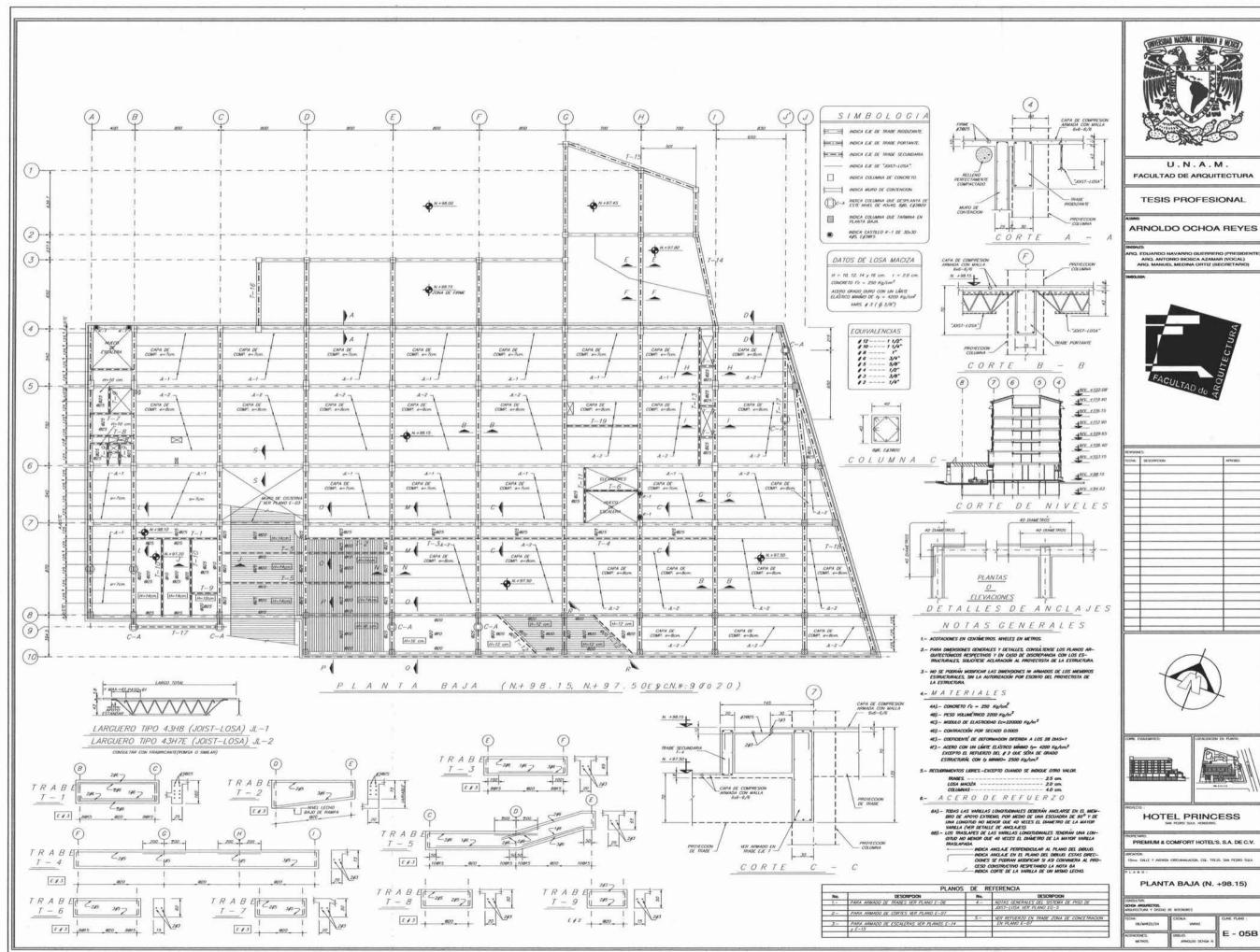




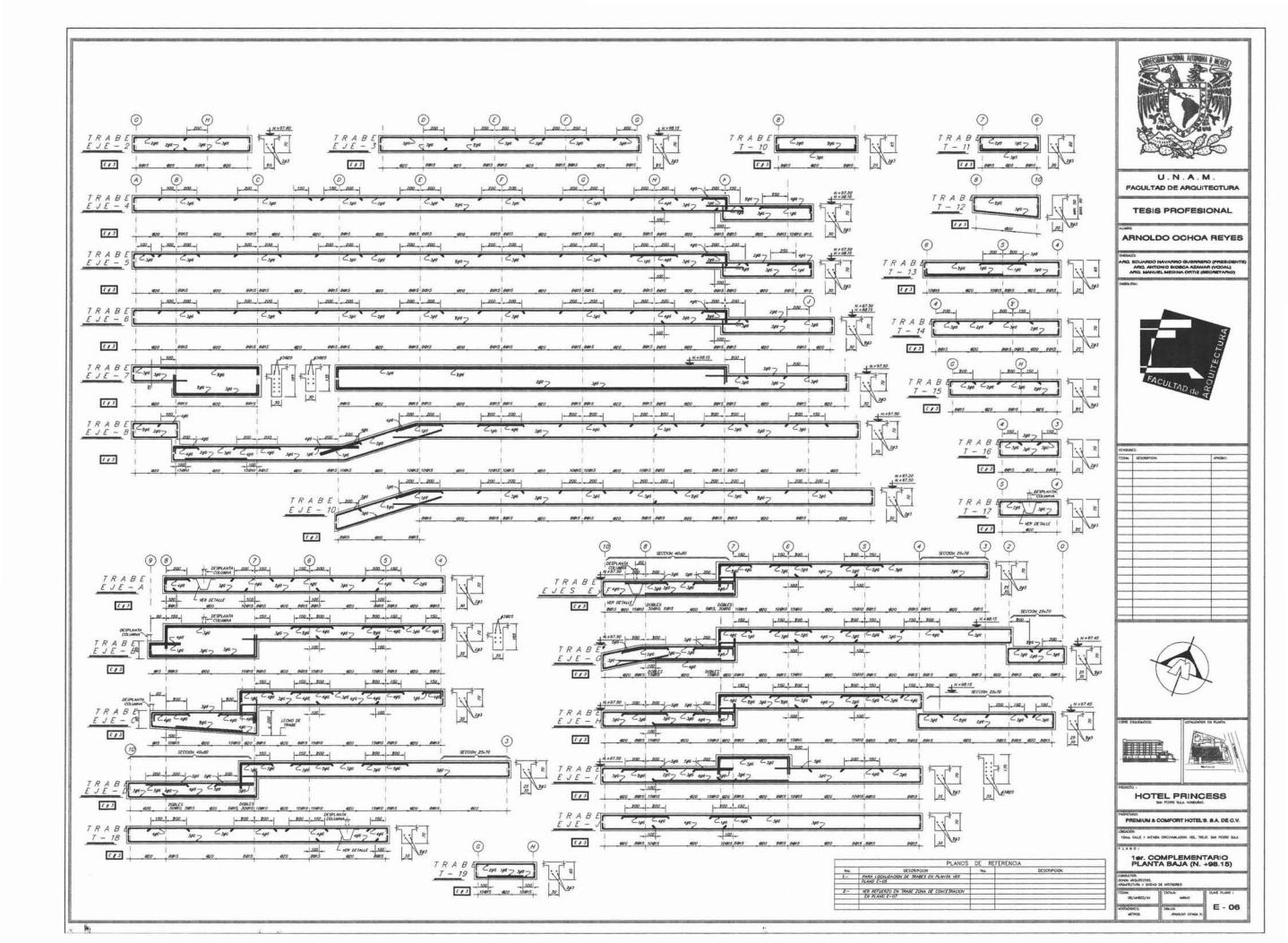
HENDON	76	
FEDW:	RESCHPORN	APPORO:
31/1/81	ESTE PLANG ANALA AL MITERIOR DE FEDIVI	ARD. J.L. FONERS
	OCTUBRE DC 1996	
-		
		-
-		
		-

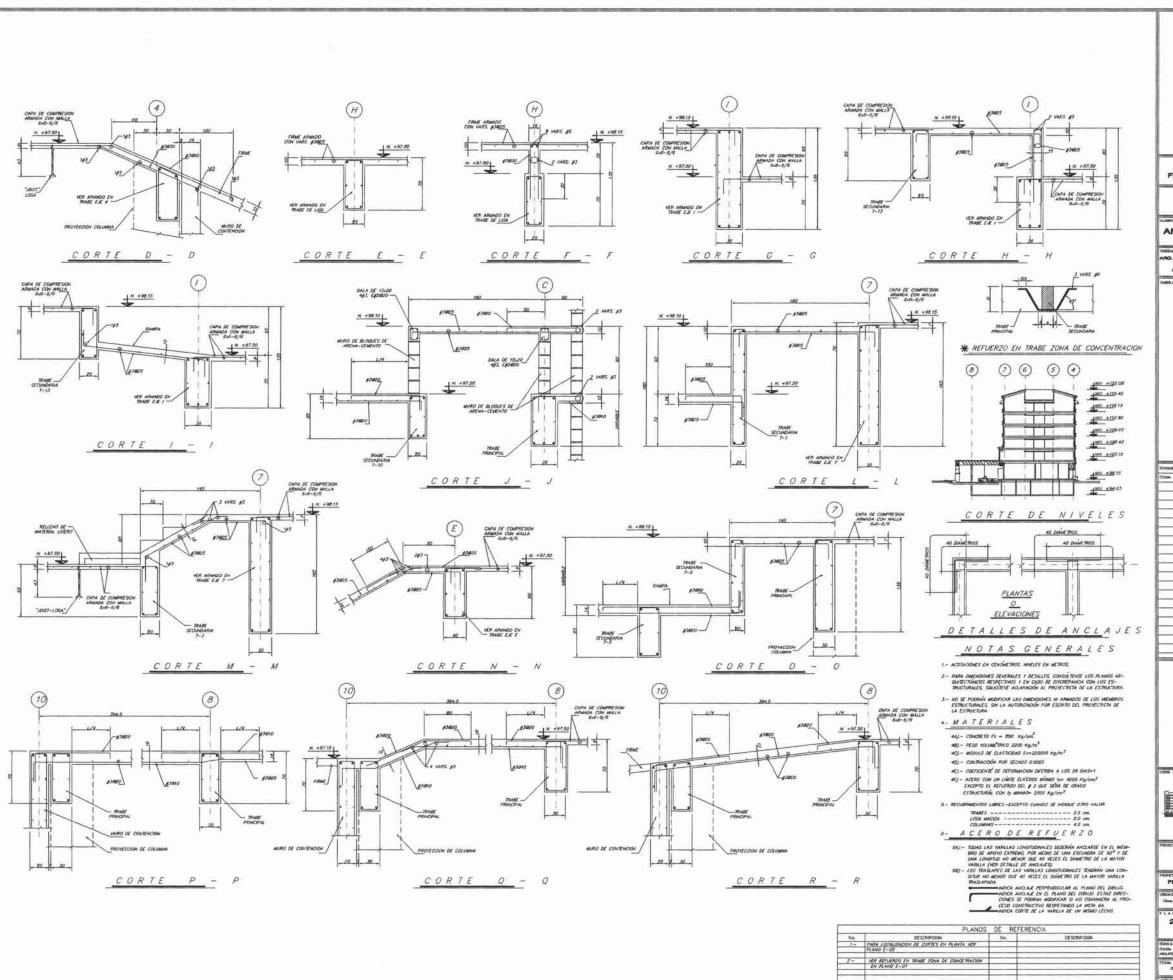






EMBONES:	
TOWN DESCRIPTION	AMICEO
3/16	







U.N.A.M. FACULTAD DE ARQUITECTURA

TESIS PROFESIONAL

ARNOLDO OCHOA REYES





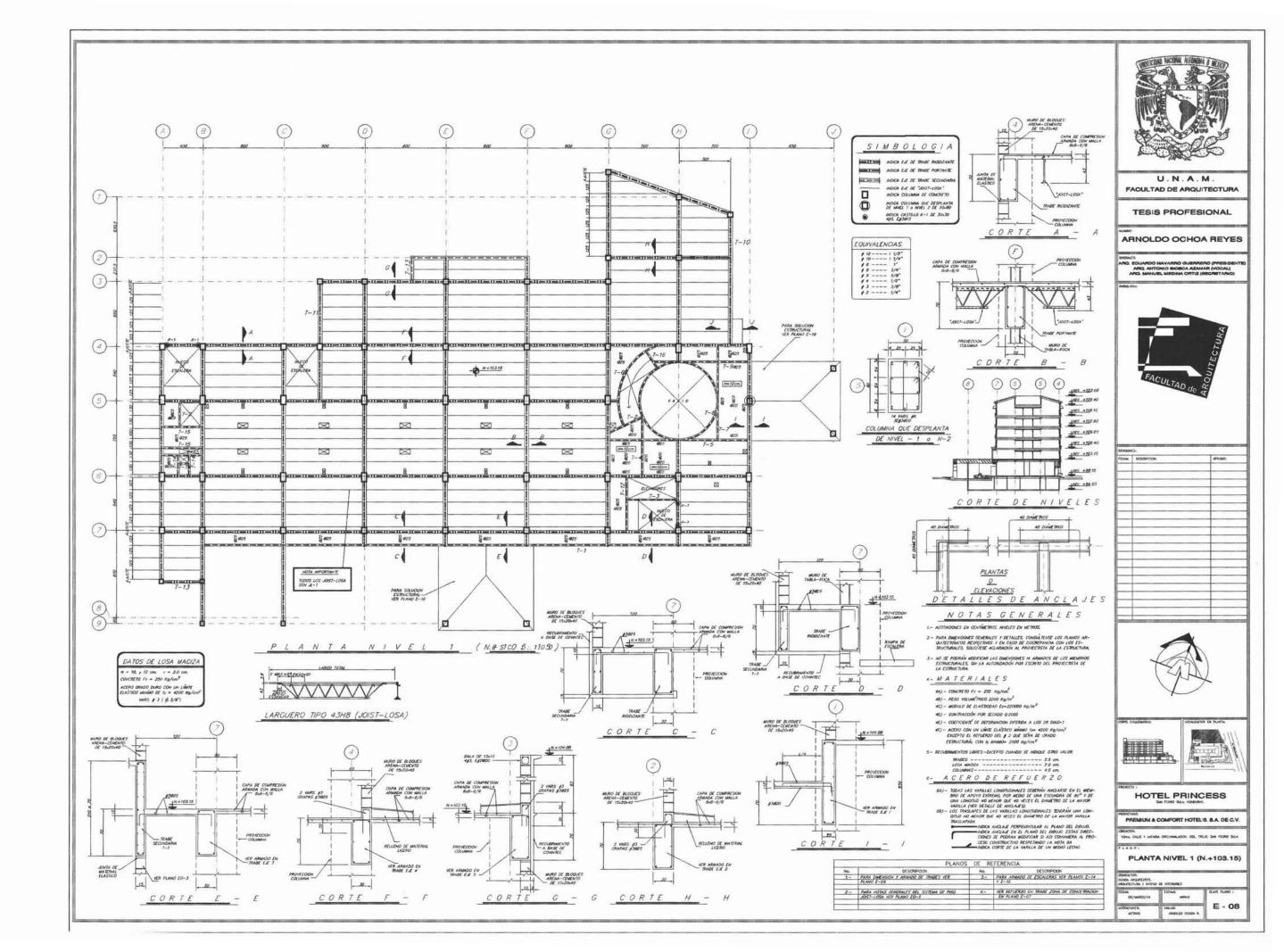


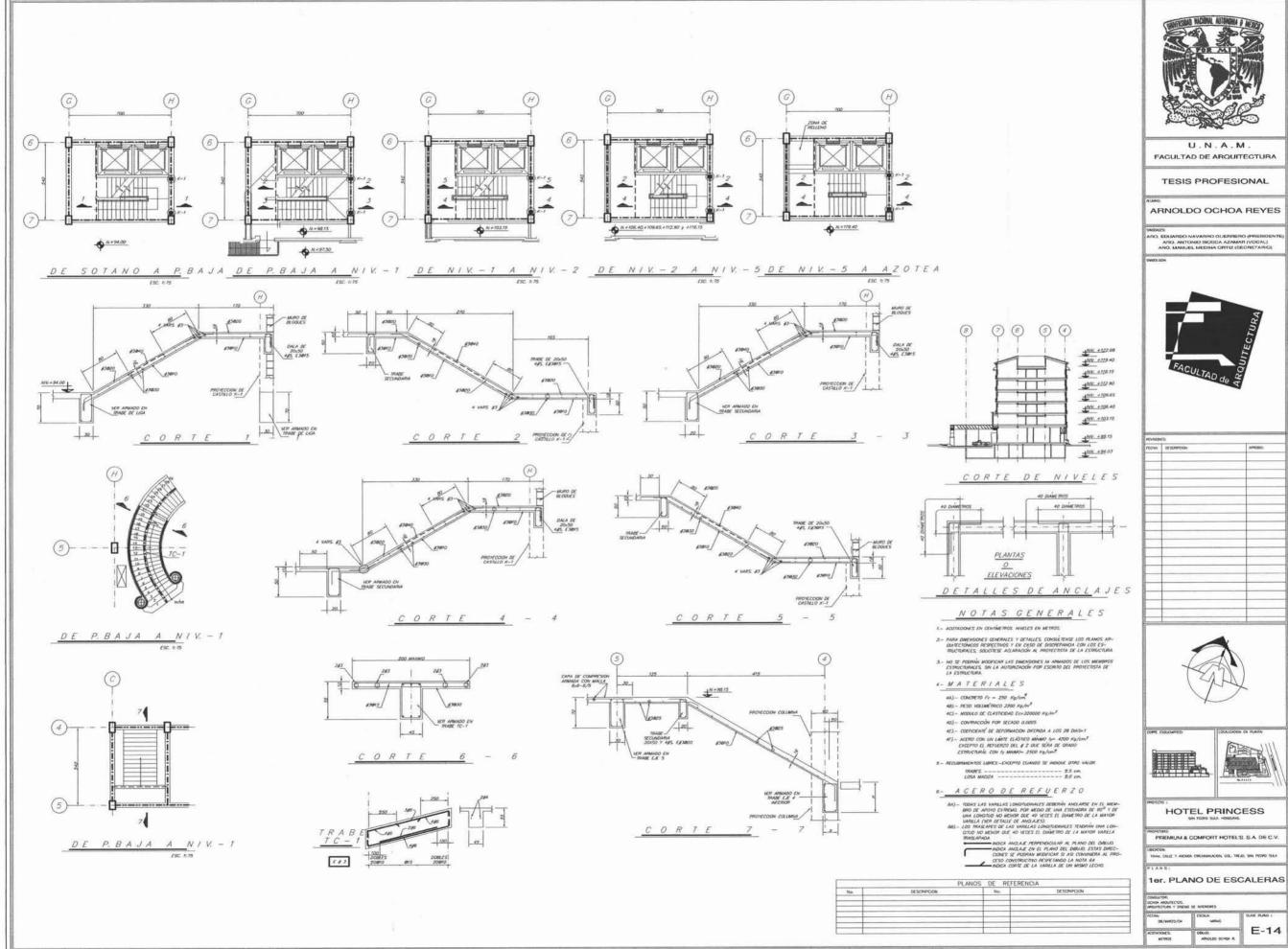
HOTEL PRINCESS

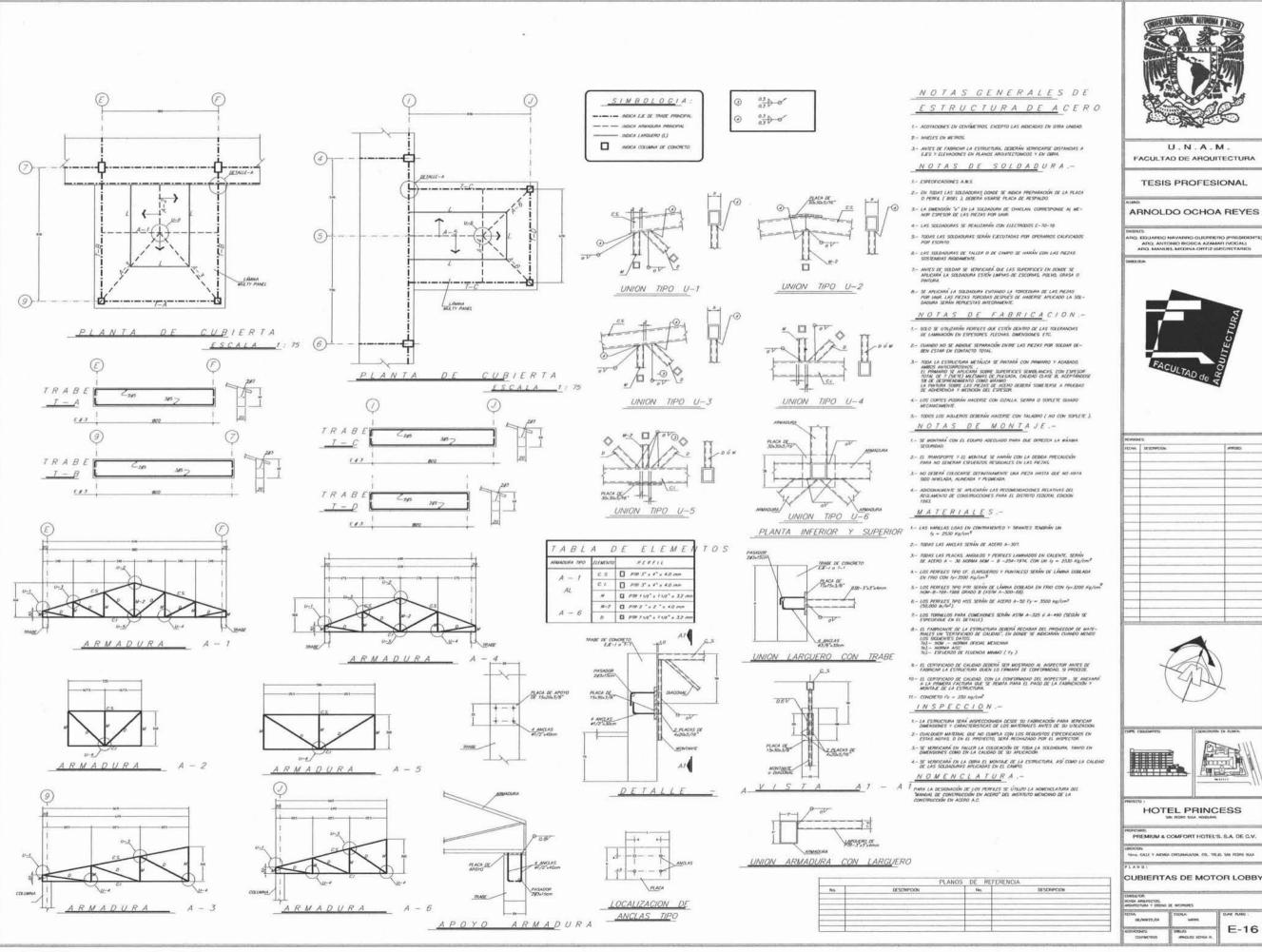
PREMIUM & COMFORT HOTEL'S, S.A. DE C.V.

20. COMPLEMENTARIO PLANTA BAJA (N. +98.15)

E - 07









U.N.A.M. FACULTAD DE ARQUITECTURA

TESIS PROFESIONAL

D. EDUARDO NAVARRO GUERRERO (PRESIDEI ARQ. ANTONIO BIOSCA AZAMAR (VOCAL) ARQ. MANUEL MEDINA ORTIZ (SECRETARIO)



NORSON	tw.		
PECHA	DESCRIPCION	AMERIC	
_			
_			
_			
-			
-			



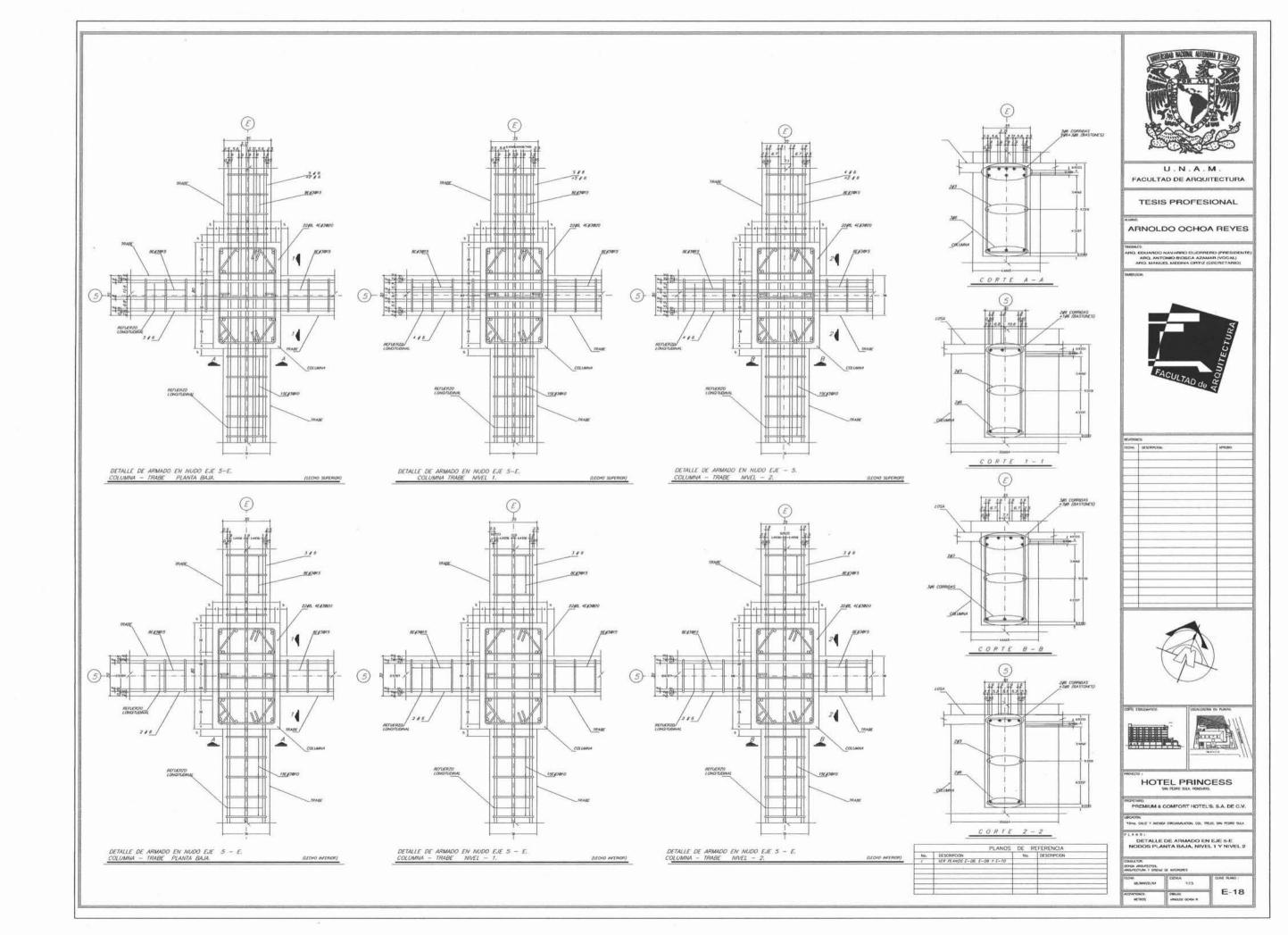


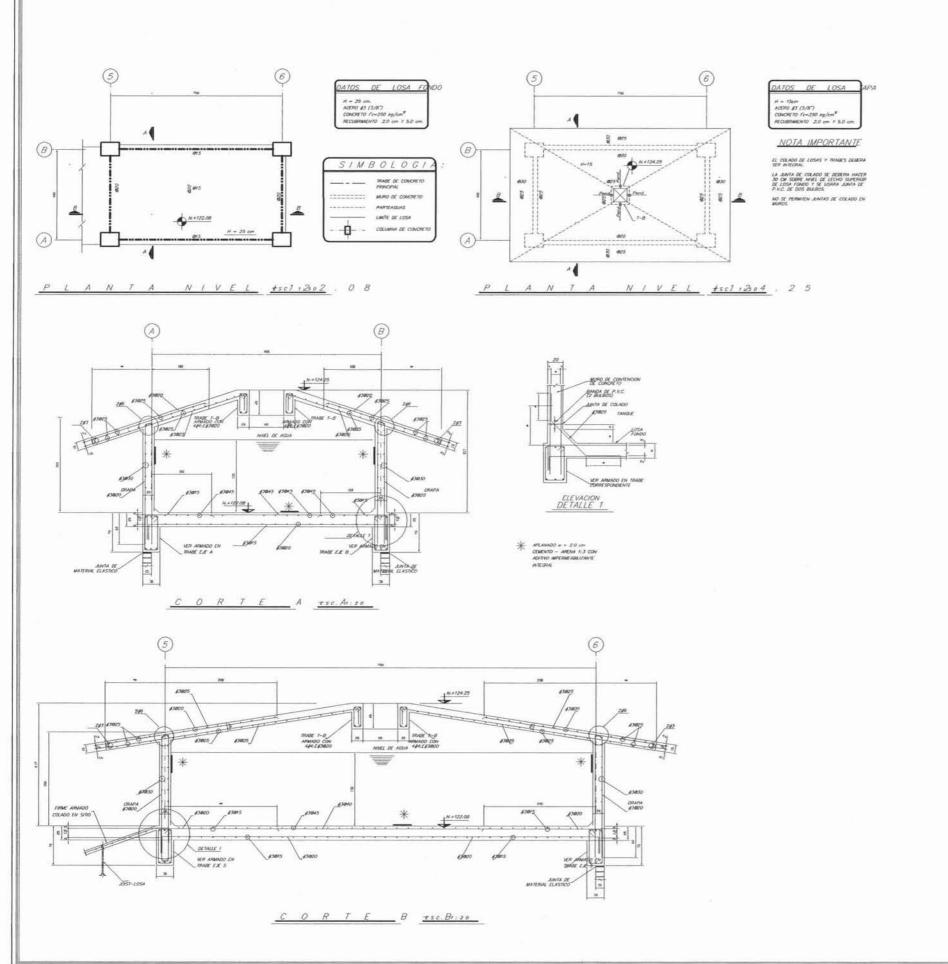
HOTEL PRINCESS

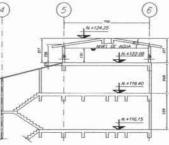
PREMIUM & COMFORT HOTEL'S. S.A. DE C.V.

CUBIERTAS DE MOTOR LOBBY

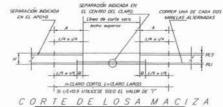
06/MAP20/04 MERC E-16



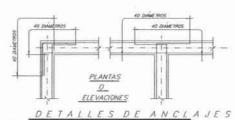




ESQUEMATICO



CRITERIO PARA REFUERZO EN LOSAS



NOTAS GENERALES

- 1 ACOTACIONES DI CENTIMETROS NIVELES DI METROS
- 2 PARA DIMENSIONES GENERALES Y DETALLES, CONSILITAISE LOS PLANOS AN-BURICTORICOS RESPECTIVOS Y EN CASO DE DISCREPANCIA CON LOS ES-TRICTURALES, SOLICITASE ACLARACION AL PROVECTISTA DE LA ESTRUCTURA
- 3.- NO SE PODRÁN MODIFICAR LAS DIMENSIONES NI ARMADOS DE LOS MEMBROS ESTRUCTURALES, SIN LA AUTORIZACIÓN POR ESONTO DEL PROTECTISTA DE LA ESTRUCTURA.

4- MATERIALES

- 4A). CONONETO (°0 = 250 Kg/cm²
- 49) PCSD VOLUMÉTRICO 2200 Kg/m² 4C) MODULO DE ELASTICIDAD (c=220000 Kg/m²
- 40) CONTRACCIÓN POR SECADO DIGODS AE).— COEFICENTÉ DE DEFORMACION DECRIDA A LOS 28 DIAS-1
- 47)— ACERO CON UN LIBERE ELÁSTICO MÁNDO 1y= 4250 Kg/cm^2 EXCEPTO EL ROTLENTO DEL 4 2 OUE SÓRA DE ORADO ESTRUCTURÁL CON 1y MANDO— 2500 Kg/cm^2
- 5 RECLERAMENTOS LIBRES -EXCEPTO CLIANDO SE ADIQUE OTRO VALOR.

ACERO DE REFUERZO

BA) - TODAS LAS VARILAS LONGITIDINALES DIZERÁN ANCLARSE EN EL MEMBIO CE APOTO DITIEMO, POR MEDO DE UNA ESCULIRA DE 90° F DE
VARILA (DES ELEMET EL ANCLARS).

VARILA (DES ELEMET EL ANCLARS).

VARILA (DES ELEMET EL ANCLARS).

VARILAS (DE ALANCOR VARILAS COMPANIOLES TRADAM UN LON
TRICLAS (DES ELEMET EL ANCLARS).

DOCA MICLAS EN EL PROPOCICLAR AL PLANO DEL DIBLO.

DOCA MICLAS EN EL PLANO EL DIBLO ESTAS DIFEC
COMES SE PROPIAM MODIFICIAR DE NOM MESMO LECHO.

ANDICA CORTE DE LA VARILA DE UN MESMO LECHO.

	PLANOS DE REFERENCIA			
No.	DESCRIPCION	No.	DESCRIPCION	
4	WER PLANO E-13		-	
		_		
			_	



FACULTAD DE ARQUITECTURA

TESIS PROFESIONAL

ARNOLDO OCHOA REYES

ARO, EDUARDO NAVARRO QUERRIERO (PRESIDE ARO, ANTONIO BIOSGA AZAMAR (VOCAL) ARO, MANUEL MEDINA ORTIZ (SEGRITARIO)



MANAGE		
ECHA!	acsonpoon	MP000
-		
_		
[
_		
_		
_		







HOTEL PRINCESS

PREMIUM & COMFORT HOTEL'S, S.A. DE C.V.

TOPIS CALLE Y MEMBA CIRCUMINIADON, COL. TREJO, SWI PEDPO SILLA

TANQUE (NIV. + 122.08)

ESCALA! E-21

NOTAS GENERALES

notas generales deberán ser estudiadas cuidadasamente por el constructor, y durante la construccian la estructura, las lineamientos indicadas en ello se seguiran con trada detalle, con el abjeta de tener-estructura cuya funcionamiento corresponda a las consideraciones del proyecto.

- COLADOS

- A-1) Todas las juntas de colado se deberan hacer en las partes indicadas en el inciso L- Si entre un colado y el siguiente transcurre un tiempo mayor de 24 hr., las juntas se trataran de la siguien
- A-1-1) Se limpiara la superficie de la junta que vaya a estar en contacto con el nuevo colado, utilizan
 do un ceptilo de alambre con el objeto de desprender todo el materiol que no se encuentre per
 fectamente odnerido.
 A-1-2) Posteriarmente al limpiado con ceptilo de alambre, se lavara la junta con chorro de agua a pre
- sion.

 A-1-3) Quince minutos antes del nueva calado se aplicara sobre toda la superficie de la junta un producto para propiciar una mejor adherencia entre los concretos de la junta.

 A-2) Los contratrobes deberan ser calados en toda su altura, sin dejar juntas frias excepta que en los planos del proyecto se indique alguna junta para el calado

 A-3) Antes de calar las columnas debera tratarse la superficie de desplante de las mismas sobre las trabes de ciar entración, en la forma indicada para las juntas de calado.

- B-1) Las varillas de las columnas se anclaran en las trabes de cimentacian en la forma indicada en la splanas, previamente al colada de las contratrabes.

 B-2) Tados las estribas de las columnas deberan abvazar a las varillas de las mismas en toda su langitud, incluyenda el refuerza de las columnas que quede dentro de la cimentacian.

 B-3) Los estribas de las columnas, trabes y contratrabes se empezaren a colocar a la mitod de la separacian indicada, medida esta distancia o partir del páno de la columna, trabe o contratra
- separación indicusos. Inclusos has beseguentes en la secular más del 30% de las varillas de refuerzo indicadas en la misma.— Esta precaución debeira tomarse en todos los elementos estructurales (Columnas, Tra-R-4)

C. - COLUMNAS

C-1) El enrase de las columnas debera hocerse "EXACTAMENTE" al nivel inferior de la losa o trabe que voya o apoyarse sobre ellas, en toda caso es preferible demoler una porcian de columna para desplantar sobre ella la trabe o la losa que tener que anadir un segmento de columna durante el colado de las trabes y losas.

- REFUERZO

- Todas las varillas que queden fuera de un calado deberan ser limpiadas previamente al siguien te calado para liberarias de adherencias de concreta. Esta limpieza debera hacerse con pu-te o bien con cepilio de atambre blando, con el objeta de quitaries el concreto sin disminulr el corrugado de las varillas. "700AS" los xarillos extremas de las contratrobes, trobes etc. incluyendo las carridas a las bas-tones "DEBERAN ANCLARSE" cuarenta diametros (Vease defaite de anclajes). D-1)

CONCRETO

E-1) Todo el concreto debera ser mezciado mecanicamente. E-2) Se recomienda utilizar concreto con los siguientes revenimientos:

ELEMENTO ESTRUCTURAL	REVENIMENTO E Maximo	N CENTIMETROS Minimo
Muros y losas de cimentacion	15.0	10.0
Losas y trabes	12.5	8.0
Columnas	18.0	14.0

E-3) Se deberan tomar cuatro muestras de probeta cilindrica por cada 6 métros cubicos de con to y en el sitto de descarga de este. - Estos muestras deberan ser curadas exactamente ig que en el concreto colocado en el elemento estructural correspondiente.

- FORMAS PARA CONCRETO

- F-1) Las formas deberan ser la suficientemente fuertes para resistir la presion resultante del vociodo y vibrado del concreto, estar sujetas rigidamente en su posicion correcta y lo suficientemente impermebbles para evitar la perdido de la lechado;
 F-2) Las formas deberan tener un traslape no menor de 5 cm. con el concreto endurecido previamente colado y se sujetaran ajustadamente contro el, de manero que al hocer el siguiente colado las formas no se abran y no permitan destizamientos de las superficies del concreta o
 perdida de lechada en las juntas.

- VIBRADO

- C-1) Cada capa de concreto se consolidora mediante vibrado hasta la densidad mexima practicable, de manera que quede libre de bolasa de agregado grueso y se acomade perfectamente contro todas las superficies de las molidas y malericines enlogados.— Al campactor coda capa de concreto, el vibrador se pondra en posician vertical y se dejara que la cabeza vibradora penetre en la parte superior de la copa advocante para vibranda de nuevo.
 G-2) El concreto se compactara por medio de vibradores electricos o neumaticos del tipo de inmer sian.
- on. Los vibradores que lengan cabezas vibradoras de 10 cm, o mas de diametro, se operarar frecuencia por lo menos de 6000 vibraciones por minuto, cuando sean metidas en el con
 - creto.

 Los vibradores que tengan cabezas vibradoras de menos de 10 cm. de diametro se operaran cuando menos a 7000 vibraciones por minuto cuando esten metidos en el concreto Las
 nuevas capas de concreto no se colocaran sino hasta que las capas culadas previamente hayan sido debidamente vibrados.

- CURADO

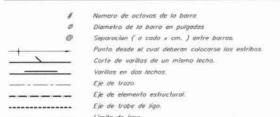
- H-1) Todo el concreto se curara con membrana.
 El curado con membrana se hara con la aplicocian de una composición para sellar con pigmento bianco que forme una membrana que refenga el agua en las superficies de concreto.
 H-2) En coso de NO aplicar el curado con membrana se mantendran las superficies recien calados perfectamente humedos durante un lapsa no menar de 48 hr. (Esta es especialmente importante en climas calidos).

- CORTES DE COLADO

- |-1) Los cortes de colado en las trobes de liga de cimentación deberón efectuarse en el centro del claro y verticalmente (Ver detalle en plano EG-2).
 |-2) Los cortes de colado en la superestructura deberan efectuarse al cuarto del claro, cortando el sistema de piso perpendicular a la gieta del curtante (Ver detalle en plano EG-2).
 |-3) Los cortes de colado en las columnas deberan efectuarse al nivel del techo bajo de la losa -- (Es preferible demoier que tener que anadir) (Ver detalle 2 en plano E-2).
 |-4) Tadas las juntas de los cartes de colado en la estructura deberan iratarse como se indica en el inciso (A).



CUANDO NO SE ESPECIFIQUE OTRO SIMBOLO EN CADA PLANO



Limite de losa. Anciaje de varilla perpendicular al plana del dibujo. Anciaje de varilla en el plano del dibujo.

Nivel del lecho alto del elemento estructural. Ambas caras.

Columna de concreto tipo (C-1.C-2.C-3...) C.E. Cara exterior. CI Corn interior

CT. Contratrate tipo (CT-1,CT-2,CT-3...) "Dado" 1/po (D-1,0-2,0-3...)

Data tipo (Da-1,Da-2,Da-3...) Da.

E Estribos. Elevacion,

Columna de acera tipo (F-1,F-2,F-3...)

Castillo tipo (K-1,K-2,K-3...) 1. Losa tipo (1-11-21-3.)

11 Lecho inferior

15 Lecho superior Muro de concreto

Nivel: NF Nivel firme

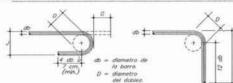
NPT Nivel piso terminado

Trabe tipo (T-1, I-2, I-3...)

Trabe de liga tipo (TL-1,TL-2,TL-3...)

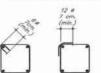
Viag tipo (V-1.V-2.V-3...) Zopoto tipo (Z-1,Z-2,Z-3...)

" GANCHO ESTANDAR " DIMENSIONES DE



GANCHO DE 180° GANCHO DE 90 Dimen- GANCHO DE 180° GANCHO DE 90

sion de la barra	(cm.)	J (cm.)	D (cm.)	A (cm.)	D (cm.)
13	13	8	5	15	6
14	15	10	8	20	8
# 5	18	13	10	25	10
#6	20	15	12	30	12
# 8	30	20	15	40	15
# 10	45	35	26	60	26
# 12	50	45	35	70	35

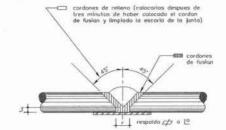




IMPORTANTE

En columnas y elementos trabajando a compresión el gancho DEBERA OUE-DAR AHOGADO en el nucleo del elemento (ver coso I)

CASO CASO 1 ramas (comunes) ramas (dobles) DETALLES DE ESTRIBOS



- 1.- El respoldo debera soldarse exclusivamente al-centro de la junta.- Solamente podran sujetarse dios mecanicos (prensas tenazas mordazas etc.)
- 2.- La abertura indicada para la raiz (r) es la distancia minima que debera delarse entre las puntas de las varillas.
- 3.- Los varillos se podran cortar con herramiento mecanica (sierra, segueta, cizalla, etc.) o bien con sopiete de axiacetileno, pero en este ultimo casa el tiempa de carte no debera exceder de 15 segundos para no sobrecalentar la varilla,
- 4.= Las varillas Na. 10 o mayores no podron traslaparse. Deberon unirse con soldadura.

VARI	LLAS / DESCRIPTION		00001100
Ø	No.	(min.)	RESPALDO
17	8	3 mm.	中 0.5×18×10 0 10 0.5×18×18×10
1.1/4"	10	5 mm.	□ 0.5x3.8x12 o □ 0.5x3.8x3.8x12 cm.
1 1/2"	12	5 mm.	[] 0.5x3.8x3.8x12 o 10 0.5x3.8x3.8x12 cm

Amperale - 100 a 250 omps. Voltage - 24 o 32 volts Corriente directa (continua)

SOLDADURA PARA VARILLAS DE REFUERZO

1/4 2

d 3/8"x3"

VISTA DE FRENTE VISTA LATERAL

DISPOSITIVO PARA FIJAR VARILLAS

VERTICALES ANTES DE SOLDAR

OPCIONAL

r ± 1

- 由 3/8"x3"

EG-1 SIMBOLOGIA Y NOTAS GENERALES

EG-2 DETALLES GENERALES DE COLOCACION REFLIERZO ANCIAJES Y TRASLAPES

EG-3 PISOS Y FIRMES DE CONCRETO RIGIDIZACION DE MUROS

EG-4 MUROS DE BLOQUES DE ARENA-CEMENTO

EG-5 SISTEMA DE PISO JOIST-LOSA

E-01 PLANTA DE CIMENTACION

1er. COMPLEMENTARIO DE CIMENTACION

E-03 2do. COMPLEMENTARIO DE CIMENTACION

E-04 PLANO DE COLUMNAS

F-05 PLANTA BAJA

E-06 TRABES DE PLANTA BAJA

F-07 CORTES DE PLANTA RAJA

F-08 PLANTA NIVEL 1

TRABES DE NIVEL 1

F-10 PLANTA NIVEL 2

E-11 PLANTA NIVEL 3, 4 y 5

E-12 PLANTA DE AZOTEA E - 13TRABES DE AZOTEA

E-14 1er. PLANO DE ESCALERAS

E-15 2do. PLANO DE ESCALERAS

E-16 ARMADURAS MOTOR-LOBBY

F-17 ALBERCA



U.N.A.M. FACULTAD DE ARQUITECTURA

TESIS PROFESIONAL

ARNOLDO OCHOA REYES

D. EDUARDO NAVARRO GUERRERO (PRESIDEN ARQ. ANTONIO BIOSCA AZAMAR (VOCAL) ARQ. MANUEL MEDINA ORTIZ (SECRETARIO)



SCIOPPOON	APPICABLO
	_
_	
	_
	_
	_
	_
	-



S111'1

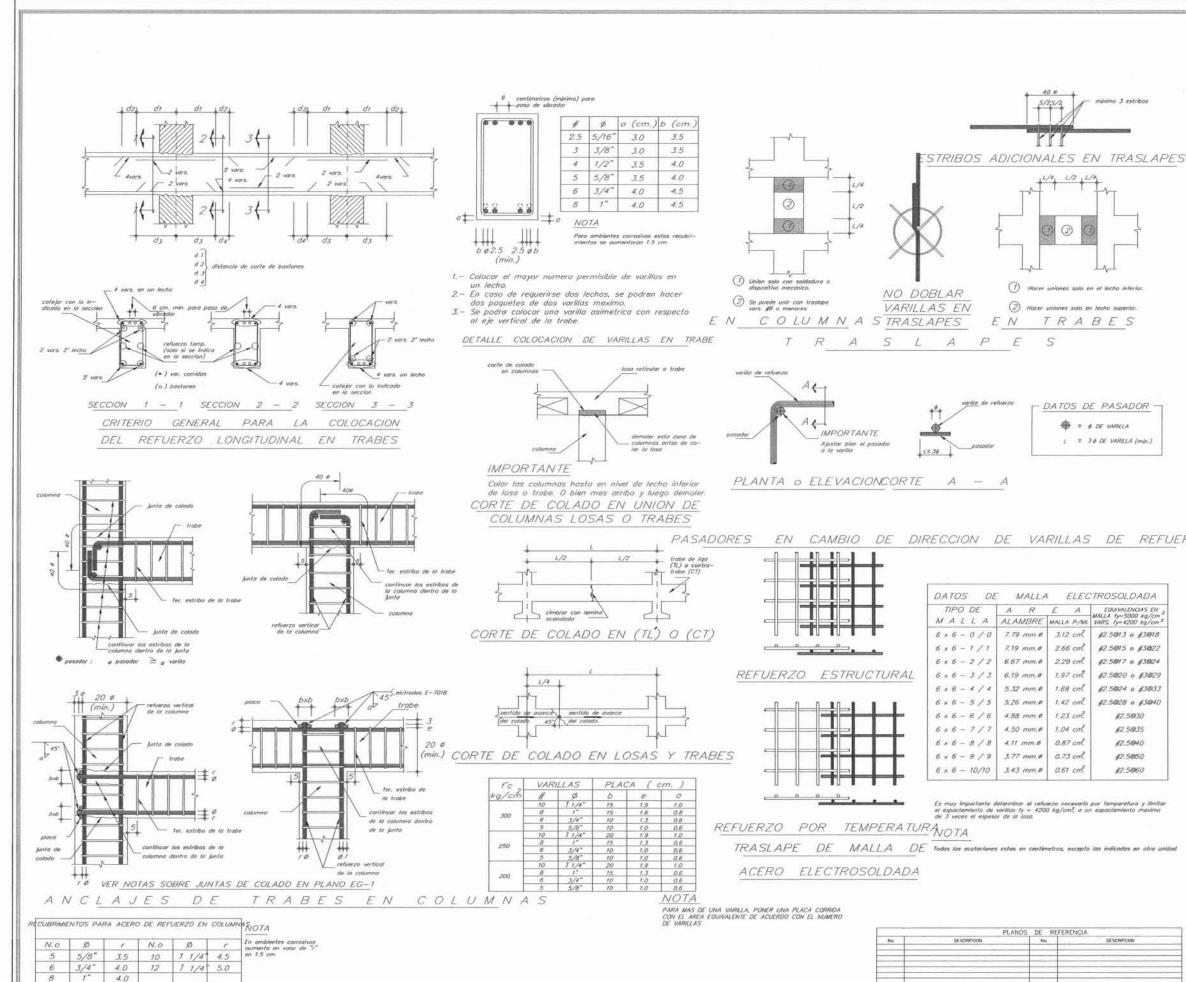
HOTEL PRINCESS

PREMIUM & COMFORT HOTEL'S. S.A. DE C.V

TIME CALL Y ASSESS DECIMALACION, COL. THEIR DAY PERSON DIAL

SIMBOLOGIA Y NOTAS GENERALES

EG-1





U . N . A . M .
FACULTAD DE ARQUITECTURA

TESIS PROFESIONAL

ARNOLDO OCHOA REYES

ASS 2. EDUARDO NAVARRO GLIERRERO (PRESIDENTI ARO, ANTONIO BIOUCA AZAMAR (VOGAL) ARO, MARKEL MEDINA ORTIZ (GEORETARIO)



HOPSON	CSa.	
TEEPHA	DESCRIPCION	-man
0		
0		
_		
_		
_		





HOTEL PRINCESS

PREMIUM & COMFORT HOTEL'S. S.A. DE C.V.

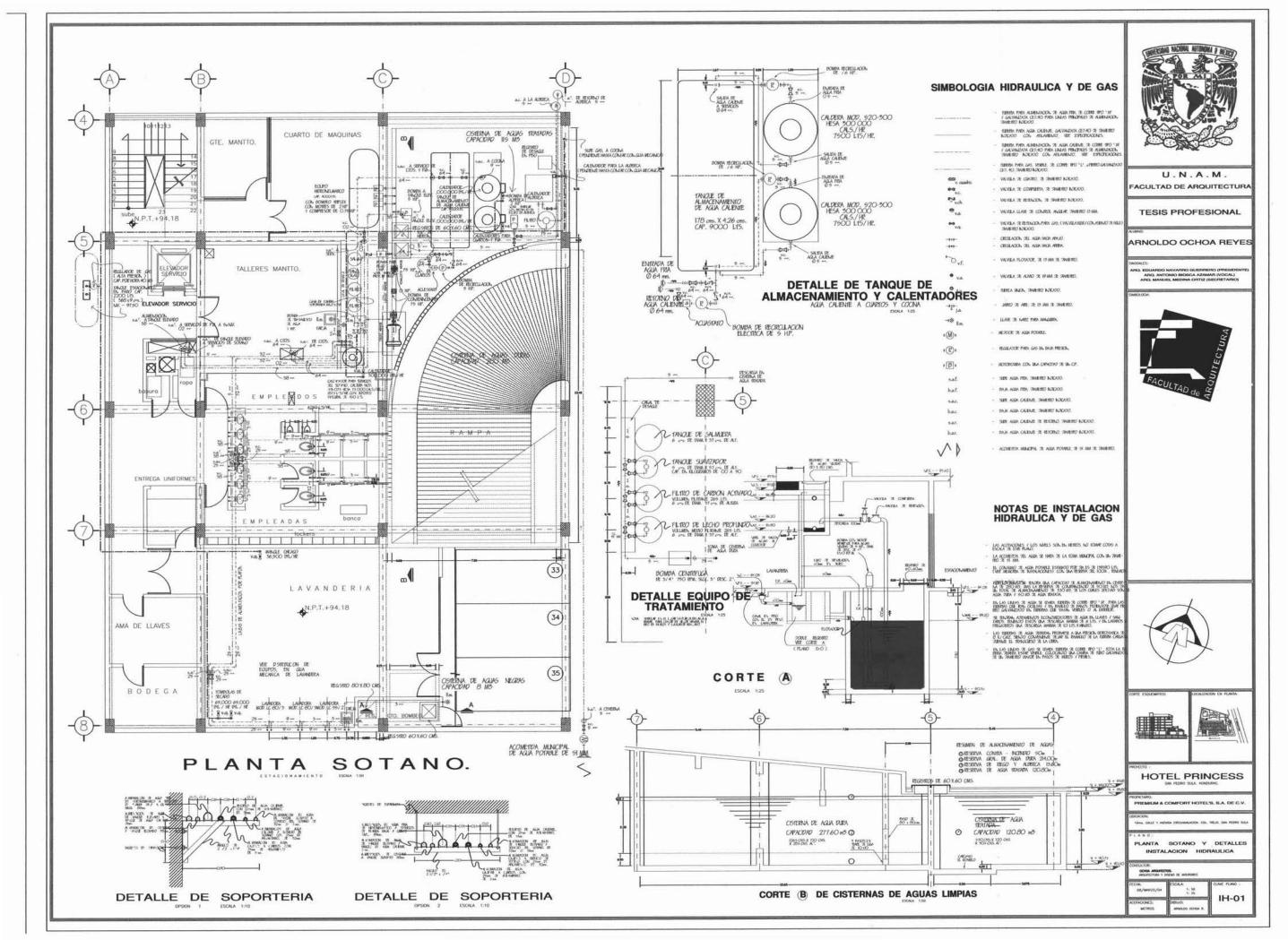
Olin -

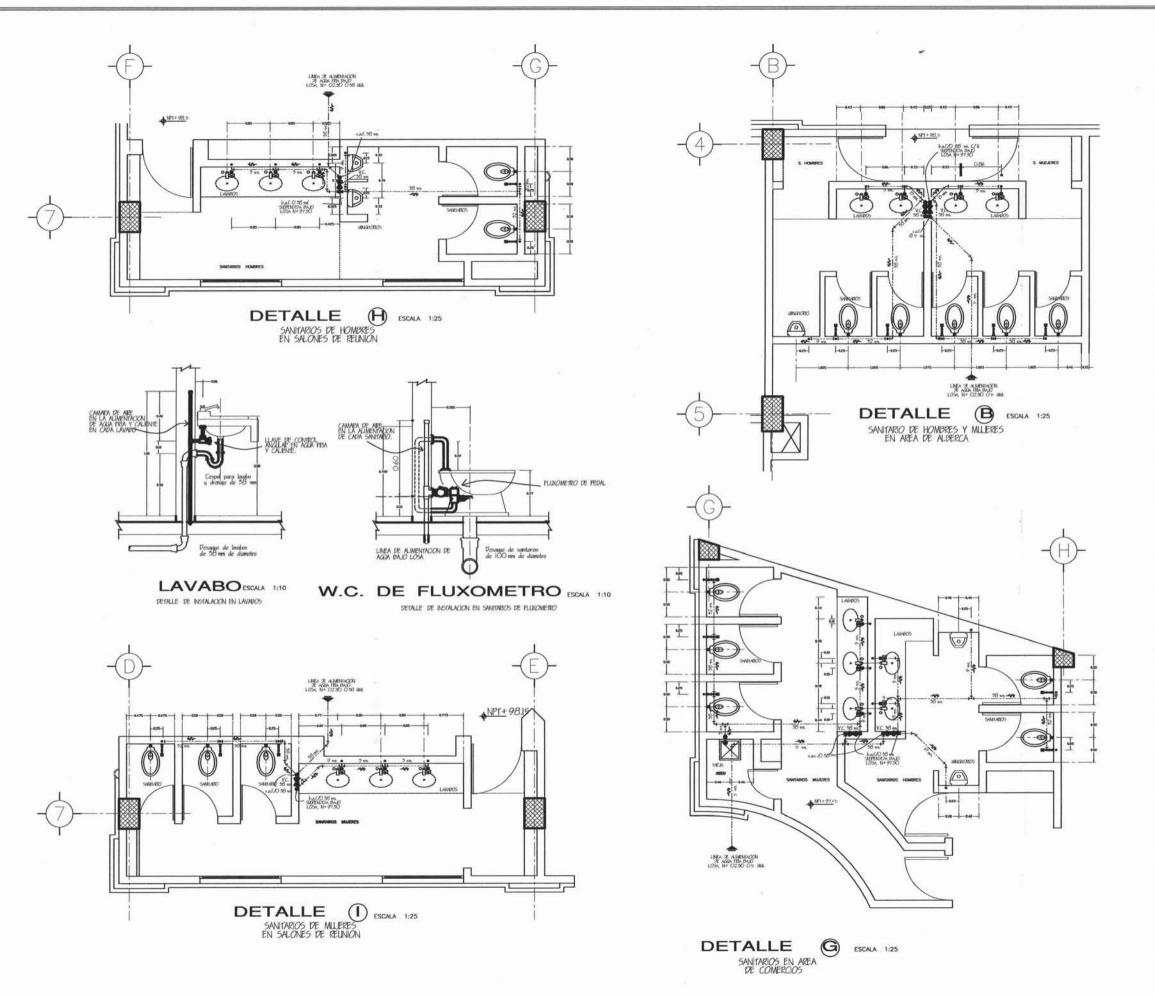
TO-- CALLE Y AVENDA ORGUNANIACION, COL. TREJO, SAN PEDRO SILLA

DETALLES GENERALES DE COLOCACION REFUERZO, ANCLAJES y TRASLAPES

RHOLDUR XORON AROLDECTUS. POLITECTURA Y DISENO DE REFERORES

WIND STAND OF THE STAND OF THE







U.N.A.M.

FACULTAD DE ARQUITECTURA

TESIS PROFESIONAL

ARNOLDO OCHOA REYES

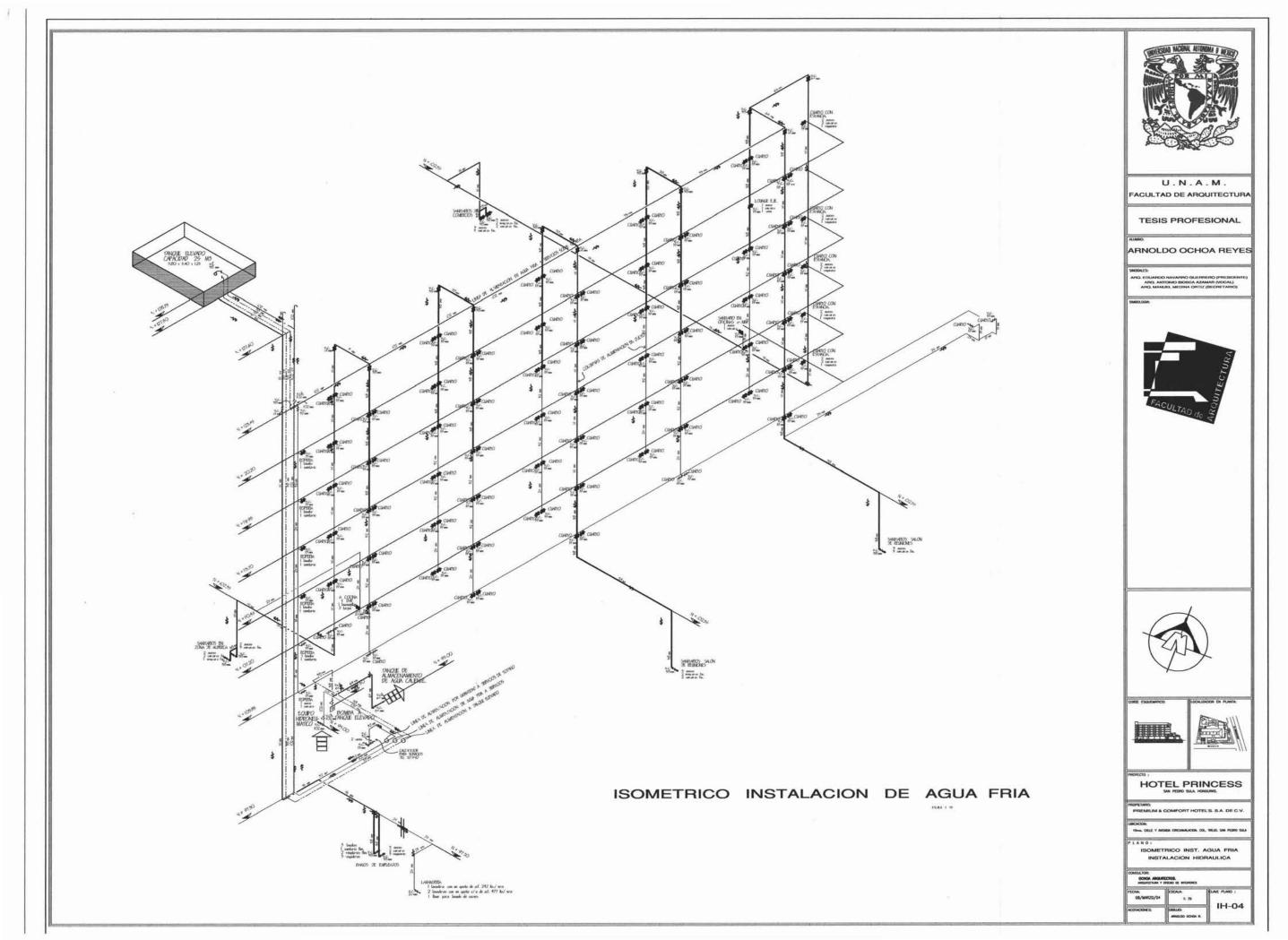


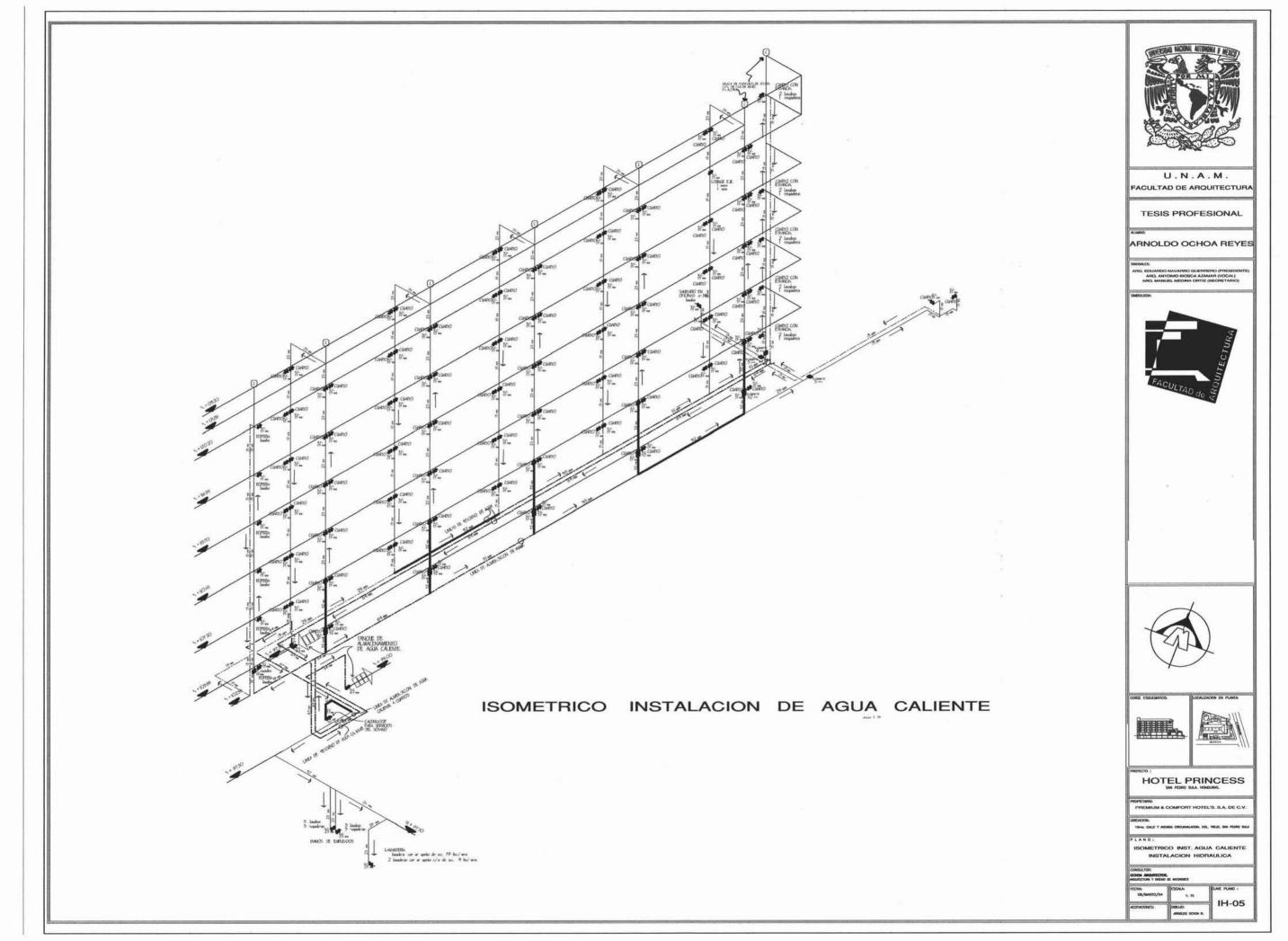


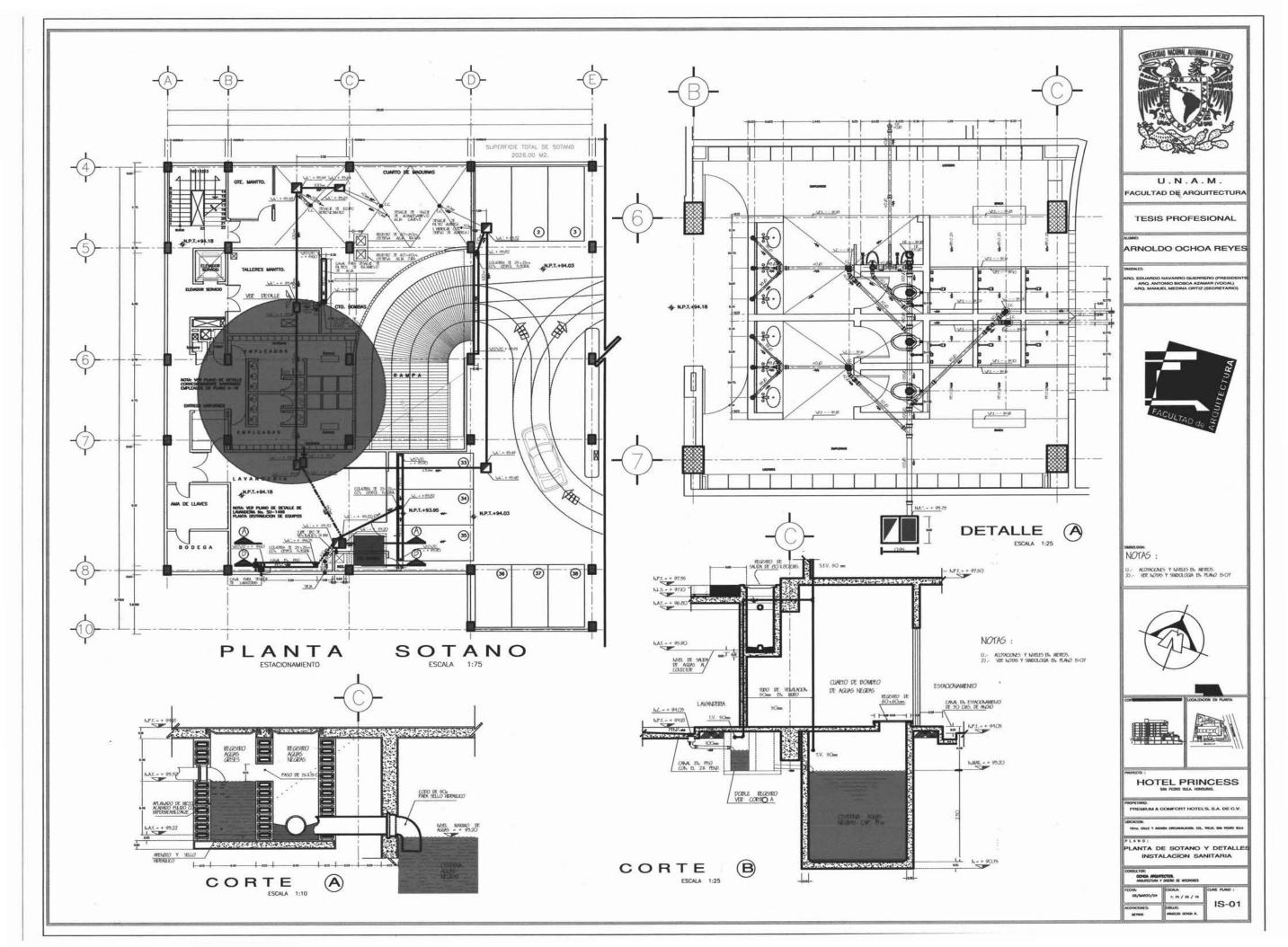


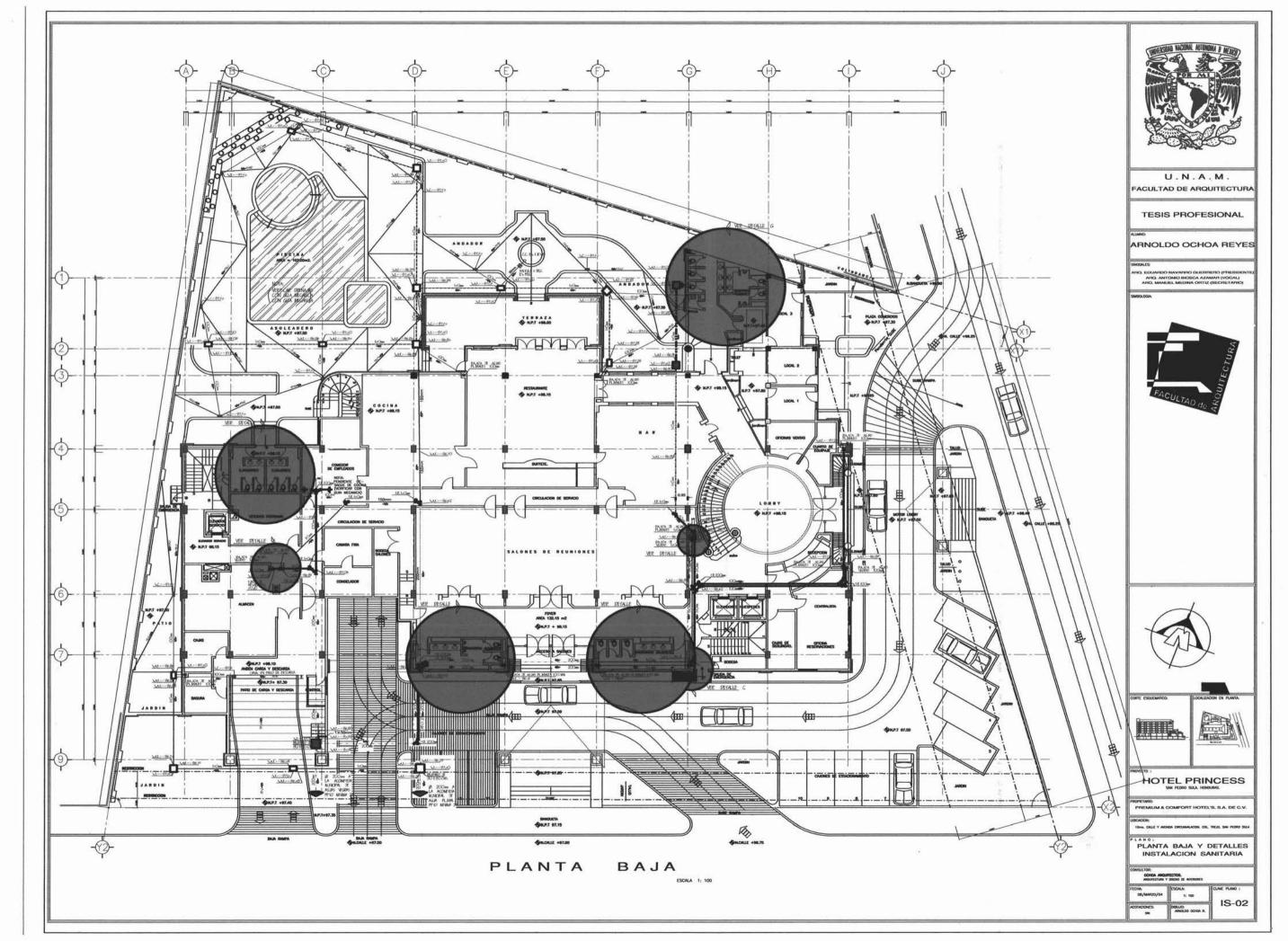
HOTEL PRINCESS

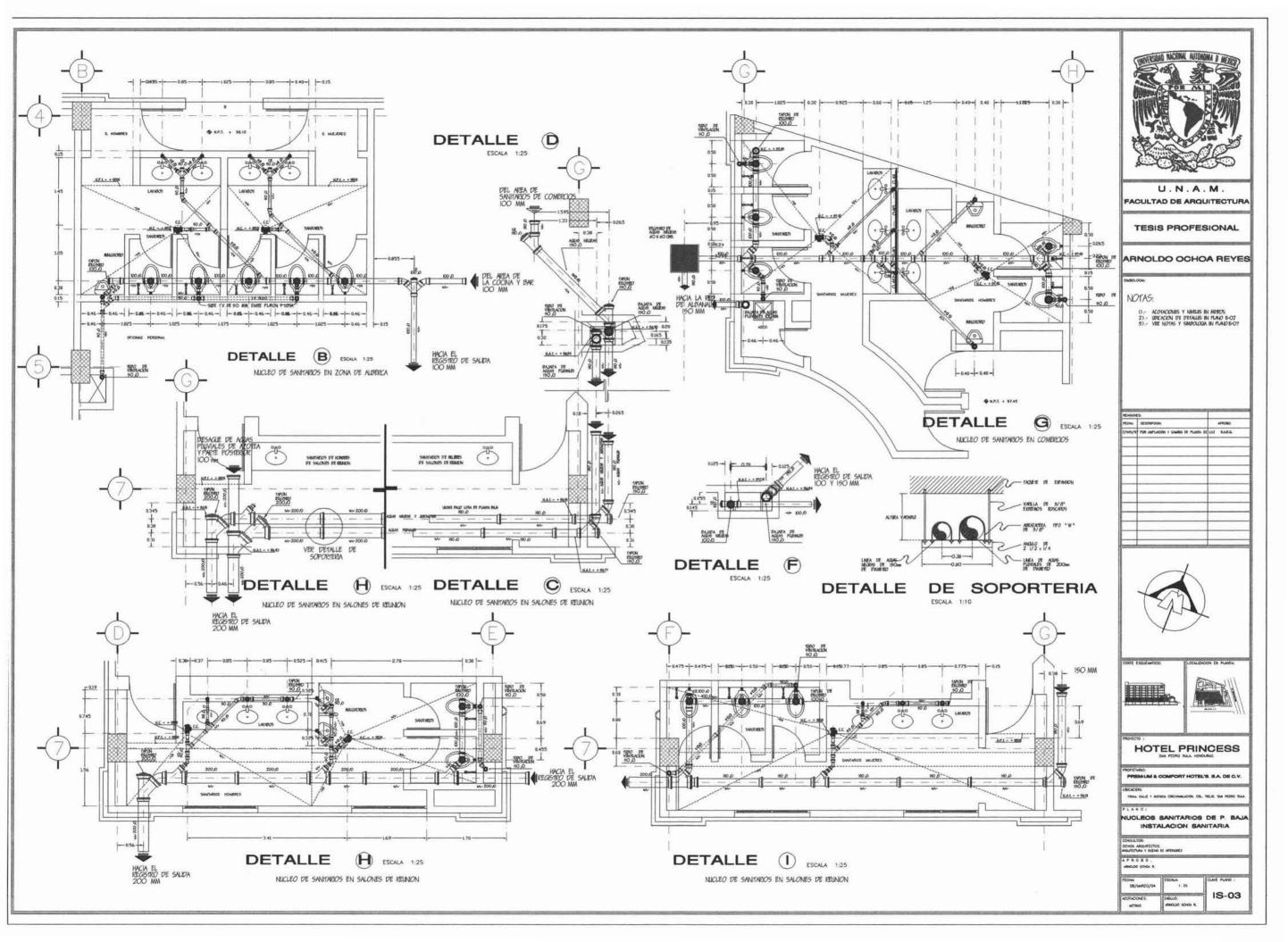
SANITARIOS DE PLANTA BAJA

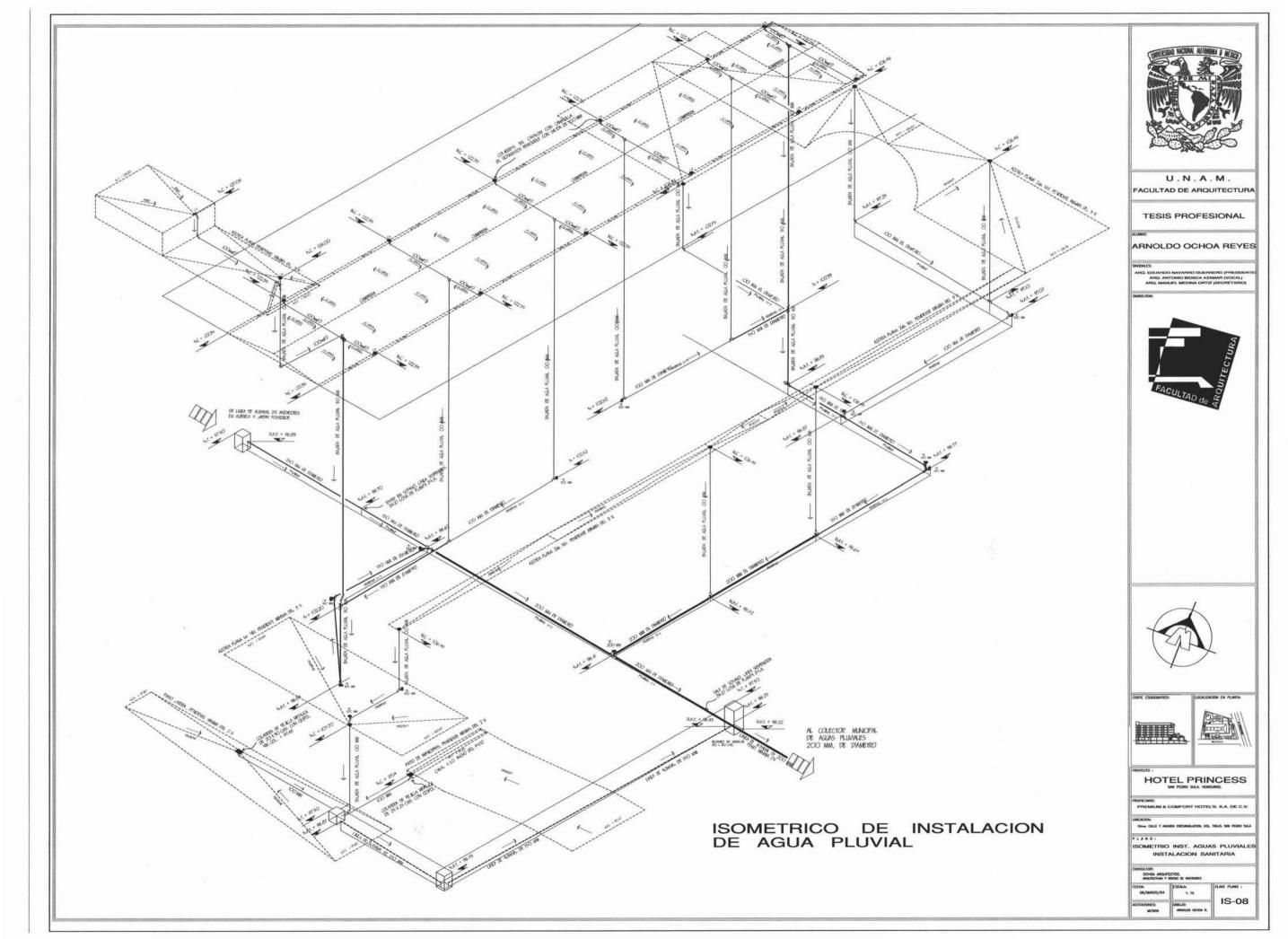


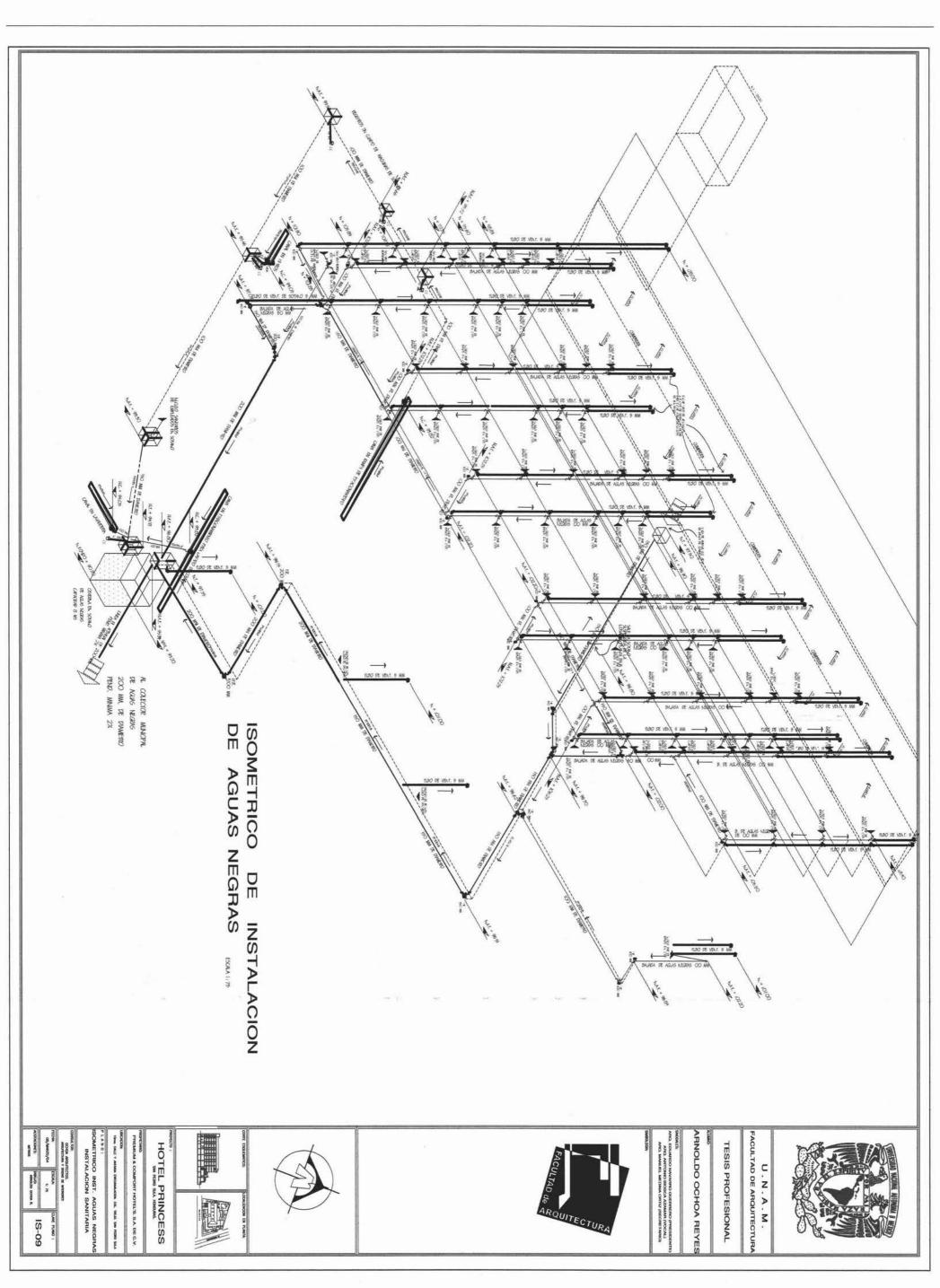


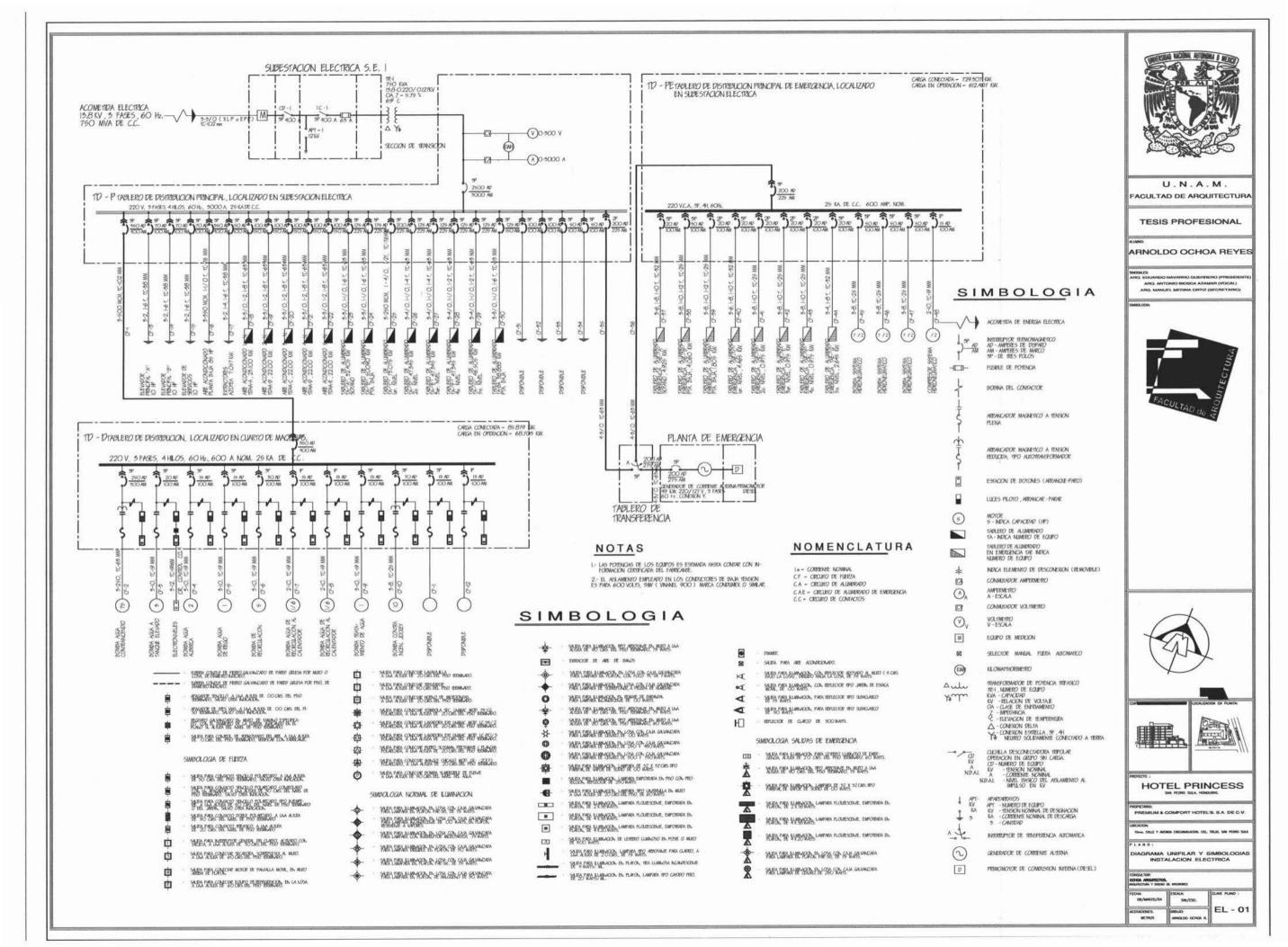












TABLERO DE DISTRIBUCION DE AIRE ACONDICIONADO TDAA - A

ORCJYON	141.1	DENOVA	31W02	100			PASES		WAT
URLU D.	AND.	POLO:	MANAGE	11/1		- 1	10	- 4	VA
CALL	15		ALL KOO.	1.1.		800			100
CAH-2	19	1.1	AL KOO.	1.			100	Service.	BOO
CA+5	19.		ME KOW.	1			1	1000	800
CM-1	15	1	ART KOO.	1.1	100	1000			800
CAA-5	15	1	ART KOV.	1. 1.			100		800
CANO	19	11	ARE KOV.	1				800	800
CA+T	19	1	ALL KOO.	1		800			100
CM-6	15		ME KONO.	1			100		800
CHA	15	11	ME KOYO.	1		$\overline{}$		900	100
CAHIO	15	1.	ARE ACO'O.	1.10		800			1000
CAN-II	13		ARE KOND.	1.1		-	100	V	1000
CM-III	18.		ARE ACOVO.	1				800	1000
CM-to	-19		ARE KOND.	1		1100			1100
CAN-H	15	1	ARS: ACONO.				100		BOO
CMB	15		ALL KOVO.	L				800	100
CAA-96	. 15		ARE ACOND.	1.1		100	1.072	777	HOO
CAA-17	15		ME ACONO.	1			1000		NOO
CANIS	12	11	ARE ACONO.	1				BOO	100
CHIP	13		ARE ACOVE.	3.103		.000			HOO
CM-20	-15		ARE KONO.	1			1000	Santa San	ROO
CH-21	15		ARE ACOVO.	1				100	1100
CAY-22									
CM-25									
CM-24									
CAN-23									
CA4-26							3		
CM-2T									
CA4-25									
EAN-29									
CH-50				1			1		
-	17	O'CALES		7.	TA-	7700	7700	7700	2900

TABLERO DE DISTRIBUCION DE AIRE ACONDICIONADO TDAA - B , 220 VOLT , 3 FASES

MC POY	NO. T	BIONA	90000	l ⊠			PASES		Wers
BLION	MF.	raos	SHOULD	11/1			C .	p:	TAL
CAH	19	1	ARE ALDER	1		100			100
C4-2	15	1	ARE KONO.	1			800		100
CH-5.	16	11	ARE KONS.	1			1	1000	800
CAN-F	15	1.	ARE KONO.			800			800
04.9	15		ARE KONO.	1 1			800		100
CH-6	19	11	ARE KOVO.	11				100	800
CHT	-15	111	ARE ACONO.			800			100
CN-B	15	1	ME KOW	1			1000		NOO.
CM-9	19	1	ARE ACONO.	1				.800	100
CH-NO	15	11	ME KOVO.			800			800
CMA	15	1	ME KIND	1			ROO .		1000
AA-IZ	39	1:	ME KONO.	1				1100	1100
14-15	13	1	ARE ACONO.	1		800			1100
HAK	19	11	ARE ACONO.	1			100		BOO
JA-15	19	1	ART ACOUS.	1				400	100
DA-16	. 15	1	MET. KOND.	1		HCG			100
AHT.	15	1.	ME ACONO.	1.			800		100
A4-15	10-	16.	HE KOO.	1				100	300
DAY-101	-10	11 1	ALL KONO.	1		NOO			100
M-20	10	1	ME ALDED	1			800		100
SCAA-32				7					
A-22					- 3				
A+-21	5					C			
JA-21	3 6				5. Un			25.00	
170 - 1	-6	PALES		20	TA-	7700	1700	6600	22000

TABLERO DE ALUMBRADO TA-"B"

	te.		31W02		0	(Z)	*	M	100	-60-		0	-	-6	H	m	0		77.30	-	-	_	-	_			-			FASE	5	W
ASI	r. I	ao	20000	5000W	HOOM	SOOW	6OW	75 W	25OW	NOW.	75 91	60W	sow.	NO6	79 W	150 W	500W	1	5OW	575 W	465 W	929 W	195 W	400W	360 W	IBOW.	MOS			p.	1 6	- 答
24 15		1		1	-					-	-	-	-	-		-	-	-		-		727.11			- 100 H				2100	2900		900
×2 19		1		1																							1				2500	
F5 15		1		3 3 3																									2500	-	2900	
A-9 19	П	1.1			- 2	3000				(E. S.			1																200			20
A-5 16 A-6 19		1				1											3 3										11.5			100		10
16 19		11					22																				-			-	1520	
A-7 19 A-6 19		1			7.7			16													-								1990		-	150
104	П	1.																								10.00				1250		125
19 15	П	1				2 2			100	10			(S			2				75									-	2000	900	100
40 B		1								1000	- No		2				7										100		1200		-	120
A-8 15		1									to:																		-	1200		120
-12 15					,						16	-					5														1200	
-15 13	1	1									16		1																600	200	-	120
-14 15		1 (100					16					100	7									2 0	0.00			1200		120
-15 13	7	1									17.																			-	1275	127
16 19	1	1									17									- 1						1 - 2	1		1279	200		127
-17 15	\neg	1							1		17					7										1				1275		127
-15 I 19	T	1										10	S														-			-400	600	60
-17 15	Т	1											20																1000		-	100
20 15	1												21																		1010	109
-21 15	Т	1												12.												7.7.21				760		160
22 19		1												15																-	790	750
25. 15	Т	1										1		7.1	9					1						1 - 21			679	7 7		67
24 15		1														9				2									540			. 64
-25 15	Т	1															. 1										1			-	900	
26 15	1																1.									7			300			10
-27 19		1.				8							4 9					4	0										C 1.11.1	800		80
26 19		1			9	8 8						- 5						4		N 10							1 - 2			-	600	
29 15	Т	1							1										10			7.7				100			500			50
50 19	Т	$\overline{}$		$\overline{}$															7	-01 5	1									840		54
9 0	Т	1				1				-										70		1							3	9	929	92
22 13		1.				2 3			100										- N			201	5						- 5655	J. 1.	-	16
-50 15		1																						- 5					7	1200		120
-51 15		1																							-13	. 1					540	5-10
61 19	T	1					- "					0.00	7		100		-										7		1260	15.5		126
5-2 19		1			3 3	-						5	- 3					-	3.1.3	2 3		13					7		22 - 21	1260		126
-5 15		1	9		2 3	- A			100							1 3			V 10								7				1260	126
4 15		1			- 57	0													1 1								7		126O	0.00		120
5 15		1																				-					7		1	1260		126
6 19	1	1				7																	200				7		7 11		1280	
	T				1 3			- 1											2. 2				9 9				-				-	1
	_											-																"0"AL	16545	16565	16610	477
CALEAR				1																								DW DW	MAN ST	M-103	ments.	1 400

TABLERO DE DISTRIBUCION DE AIRE ACONDICIONADO 4 HLOS, DE 24 POLOS, INT. PRINCIPAL DE 75 AMP; CAT. NOOD 42 M IOO CIL/F, MARCA SOLWE D & SMILAR

ORCHOV	NY. T	ENCHA-	909022	THAT			PASES		VACCE TO NE
CHELLEY	ANT.	POLO:	TIME	11/4		C	9		TOWE
DAT.	15	1	ME KOO.	1		800			100
CH-2	13	1.	ME KONO.	1.1			BOO:		100
CM-3	15	1	ARE KOND.	1				1000	100
CM-4	.15	1.1	ME KOO.			1000			100
CM-5	15	1.	ALL NOV.	1 1			800		100
CM-6	15	11	ME. NOVO.	1				600	100
CANT	15	111	ALL KOO.	1.1		1000			800
CMB	115-	1.	HE KOV.	17			NOO .		1100
DAY.	13	1	ARE KIND.	1				BOO	100
CHACK.	15	1	ARL KOYO.	1		IKXX	5-1-2	177	HOO
CAFE	15		ARE ACONO.	1			800		100
CAA-12	19	11	ME KOD.	1.1				800	100
CAA-DI.	()		ARE ACOND.	1		1000			100
CAA-H	135		HEE KOND.	11			100		1000
CAASE	19		ALL ACOLD.	1				800	1100
CANAG.	111-		ME KOD.	11		1100			1100
CAA-17	19	1	ME KOND.	1.1		-	800		100
CAHIB	1)-	1.	ARE ACOND.	1				BOG	1100
CANTR	19-	1	ARE ACONO.	1		1000			100
(A+20	13-	11	ARE KOND.	11			800		100
CM-21									
CN-22						()			
CM-25						1 0			
CM-21							100	100	100.00
CHITCHE		MALES-		20	TOR-	7700	7700	6600	22000

TABLERO DE DISTRIBUCION DE AIRE ACONDICIONADO 4 HLOS, DE 24 POLOS, INT. PRINCIPAL DE 75 ANP; CAT. NOOD 42 M IOO QU/F, MARCA SQUARE D & SANLAR

ORCADY	W. t	EMONA.	338932	200			PASES		WATS
CMC_A D	AMP.	POLOS	and	1174		. A.		Ð	TO'AL
CAAL	19	1.1	MIX: HODED.	1.		BOO			100
CARZ	15	11	ARE ACOVO.	1			100		800
C4-5	15	1	AL KOO.	100				1000	800
CAL-4	-15	111	ARE ACOUS.	1		800			800
CANS	13	111	ME KOND.	1 1			100		HOO.
CM-6	13	111	ARE ACONO.	1 1				HOO.	BOO
CAN-T	15		ARE ACONO.	100		ROO			800
CAA-5	15		ARE ACONO.	1			1100		BOO
CHA	15		ALL ACONO.	1.	100			1000	100
CM-IO	15		ME KIND	1		800			ROO
CAN'S	15	1.	HEE. ACONO.	1			1100		HOO
CAN-12	15	1	ARE ACOND.	1.1				1000	800
CMD	19	1.	HET ACONO.	1.1		800	in and		800
CAAH	15	1	ARE ACONO.	11			100		ROQ .
CHAIS	15	1	ARE KOVO.	1				BOO	BOO
CANIE	15:	1	ARE ACONO.			HOO			HOO
CAHIT	19		AND ACONO.	1.1			100	·	BOO
CAHB	19		ARE ACONO.	1		S. 577-110		800	ROO
CAN-FF	15	1.	ABE ACONO.	1. 1		800			800
£M-20	13	110	ART. ACONO.				100		800
CAN-28									
CAN-22									
CA+25				100					
CA+21									
	3	TALES		20	107A-	7700	7700	6600	22000

REPOY.	N. 1	PHONA	SUBW32	340			FASES		Wer
200	MF.	POLO	AAAAA.	145			10		TWI
CAH	15	1	ARE ACOUNT.	1		100			800
CA+2	15	1	ME KONO.	1			1100		100
CALS	.69		ALL KOV.					1000	800
CAH-F	19	1	HE KO'O.	1		900	111111111111		100
CALS	16	1	ME KO'O.	1.		10000	800		100
CAH-6	15	1	ME KOND.	1				100	100
CALT	10:	1	ARE ACOND.	- 1		1100			800
BANS	15		ALL NOV.	1			HOO .		100
CM4	19	1	ARE ACOVO.	1		Land		1100	800
CHAK:	-19-		ARE ACOVO.	1		1000			800
CAH	19	1	AVE KOV	1			IIOO .		100
CAMIZ:	15	1	ME KOVO.	1				100	600
CAMO.	19	1	ARE ACONO.			800	Took 5		600
SAHI	15	1	ASS KOVO.	1 1		Aller 6	800		900
MAD.	15	1	AL KOO.	1 1	1			800	800
CAA-16	19	1	ARE ACOVO.	1.1		BOO			100
(A+17	19		ALL KOD.	1.1.			1000		100
CH-NS	-19	1	ARE ACOVO.	1		China		HOO	800
M-19	If:		ME KOD.	1.		100			100
AA-20	19	1	ARE KONO	1			100		100
24-21	10	-1	200 MILL						
M-22	.19	1.	REPORT						
H-25	15.	1.	REPORTU			1			
W-21	10		SECURIT						
	-0	PALES		20	27% -	7700	7700	6600	22000

TABLERO DE DISTRIBUCION DE AIRE ACONDICIONADO TDAA - E , 220 VOLT , 3 FASES

TABLERO DE ALUMBRADO DE DE EMERGENCIA TAE-"A"

ONC MOV	147.4	ENORM	3379(32)	-88	-	71.504	73.550	48-	CER	177		F. 45E	5	WATS	
	2665	rotor		wdea	rew	50W	_	79 W	75 W		A.	. 0	6	CHAIN	
CILI			ALABRACO.	1.4				- 0	. 1		779			775	
CAC-2			ALARRA20	1.4					10,1			700		700	
CK-5			AL368000	1									779	775	
CACIT			ALMERSON.		- 4	5		11			879			879	
CK+			ALAEROSO .		- 14	9.		- 1	- 1	100		990		910	l
CK-6			ALJERSON.		2	- 9	. 2						8/0	650	
CAST		7-1	AL360920				200			200			-		
06.6			ALJERASO												ı
CK4		\Box	ALARBASO.	-											
		\vdash								"0"AL-	1650	1690	1629	4925	
LOCAL	IZADO	Bu fl	WATA DE SOTANO	-	25	SPALAY	ct - L	7.4					_		

TABLERO DE ALUMBRADO TAE-"BA"

ORC. PON	107.1	BACHIA	\$8V00	DID			*		-8-	1 1		FASE	5	WAS
Call a D. 4	AMF.	rao:	XXIII	79 W	17W	900W	6QW	100 M	300W		Α.	- P	C .	OME
CAL-W	19	1.1	ALMEROO.				1				375		armal.	夏7多
CAL-ZA	15		ALMEROO	-	.0	-1					1997		160	560
_				=						OTAL-	175	1200	1255	560

TABLERO DE ALUMBRADO TAE-"B"

14. 14	CHOWN	50M00	130	1 🚓		-	0	0			FASE	5	Warry
ANT.	1000	MANGE	75 W	BOW	75 W	sow.	250W	SCOW			D	C	TOTAL
10	1		1			200				876			875
19	11			6.								.560	100
19	1.				6						600		600
15	1.				9							575	375
15	1				0.00	2	2				600	101111111111111111111111111111111111111	600
15	1							1.1				300	900
									:0-AL-	875	1200	1255	5610
	\vdash									415.			-
	19 19 19	19 1 19 1 19 1 19 1	HAIP, PROLOT 15 [10 1 10 1 15 1 15 1 15 1	Mer. POLOS 75 W 155 1 1 1 1 1 1 1 1 1	Mer. (PGLO) 75 W 6/V 155 1 1 1 6 15 1 6 15 1 1 6 15 1 1 6 15 1 1 6 15 1 1 6 15 1 1 6 15 1 1 6 15 1 1 6 15 1 1 6 15 1 1 6 15 1 1 6 15 1 1 6 15 1 1 6 15 1 1 6 15 1 1 6 15 1 1 6 15 1 1 1 6 15 1 1 1 1	Mag. (PGLO) 75 W 6 W 75 W 15 1 1 1 6 6 15 1 1 6 6 15 1 1 6 6 15 1 1 6 6 15 15 1 1 6 6 15 15 1 1 6 6 15 15 1 1 6 6 15 15 1 1 6 6 15 15 1 1 1 1	MAP. POLOT 75W 60W 75W 50W 15 1 1 1 6 6 19 19 1 6 5 19 19 1 7 10 19 19 1 7 19 19 19 1 7 19 19 19 1 7 19 19 19 19 19 19 19 19 19 19 19 19 19	MR 70.07 75 W 40W 75 W 50W 250W 155 L 1 1 6 6 6 75 L 15 L 1 6 6 75 L 15 L	MF PGZO 75W 46W 75W 36W 216W 200W 100 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10	MF (2GG) 73 W 6GW 75 W 5GW 2GGW 2GGW 19 W 1	ME PRIZO TEM SON 15M 20M 20M 30M A 15 1 1 1 0 6 15 1 1 0 5 1 15 1 1 0 5 2 15 1 1 1 2 2 2 15 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	MF [020] 75 W 40 W 75 W 30 W 30 W 30 W A D D 15 U 1 U 1 U 1 U 1 U 1 U 1 U 1 U 1 U 1	ME PGLOZ 75 W a GW 25 W 25 W

ORC PERSON	Nr. D	BIONN	90W00	-(80)-	-(30)-	-663-	審	巾	-6		本	-88	-	71168		-8				PASE:	5	West
	ANP.	FOLO:		IBOW	750W	960W	0.56 10	1.50 EW	330 mv	Necen	INCOM	now.	60W	50 W	75 W	79 W	60W			0	C	TOTAL
CAIL.	10-	1	ALAMONO .									4				1			1979			1979
CAZ	15	- 1	ALJESSKID.		7							9.								1975		1979
CA:5	19	- I	ALMEROSCO						0 - 5	-		4	9 3			200			Simon Car	17.77	1975	1979.
CAI	19	- 1	ALMENIO									- 3		17					1200			1200
CA-9	.19	1-	ALADRAXO											12						1200		1200
40	19		ALMOSO										17	-12		100			Sec. 1		1200	1200
CAT	19	. 1	ALJM000									- 13	V		- 3-	5	2		. 520	A. 100 - 100		820
CAB	19	-	ALARROOD			100			100				. 0		- 6	1			1	869		.005
CA-9	15	1	ALMENAZO												6	T	6			-	965	969
CA-80												5 5										
CA-B																2.5						
CARL													C-						5-1-	2		
CAR	0 1		A			100			3.5											7		
CAH																						
CASS					200																	
661	- 19	. 1	CONNCIOS		- 5	. 5			-								1 3		1060	C		1060
002	19		CONNEUS			5											-		Times of	1060		1060
60.5	19		CON1XC105			. 5														-	1080	1060
CC-4	- 15	1	G0N1XC105	2		-													720	1	1000	120
CC-9	. 49		CDN9C'05	2		101														720		720
160	.65.	1.	CONNCOS	9.	Q	1														10000	1260	1260
66.7	20	9.1	G0NNC'05	100	- 5											3 7	-		730	750	710	7250
0.33	.19	- 5	"ONDOLA TECE, MODIT	-04			- 1							\vdash				$\overline{}$	220	220	220	660
CC-4	15	3	TOMBOLA SECC. NO.7	44			-1-												220	720	220	060
CC-IO	40	2	LAVAGORA EXT. NOD. L.S.	0/5		0		1.1								1			1500	1500	1500	3900
CCH	40	5.7	A4A3084 DC: NO. L.E.	0/5															BOO	1500	1500	590
CC12	20	3.	LANGORATEC NO. 2015	1/2					2.1										90	380	90	1950
COB	(1)	2	PE-5000000000000000000000000000000000000		-					- 1									600	600	_	1200
CCH	30	2	100 to 100 to								1.								990	990	950	1650
			Gustan at Citter)		2	15			2 Y								-					
																		"0"AL	10545	10910	10990	t

ML PUY	NY. T	RHONA	33900		-	-	4	05	-4-	-8	8	4			60	65	64	由	T	Title	由	0			FASE	5	WATS
	ANT.	POLO:	Auto	17W	SCOW	wooi	ISOW	WOOM	6OW	6OW	250W	75.W		200W	1OW	KOOW	150 W	2500W	1000W	2000W	2 10.	1/2 W.			. 0	. 6	COM
CAH	.15			22	-	-				-			1	1					-					140			140
AP-2	49	1			2																				1000		1000
AA-5	-89					2																		200			200
W-1	19	11				1	. 5		177							100	3 0			2				790			790
M-5	13	11						19									8 7			100				1		1900	1100
M-6	15	1						12													0 1				1200	-	1200
CAN-T	46								- 21				7											1260			1260
A4-6	19	11								15			-									-	-	100	750		780
11-0	15			+							-												-		1900	1000	1000
24-10	15	111			_			-		_		-		-										500		NO.	100
Av-E	19						-	-					17	-	-		_			-		-		700	-	1200	1200
CAA-CZ	19	-		_		-		-		_				- 5	-	-	_				-		_			100	400
CAA-D	19			_		_		-				_	-	-	-	-	-	-		_	_	-	_	_	-	100	100
CAA-14	15	1		-				-						_	- 0.	12				-			-	1200		- 100	1200
CAA-15	15	1		+				-		-				_	-	-								12000	100		100
CC AI	15	-		_			-	-	_	-				-	-	-	- 6					-	_	100	100		1110
C+2	19	-		+		_	_	-		_	-			-	-		- 6	_		-	-	-	-	PVIO.	1060	_	1090
Z-10	15	1	_	1			-	_		-	-				-		- 0		_	_		\vdash	-		1080		1080
IA-30	15	-	-	+						-			-	_	_	-	-	1	-	-			-	551	654	854	2502
CC-AS	15	-		+	-	-	_		_	-	\vdash	_	_	_	-	-	_	-	-	-	-	\vdash	-	251	201	551	1002
44.22		-		-	_	_	_	_	_	_	-					_			_	_	_			721	721	224	

TABLERO DE ALUMBRADO TA-BA



U.N.A.M.
FACULTAD DE ARQUITECTURA

TESIS PROFESIONAL

ARNOLDO OCHOA REYES

SHOOLIS: ARG. EDUARDO NAVARRO GUERRERO (PRESIDEN ARO, ANTONIO BIOSCA AZAMAR (ACCIAL)

SIMBOLOGIA:





IFE ESCHAPICO

HOTEL PRINCESS

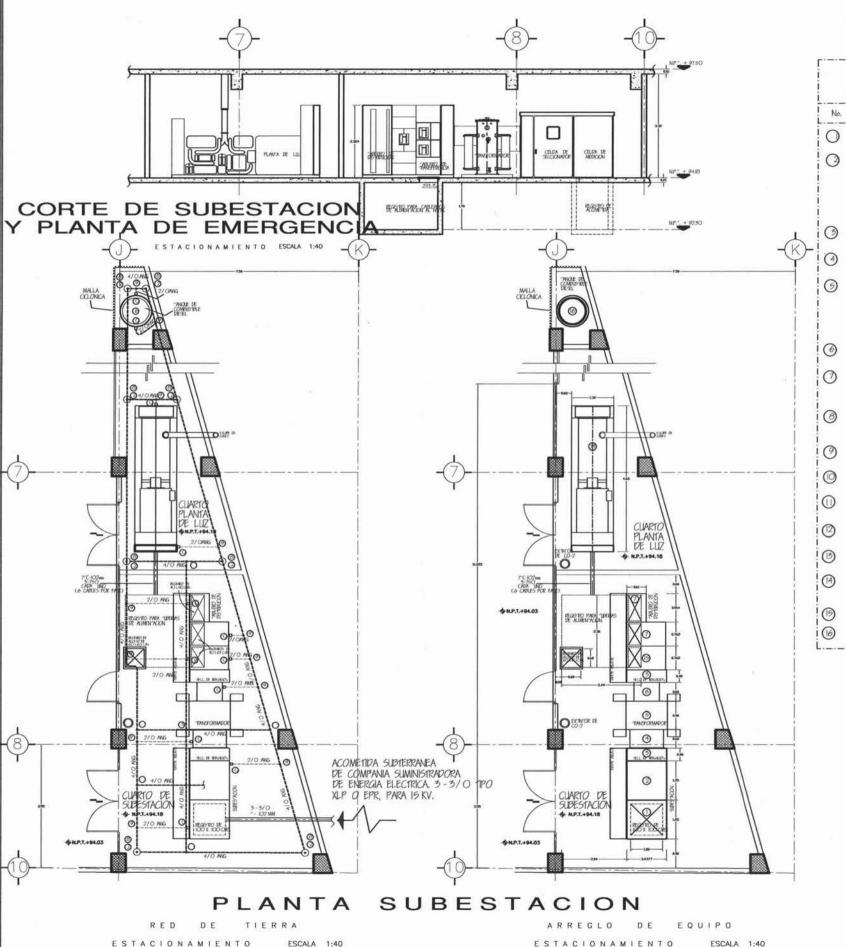
PROPETARIO:

BCADON.

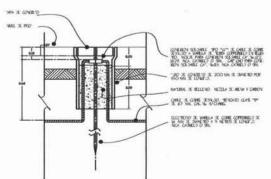
CUADRO DE CARGAS INSTALACION ELECTRICA

	_
CONSULTOR:	
OCHOA ANOUNTECTOS. ANOUNTECTURA Y DISENO SE	
ARGUMECTURA Y DISEND DE	MICH

08/MNKZO/04	ESCALA: SH/ESC.	CLAVE PLANO :
DTACIONE'S:	DIBLUO;	EL-03



LISTA DE EQUIPO DE SUBESTACION ELECTRICA No. SECCION DESCRIPCION CELDA DE MEDICION.-ESPACIO DESTINADO. A CONTENER EL ECUIPO DE MEDICIÓN DE LA COMPANIA SUMINISTRADORA CELDA DE SECCIONADOR - CONTENE LAS CILDHILLAS DE PASO. TRIPOLAR DE CPERACION EN GARPO DESCONEXION SIN CARGA. DE 400 AMP. 15-8 KV, NOI 110 KV... IN SECICONADOR DE OPERACION CON CARGA TRIPOLAR DE UN TRIO, DE OPERACION EN GALPO, 15-8 KV, MOI 110 KV. TRES APARTABRAYOS DE 12 KV, DE TENSION DE DESGANCION. CELDA DE ACOPLAMIENTO.- PARA LA CONEXION DIRECTA CON EL TRANS' GARGANTA DE ALTA TENSION.- GARGANTA DE ALTA TENSION (13.8 KV) DEL TRANSFORMADOR DE POTENCIA. TRANSFORMADOR DE POTENCIA SUMERCIDO EN A-CEITE, 750 KVA, 3 FASES, 60 Hz, ENFRAMENTO OA 65°C, DE SOBRELEVACION DE TEMPERATURA VOLTALE PRIMARIO 13 8000 VOLTS, CONEXION DEL-TA, VOLTALE SECUNDARIO 220/127 VOLTS, CO-NEXION STRELLA CON MENTRO ACCESPAE, PARA CONEXION SOLIDAMENTE A TIERRA. TRANSFORMADOR. GARGANTA EN BAJA TENSION.- (220/127), DEL TRANSFORMADOR DE POTENCIA. TAPLERO DE DISTRIBUCIÓN.- (220/127 VOLTS), 5 FARES, 60 Hz, CON BARRAS PRINCIPALES DE 3000 AMP., 65 KA DE DE CORTO CIRCUMO, EQUIPO CON BARRA DE TE-RRAS. REGISTRO DE TIERRAS.- REGISTRO DE 260 MM DE DIAM, POR 60 CMS. CON VARILLA DE TIERRAS COPPERMELO DE 19MM DE DIAMETRO Y TRES METROS DE LONGITUD. CONEXION SOLDABLE 11PO "T" CON CAPLE DE 4/0 Y 2/0 AWG., CAT. TAC-2024, MEXERICO O SIM. CONEXION .-CONECTOR MECANICO, PARA CONECTAR ECUIPOS A SISTEMA DE TERRAS, CAT. 00A26-2, MCA DURNOY O SIM. CONECTOR .-CONECTOR SOLDABLE TIPO "T". CON CAPLE DE 4/0 A 4/0 AWG, CAT. TAC-2020, MEXERICO O SIM. CONECTOR. CONECTOR SOLDARLE, PARA CONECTAR CAPLE 4/O AWG, CON VARILLA DE TERRAS, CAT. ETC-1820, MEXERCO O SM. CONECTOR. CONECTOR SOLDABLE TIPO "X" PARA CONECTAR CAPLES À CRILCES, CAL. 4/O AWG., CAT. XBM-2020. CONECTOR -PLANTA DE EMERGENCIA - PLANTA DE 680 CONTINUOS, 750 KW EN EMERGENCIA 220/127 VOLTS, 3 FAGES 60 Hz, 4 HILOS, CONEXION ESTRELLA, NEU-TRO ACCESTRIE. TABLERO DE TRANSFERENCIA.





U.N.A.M.

FACULTAD DE ARQUITECTUR

TESIS PROFESIONAL

ARNOLDO OCHOA REYES

ARQ. ANTONIO BIOSCA AZAMAR (VOCAL) ARQ. MANUEL MEDINA ORTIZ (SEGRETARIO)



NOTAS

EL CONDUCTOR PE TERRAS ESCAPA A SÓ CAS DEL PANO DE MUROS Y Á UNA PROPUNDIDAD DE 60 CAS.

ACOTACIONES Y NIVELES EN METROS



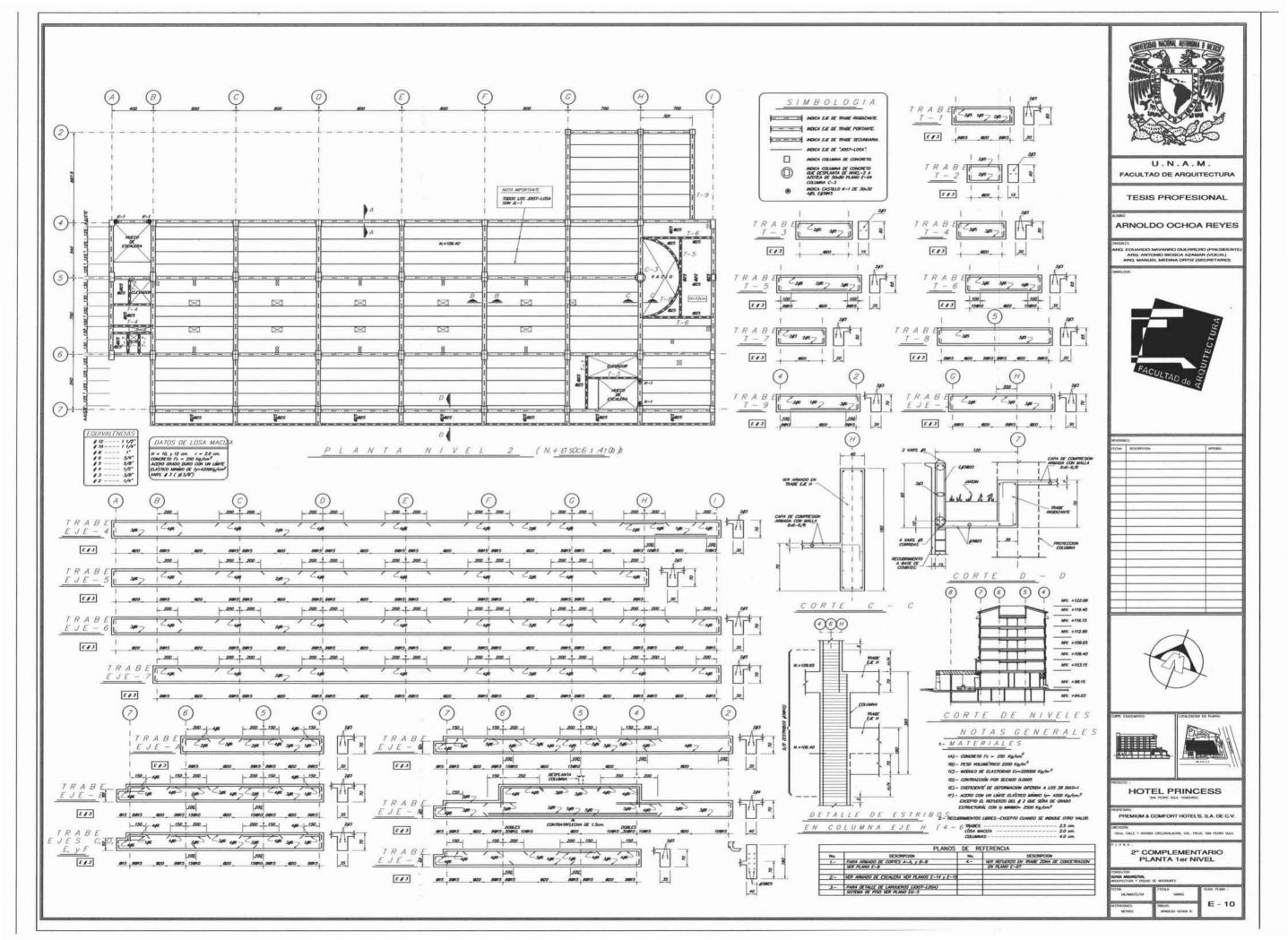


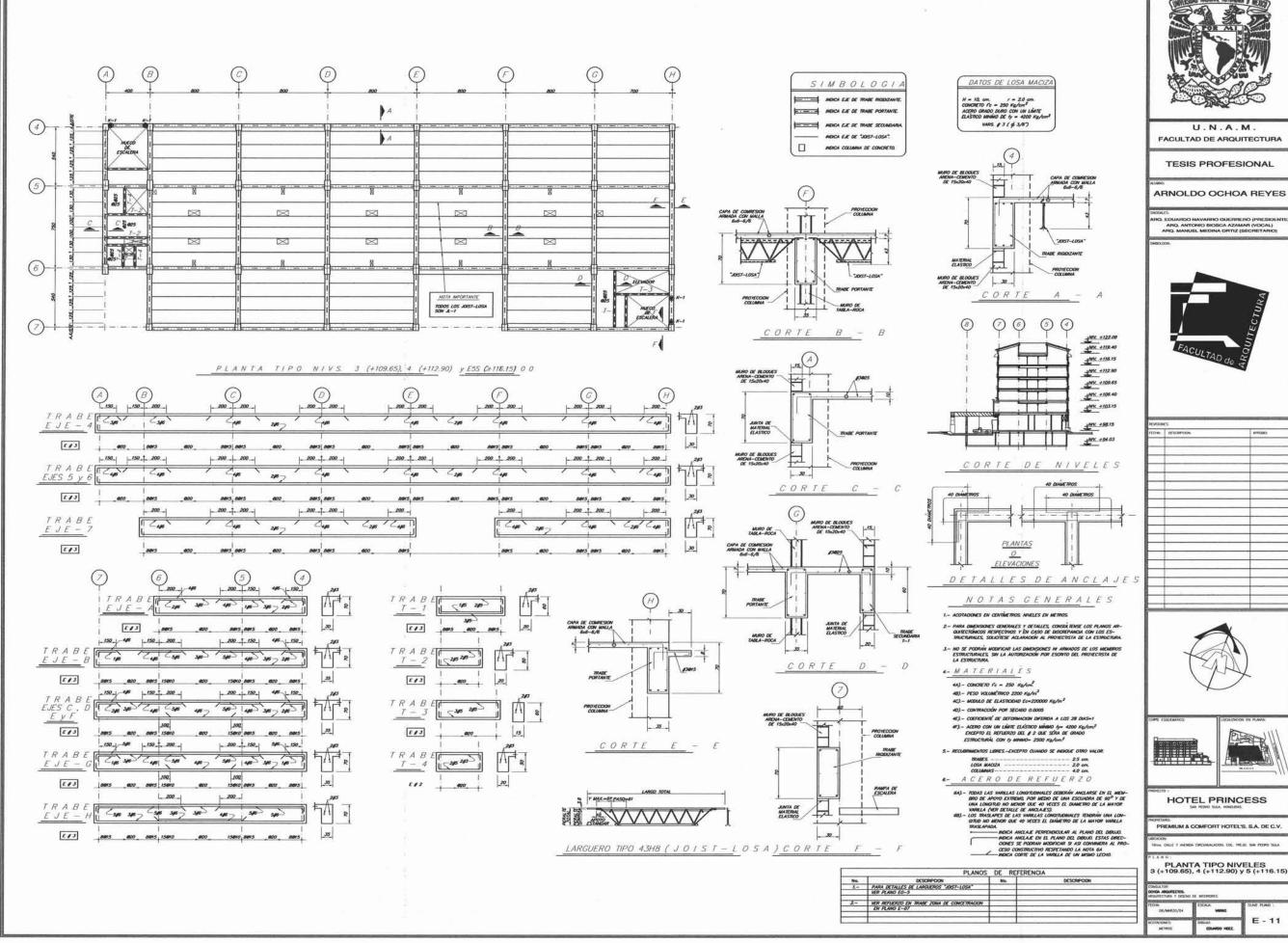
HOTEL PRINCESS

EL-04

DETALLE REGISTRO DE TIERRAS

TANQUE DE DIA DE COMBUSTIBLE DIESEL.







REVISIONES:		
ITDW:	DESCRIPCION	APPICADE:
	Z	

