



UNIVERSIDAD NACIONAL AUTÓNOMA DE MÉXICO

FACULTAD DE ARQUITECTURA

CONSERVATORIO DE MÚSICA

CENTRO CULTURAL MEXIQUENSE, TOLUCA, ESTADO DE MÉXICO

TESINA QUE PARA OBTENER EL TÍTULO DE ARQUITECTO PRESENTAN:

ABDEL DÍAZ PLANA

MAURICIO GUERRA BLAS

SINODALES:

ARQ. SERGIO ENRIQUE ISLAS CARPIZO. ARQ. JESÚS RAUL GONZALEZ JACOME. ARQ. JESÚS MIGUEL DE LEÓN FLORES.

CIUDAD UNIVERSITARIA, CD.MX, ABRIL 2017.





UNAM – Dirección General de Bibliotecas Tesis Digitales Restricciones de uso

DERECHOS RESERVADOS © PROHIBIDA SU REPRODUCCIÓN TOTAL O PARCIAL

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

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

AGRADECIMIENTOS

A Dios por haberme dado la vida y fortaleza para culminar esta etapa de mi vida.

A mis padres **Aurora Plana** y **Abdel Díaz** cuyo esfuerzo y trabajo representan el pilar fundamental de todo lo que soy, por su incondicional apoyo en todo momento, sus consejos y sacrificios para darme siempre lo mejor, pero, sobre todo, su amor.

A mi hermano **Marco Antonio** por estar siempre presente.

A mis amigos por ser parte de este trayecto y compartir los buenos y malos momentos.

A la UNAM y en especial a mi facultad por permitirme descubrir mi pasión por la Arquitectura a través de las enseñanzas de sus profesores.

Abdel Díaz Plana.

A:

Mi Padre **Mauricio Guerra**, dicen que los hijos, no son agradecidos, con el Padre. Sin embargo, yo quiero cambiar ese dicho, y demostrarles a todos, que yo a mi Padre lo venero, gracias por toda la educación que me diste, gracias a tus directrices, hoy soy un hombre de bien, gracias por cuidarme siempre, por ser mi guía, mi horizonte, mi limite ante los excesos, mi amigo y mi mejor consejero y, sobre todo, por darme la oportunidad de ser tu hijo. Hoy sólo quiero decirte viejo del alma, que eres el ser que más respeto y admiro.

Mi Madre **Nayeli Blas**, te debo el hecho de pertenecer a esta vida, pero también estoy eternamente agradecido porque si no me hubieras cuidado de la forma que siempre lo has hecho y además me has dado lo mejor para que sea una persona lograda en la vida hoy no sería quien soy, contigo siento que tengo un gran apoyo y sé que siempre vas a estar a mi lado dándome aliento porque tu deseo es que sea muy feliz y que me realice como persona y profesional.

Mi Hermana **Pamela**, para que veas en mí un ejemplo a seguir. El cielo me ha regalado muchas amigas a las que quiero mucho, pero sólo una de sangre, con la que comparto un vínculo único que no se extinguirá jamás. Gracias por todo, hermana linda, no sé qué haría sin ti.

Mis abuelos **Pedro** y **Esther**, Gracias por su atención y acompañamiento en este viaje que es la vida, gracias a ustedes soy una persona llena de valores, gracias por los ejemplos de perseverancia y constancia que los caracterizan y que me han infundado siempre, por el valor mostrado para salir adelante y por su amor

Mi tío **Pepe**, gracias por haber estado siempre presente a lo largo de mi carrera, quiero que sepas que te tengo mucho aprecio y te agradezco por todos esos momentos en los que he podido contar contigo, Junto a mis padres, has sido uno de los mejores guías y maestros que he tenido en mi vida.

Mi universidad, gracias por haberme permitido formarme y en ella, gracias a todas las personas que fueron participes de este proceso, ya sea de manera directa o indirecta

Todos aquellos familiares y amigos que no recordé al momento de escribir esto. Ustedes saben quiénes son.

Mauricio Guerra Blas

CONTENIDO

1.0 INTRODUCCIÓN	
1.0.1 CONSERVATORIO DE	MUSICA
1.1 EL CONTEXTO	
1.2 OBJETIVOS	2
1.2.1 OBJETIVO GENERAL	
1.2.2 OBJETIVO PARTICULA	AR .
1.3 ALCANCE Y MATERIA D	DE TRABAJO3
2.0 INVESTIGACIÓN	4
2.1 EL SITIO: CENTRO CUL	TURAL MEXIQUENSE4
2.1.1 EL CONJUNTO	
2.1.2 VISTAS DEL CONJUN	го
2.2 EL TERRENO	9
2.2.1 LEVANTAMIENTO TO	POGRÁFICO
2.2.2 VISTAS DEL TERRENO)
2.3 LA ESTRUCTURA URBA	NA13
2.3.1 IMAGEN URBANA	
2.3.2 TRAZA URBANA	
2.3.3 ACCESOS Y VIALIDAD	DES
2.3.4 REDES DE SERVICIO I	PÚBLICO
2.3.5 EQUIPAMIENTO URE	SANO
2.4 EL ENTORNO	
a CLIMA	
b VIENTOS DOMINANTES	;
2.5 MARCO TEÓRICO DE R	EFERENCIA
a FACULTAD DE MÚSICA	
b CONSERVATORIO NACI	ONAL DE MÚSICA
c ESCUELA SUPERIOR DE	MÚSICA
2.5.1 CUADRO COMPARAT	TVO
3.0 EL PROCESO DE DISEÑ	O 28
3 1 DIAGRAMA DE ELINCIO	NIAMIENTO GENERAL





UNAM – Dirección General de Bibliotecas Tesis Digitales Restricciones de uso

DERECHOS RESERVADOS © PROHIBIDA SU REPRODUCCIÓN TOTAL O PARCIAL

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

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

	3.2 DIAGRAMA DE FLUJOS	
	3.3 ORGANIGRAMA	
	3.4 PROGRAMA ARQUITECTÓNICO	
4	1.0 EL PROYECTO	. 33
	4.0.1 EL DISEÑO CONCEPTUAL	
	4.0.2 EL DISEÑO PRELIMINAR	
	4.1 EL PROYECTO	. 38
	4.1.1 DESCRIPCIÓN GENERAL	
	4.2 PLANOS ARQUITECTONICOS (PLANTAS ALZADOS Y CORTES)	. 40
	4.3 PLANOS ESTRUCTURALES Y MEMORIA DE CÁLCULO	. 41
	DESCRIPCIÓN GENERAL	
	GEOLOGIA GENERAL DE LA ZONA	
	CAPACIDAD DE CARGA	
	DISEÑO ESTRUCTURAL	
	ACCIONES Y COMBINACIONES DE CARGAS	
	CARGAS CONSIDERADAS	
	COMBINACIONES DE CARGAS CONSIDERADAS	
	TABLEROS Y DISTRIBUCIÓN DE ÁREAS	
	4.4 PLANOS DE INSTALACIÓN HIDROSANITARIA Y MEMORIA DE CÁLCULO	. 84
	DESCRIPCIÓN GENERAL	
	BASES DE DISEÑO	
	INSTALACIÓN HIDRÁULICA	
	AGUA POTABLE	
	INSTALACIÓN DE AGUAS NEGRAS	
	INSTALACIÓN DE AGUAS PLUVIALES	
	MEMORIA DE CÁLCULO	
	AGUA POTABLE - DOTACIÓN	
	AGUA TRATADA	
	SISTEMA DE PROTECCIÓN CONTRA INCENDIO	
	INSTALACIÓN SANITARIA	
	INSTALACIÓN DE AGUA PLUVIAL	
	4.5 PLANOS DE INSTALACIÓN ELÉCTRICA Y MEMORIA DE CÁLCULO	106
	DESCRIPCIÓN GENERAL	

"CONSERVATORIO DE MÚSICA" Centro Cultural Mexiquense Toluca, Estado de México

DESCRIPCIÓN DE LOS TRABAJOS A REALIZAR	
DESCRIPCIÓN DE LA INSTALACIÓN	
MEMORIA DE CÁLCULO	
4.6 ACABADOS	118
4.7 ALBAÑILERIAS	119
4.8 COSTOS PARAMÉTRICOS Y HONORARIOS	120
HONORARIOS POR DISEÑO ARQUITECTÓNICO	
5.0 CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES	123
ANEXO A	124
ANEXO B	125
RIRLIOGRAFÍA	125

1.0 INTRODUCCIÓN

1.0.1 CONSERVATORIO DE MÚSICA

¿Qué es un Conservatorio de Música? un Conservatorio de Música es un recinto de enseñanza musical a nivel superior donde el alumno estudia un determinado instrumento a nivel profesional logrando su dominio y comprensión, a diferencia de las escuelas de música su programa educativo es más extenso al igual que los niveles de enseñanza (Técnico Profesional y el tipo Superior que incluye los niveles de Profesional Asociado y Licenciatura).

1.1 EL CONTEXTO

Las condiciones en las que la enseñanza de la música se imparte en el actual Conservatorio de Música del Estado de México, así como los planes de la Unidad de Desarrollos de Proyectos Culturales del Instituto Mexiquense de la Cultura difundidos mediante la prensa de la necesidad de una nueva sede que tendrá lugar dentro del "Centro Cultural Mexiquense" que se ubica dentro de la delegación San Buenaventura en el municipio de Toluca fue aprovechado por los suscritos para plantear el proyecto de un nuevo CONSERVATORIO DE MÚSICA.

Actualmente la insuficiencia de espacios ocasiona que los alumnos practiquen en los pasillos, la escasa calidad de las instalaciones que tienen lugar dentro de la escuela primaria Felipe Villanueva anexa al conservatorio y la demanda por parte de los mismos alumnos, docentes y trabajadores del conservatorio, obligan a las autoridades a proyectar un nuevo conservatorio con una inversión de 115 millones de pesos que fue lograda a través del Programa de Apoyo a la Infraestructura Cultural de los Estados impulsado por el Consejo Nacional para la Cultura y las Artes (CONACULTA).





UNAM – Dirección General de Bibliotecas Tesis Digitales Restricciones de uso

DERECHOS RESERVADOS © PROHIBIDA SU REPRODUCCIÓN TOTAL O PARCIAL

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

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

1.2 OBJETIVOS

1.2.1 OBJETIVO GENERAL

El presente trabajo tiene como objetivo comprobar y demostrar las habilidades, conocimientos y aptitudes adquiridos en las etapas formativas de la carrera mediante el desarrollo de una propuesta arquitectónica como solución a través de un problema real, siguiendo una metodología de diseño desde la fase conceptual hasta el diseño básico del proyecto de un Conservatorio de Música en el Centro Cultural Mexiquense ubicado en la delegación San Buenaventura del Estado de México, tomando en cuenta el entorno y la estructura del Centro Cultural; siendo este proceso, acorde con el interés vocacional de los alumnos, estando dentro del plan de estudios 99, vigente, en el área de conocimiento de proyectos.

1.2.2 OBJETIVO PARTICULAR

Elaborar un proyecto del genero educativo donde el objeto arquitectónico pueda aportar un beneficio para la institución respecto a las actividades a desarrollar dentro de un Conservatorio de Música. Esto se pretende lograr mediante el desarrollo de unas edificaciones que cumplan con los espacios y la funcionalidad obtenida por la investigación.

1.3 ALCANCE Y MATERIA DE TRABAJO

El documento que se presenta contiene el desarrollo y alcances suficientes que fundamentan la propuesta del nuevo Conservatorio de Música; el trabajo comprende el planteamiento del tema, el marco teórico de referencia, la investigación de campo y el diseño básico del proyecto.

Se muestra el proceso de diseño que se siguió para llegar al planteamiento arquitectónico mediante el programa de necesidades, zonificación, bocetos, etc. y de esta forma se da la solución al proyecto a través de las plantas arquitectónicas de cada uno de los edificios que integran al conjunto, así como sus cortes, fachadas, criterio de solución estructural y propuesta de las instalaciones básicas a nivel conjunto.

Se muestra la propuesta volumétrica del conjunto arquitectónico.

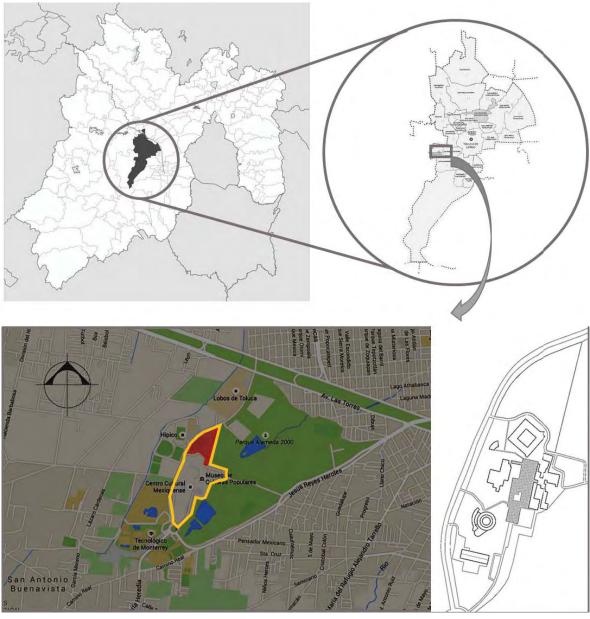
Memorias descriptivas del proyecto arquitectónico e instalaciones básicas, así como la memoria de cálculo del edificio de aulas.

Finalmente, una estimación del costo de la construcción del proyecto, así como los honorarios profesionales para el arquitecto.

2.0 INVESTIGACIÓN

2.1 EL SITIO: CENTRO CULTURAL MEXIQUENSE

El terreno se localiza dentro del Centro Cultural Mexiquense que es un complejo cultural y se ubica dentro de la Delegación San Buenaventura en el borde occidental de la ciudad de Toluca, Estado de México.



El predio (rojo) se localiza dentro del Centro Cultural Mexiquense (amarillo) que se localiza al occidente de la ciudad de Toluca cerca del parque Alameda 2000, el acceso principal al conjunto es por la glorieta que une las calles José María Heredia y Eduardo Monroy Cárdenas. Fuente: https://es.wikipedia.org/wiki/Municipio_de_Toluca / Google Earth





UNAM – Dirección General de Bibliotecas Tesis Digitales Restricciones de uso

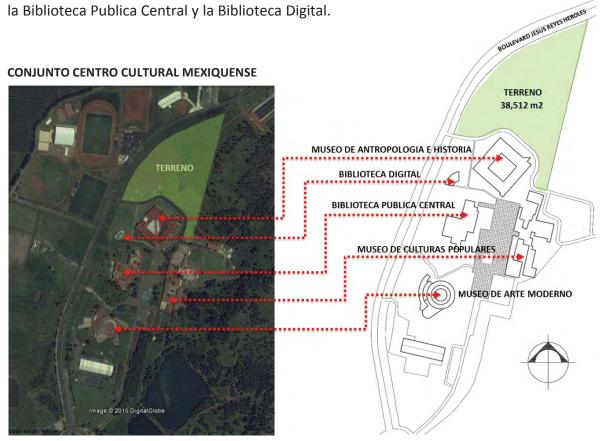
DERECHOS RESERVADOS © PROHIBIDA SU REPRODUCCIÓN TOTAL O PARCIAL

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

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

2.1.1 EL CONJUNTO

Dentro del Centro Cultural Mexiquense se encuentran tres museos y dos bibliotecas, el Museo de Arte Moderno, Museo de Culturas Populares, Museo de Antropología e Historia, la Biblioteca Publica Central y la Biblioteca Digital.



Vista aérea del conjunto. Fuente Google Earth



Museo de arte moderno.



Museo de antropología e historia.



Biblioteca pública central



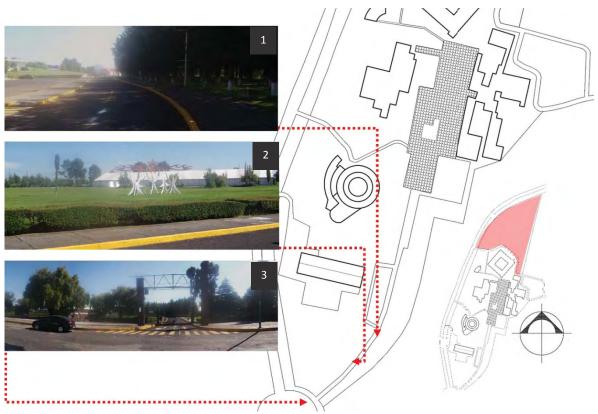
Museo de culturas populares.



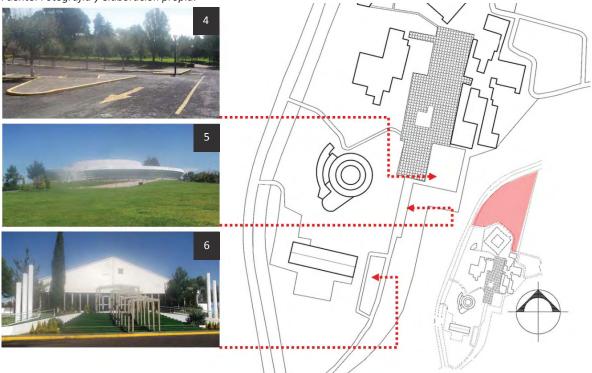
Biblioteca digital de Toluca.

Fuente: http://www.toluca.gob.mx/centro-cultural-mexiquense-2/

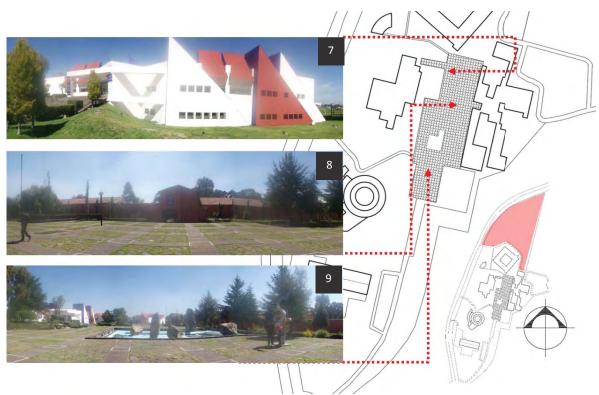
2.1.2 VISTAS DEL CONJUNTO



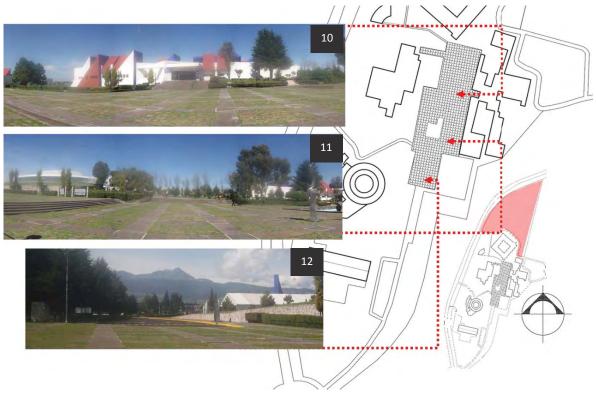
(1) Camino al estacionamiento del conjunto. (2) Vista desde el acceso a salón multiusos. (3) Acceso al Centro Cultural. Fuente: Fotografía y elaboración propia.



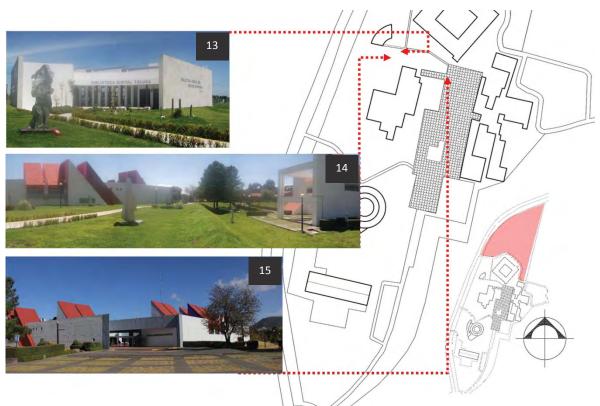
(4) Estacionamiento detrás del Museo de culturas populares. (5) Museo de arte moderno. (6) Salón usos múltiples. Fuente: Fotografía y elaboración propia.



(7) Fachada este de la biblioteca pública central. (8) Museo culturas populares. (9) Espejo de agua con esculturas de piedra. Fuente: Fotografía y elaboración propia.



(10) Fachada principal de la biblioteca pública central. (11) Vista desde la plaza central del conjunto hacia el museo de arte moderno. (12) Vista de la plaza central al sur del conjunto. Fuente: Fotografía y elaboración propia.



(13) Fachada principal de la biblioteca digital de Toluca (14) Espacios ajardinados entre el museo de antropología y la Biblioteca pública central de arte moderno. (15) Fachada principal del museo de antropología e historia. Fuente: Fotografía y elaboración propia.

OBSERVACIONES.

- El acceso al conjunto es por la glorieta que une las calles José María Heredia y Eduardo Monroy Cárdenas.
- La gran plaza ubicada al centro del conjunto permite el acceso a cada uno de los edificios, evitando recorridos largos y ofreciendo pequeños trayectos llenos de vegetación y esculturas.
- Dentro de cada edificio existe un buen uso y funcionamiento de los espacios.
- No existe una relación volumétrica entre los edificios, a excepción del Museo de Antropología e Historia y la Biblioteca Central que al parecer fueron proyectados por un mismo arquitecto.

2.2 EL TERRENO

2.2.1 LEVANTAMIENTO TOPOGRÁFICO

• **Superficie:** 38 512 m2

• **Pendiente:** El terreno presenta una pendiente del 0.15 % de oriente a poniente.

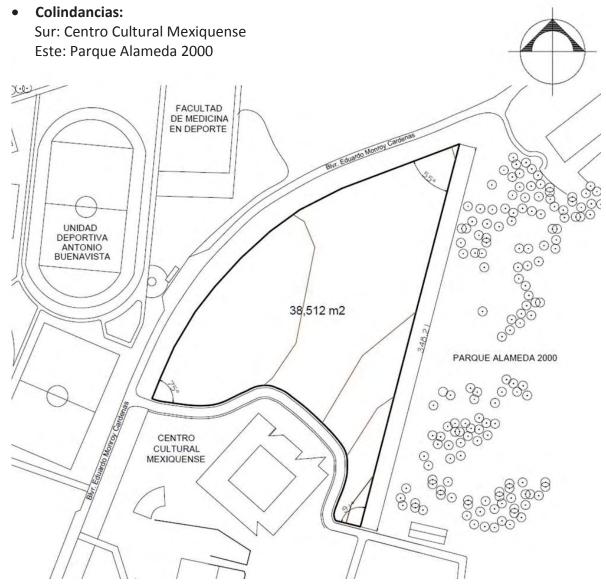
• Uso de suelo: E-EC-R

Fuente: Elaboración propia.

E= Equipamiento

EC= Educación y Cultura

R= Regional



2.2.2 VISTAS DEL TERRENO





terreno y el parque Alameda 2000

UNIDAD DEPORTIVA ANTONIO DEPORTIVA ANTONIO DE CENTRO CULTURAL MEXIQUENSE

Calle que divide el predio del centro cultural.

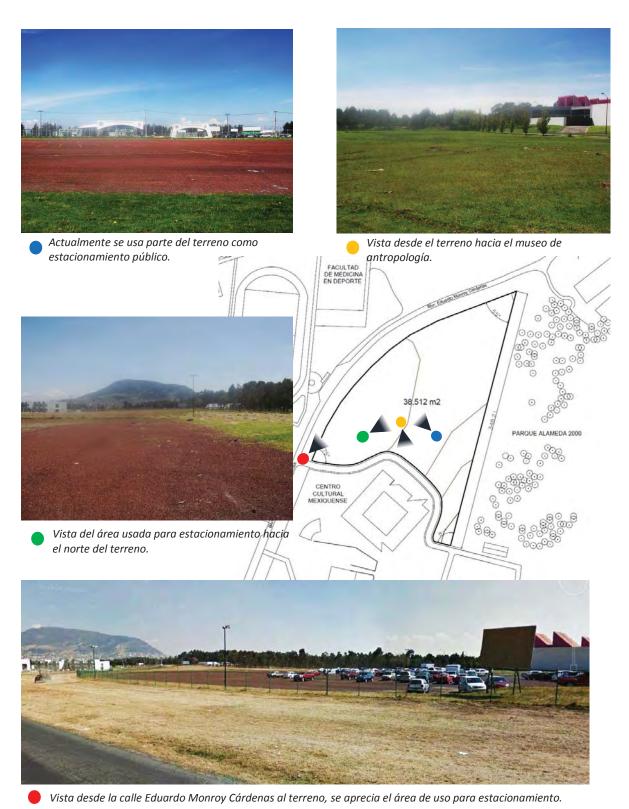


Se puede apreciar a la izquierda una sección del museo de antropología y al fondo el acceso a la facultad de medicina y deporte



Vista del terreno oeste del terreno, se puede apreciar la faculta de medicina y deporte.

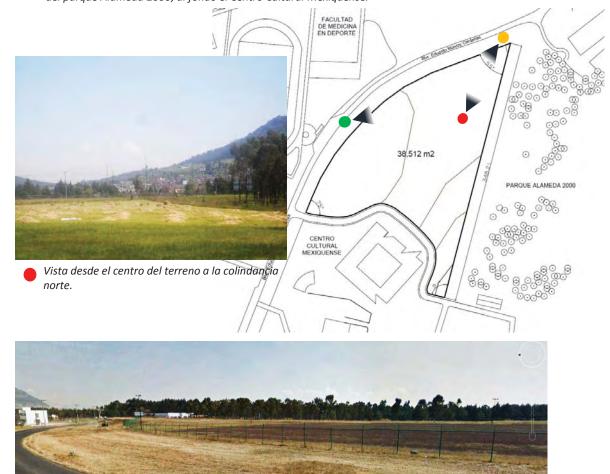
Fuente: Fotografía y elaboración propia.



Fuente: Fotografía y elaboración propia.



Vista desde la calle Eduardo Monroy Cárdenas al terreno, se puede apreciar la barda que divide al predio del parque Alameda 2000; al fondo el Centro Cultural Mexiquense.



Vista desde la calle Eduardo Monroy Cárdenas centro del terreno. El ancho aproximado del espacio dedicado a la acera es de 8 m.

Fuente: Fotografía y elaboración propia.

2.3 LA ESTRUCTURA URBANA

2.3.1 IMAGEN URBANA

La Delegación de San Buenaventura abarca tres zonas que definen el perfil de su extensión territorial, la zona conurbada, la zona de agricultura y la zona de equipamiento donde se encuentra el predio, que es una de las más grandes de la ciudad de Toluca.

La delegación está constituida en general por edificaciones de dos a tres niveles, principalmente dedicados a la vivienda y en segundo al comercio. Al centro podemos encontrar la plaza cívica y la parroquia de San Buenaventura que son espacios reconocidos en la delegación.

La imagen urbana que circunda el predio consta en general de grandes áreas verdes dedicadas a la recreación y cultura.



Facultad de medicina del Estado de México. Fuente: Google Earth.

Al noroeste del predio sobre la calle Eduardo Monroy Cárdenas, se encuentra la Facultad de Medicina y Deporte y la unidad deportiva Antonio Buena Vista de la Universidad Autónoma del Estado de

México cuyas fachadas no son visibles y se encuentra rodeado por terrenos dedicados a la agricultura.

En la colindancia sur se encuentra el Centro Cultural Mexiquense, el Museo de Antropología e Historia es el edificio más cercano al predio, su volumetría rectangular blanca con elementos triangulares que



Museo de Antropología e Historia C.C.M. Fuente: Google Earth.

sobresalen de la parte superior armonizan con los espacios verdes que la rodean.

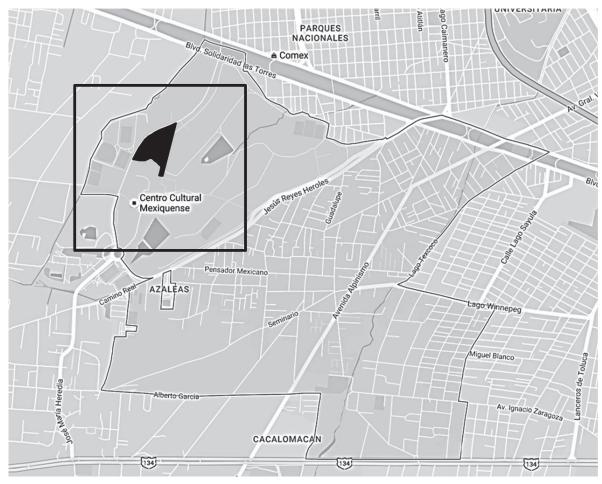


Finalmente, en la colindancia este se puede apreciar una gran zona arbolada que pertenece al Parque Alameda 2000.

Parque Alameda 2000. Fuente: Google Earth.

2.3.2 TRAZA URBANA

La traza urbana de la Delegación de San Buenaventura es irregular, no existe un patrón base que marque el inicio de desarrollo planificado. Al igual la zona que rodea al predio no posee una trama urbana definida ya que el predio se encuentra en los límites periféricos de la delegación, zona que es abarcada en su totalidad por el parque Alameda 2000, el Centro Cultural Mexiquense, la Universidad Autónoma del Estado de México y el Tecnológico de Monterrey campus Toluca.

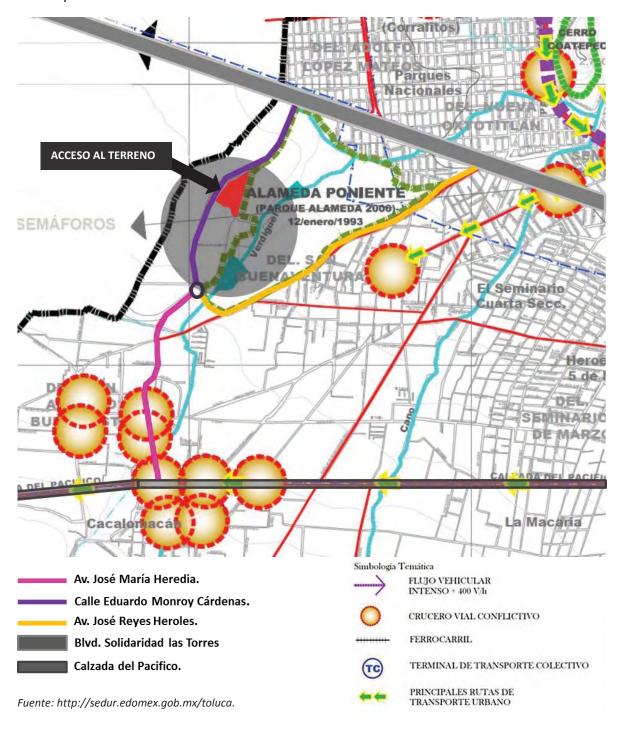


Mapa de la Delegación de San Buenaventura, se puede apreciar que no existe una traza urbana definida. En el recuadro negro se muestra el terreno y las áreas que lo rodean. Fuente: Google Earth

2.3.3 ACCESOS Y VIALIDADES

El Centro Cultural Mexiquense se encuentra entre 2 de las 6 vialidades consideradas como principales arterias estratégicas, la Carretera federal 134 Toluca – Cd. Altamirano (Calzada al Pacífico) y el Blvd. Solidaridad las Torres

El acceso al predio que se tomará en cuenta para el proyecto será por la calle Eduardo Monroy Cárdenas.



2.3.4 REDES DE SERVICIO PÚBLICO

Hablar del sistema de transporte del Municipio de Toluca es algo complejo, concesionado a 28 empresas a través de dos modalidades (urbanas y suburbanas) que operan aproximadamente 4,000 autobuses de los cuales solo 3,700 se encuentran autorizados por la Secretaría de Transporte están repartidos en 147 rutas de las cuales 3 llegan al Centro Cultural Mexiquense

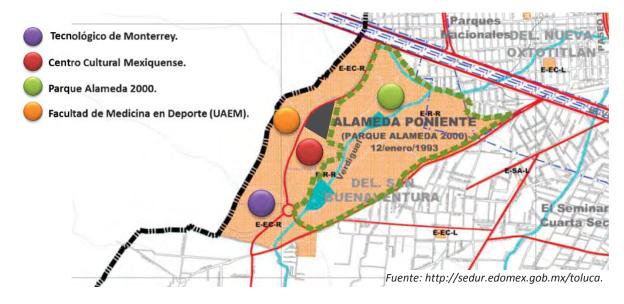


Fuente: http://www.toluca.gob.mx/centro-cultural-mexiquense-2/

2.3.5 EQUIPAMIENTO URBANO

En cuanto la localización de equipamientos, estos han tendido a la formación de corredores con actividades especializadas de abasto, de industria y cultura.

Dentro de la Delegación San Buenaventura, el Centro Cultural Mexiquense, el Parque Alameda 2000 y el Tecnológico de Monterrey campus Toluca forman una de las zonas de equipamiento más grandes de la Zona Metropolitana



2.4 EL ENTORNO

a.- CLIMA

El clima predominante de la delegación de San Buenaventura es el templado subhúmedo con una temperatura promedio de 16 °C.

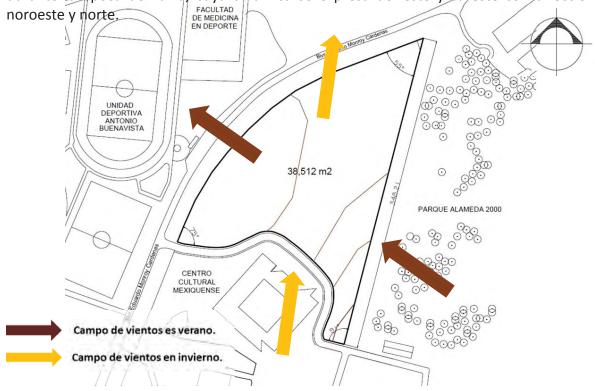
La precipitación promedio anual es de 800 a 1,000 milímetros, los meses del año en que se presenta la mayor precipitación pluvial son de julio a diciembre, destacando el primer mes, con 156.4 milímetros, seguido de agosto con 152.3 milímetros. El registro disminuye en diciembre a 14.5 milímetros.

Generalmente las heladas se presentan de septiembre a mayo; su número se incrementa en la medida que asciende en altitud, con una frecuencia de 100 a 140 días al año en las estribaciones del Nevado de Toluca, y aumentan hasta 200 días en su cima, aspecto que condiciona el tipo de especies vegetales que pueden desarrollarse en estas zonas.

b.- VIENTOS DOMINANTES

Fuente: Elaboración propia.

La delegación de San Buenaventura se localiza inmersa en un valle que rodea la ciudad de Toluca, que, si bien no impide la circulación de los vientos, define su dirección. Por lo tanto, el predio se encuentra en la zona de influencia de los vientos alisos, cuya intensidad se expresa de manera débil e incluso estable en el periodo que comprende la época fría (de noviembre a finales de febrero) predominando los vientos provenientes del sur y con dirección norte. Para cerrar el ciclo anual, se muestra la máxima expresión de los alisios durante la época de lluvia, cuya dinámica se expresa del este y sureste con dirección



2.5 MARCO TEÓRICO DE REFERENCIA

Para la realización de una propuesta arquitectónica adecuada es necesario conocer la respuesta a preguntas como la anterior y conocer cómo se implementa su respuesta en diversas propuestas similares existentes, es aquí donde los edificios análogos toman su lugar, su estudio nos ayuda a comprender más su realización, aciertos y errores adecuados a nuestras necesidades que podemos retomar y corregir para nuestra propuesta. Como ejemplo se incluyen la Facultad de Música de la UNAM y el Conservatorio Nacional de Música del D.F.

a.- FACULTAD DE MÚSICA

Ubicación: Calle de Xicoténcatl No. 126, colonia Del Carmen en Coyoacán, México, D.F.

Fecha de realización: 1979 Superficie total: 13,732 m2

Superficie de construcción: 9,309 m2

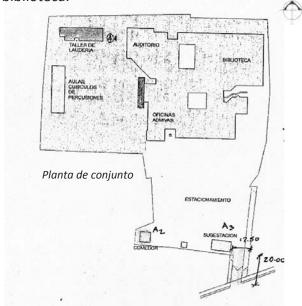
El principal aspecto que se tomó en cuenta de la Facultad de Música de la UNAM y que se aplicó a nuestro proyecto, fue el uso de volúmenes destinados a un uso en particular; como es el caso de las aulas de percusiones y el taller de lauderia, así como la separación que existe dentro del volumen principal para la creación de un patio interior que comunica aulas, oficinas administrativas, auditorios y biblioteca.



Patio interior del edificio principal. Fuente: Facultad de Música.



Pasillo, edificio de aulas. Fuente: Facultad de Música



Fuente: Facultad de Música.

EL PROGRAMA

El edificio principal:

- 60 cubículos para clase individual,
- 22 aulas para impartir asignaturas en forma grupal,
- 4 salas de concierto: Xochipilli, Huehuecóyotl, Aula 10 y Audiovisuales,
- 1 Laboratorio de Informática Musical y Música Electrónica (LIMME)
- 2 estudios de grabación con cabinas de control equipadas
- Espacios administrativos
- 1 sala para profesores que incluye el área de cómputo
- 1 sala para alumnos que incluye área de cómputo y de entrenamiento auditivo.
- Biblioteca y Fonoteca

Edificio de percusiones

- 14 cubículos para clase individual
- 2 aulas de metales y percusiones

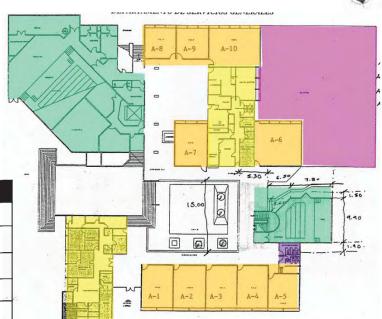
Taller de lauderia Taller de imprenta Área de modelado Bodegas Sala de maquinas

ZONIFICACIÓN

EDIFICIO PRINCIPAL PLANTA BAJA

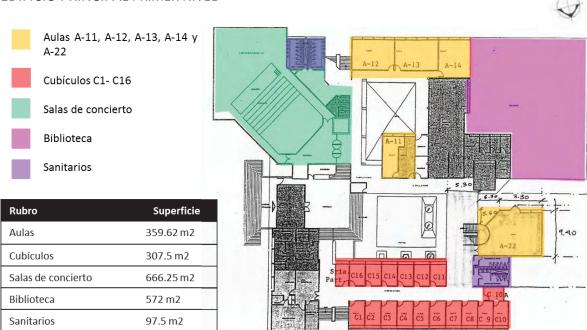


Rubro	Superficie
Aulas A-1 – A-10	665 m2
Áreas administrativas	415 m2
Salas de concierto	821.92 m2
Biblioteca	572 m2
Sanitarios	35 m2

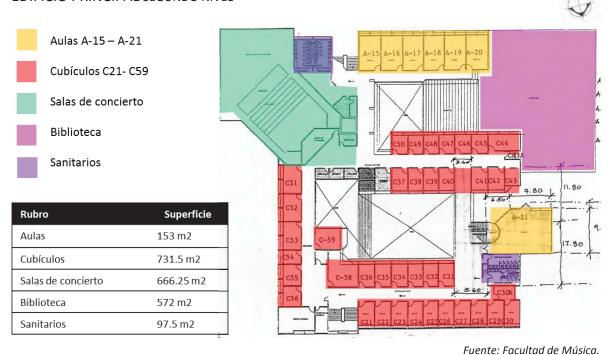


Fuente: Facultad de Música.

EDIFICIO PRINCIPAL PRIMER NIVEL



EDIFICIO PRINCIPAL SEGUNDO NIVEL



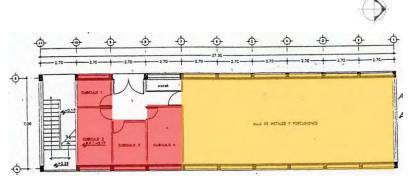
OBSERVACIONES:

- racinc. racantaa ac wasi
- Existe un control restringido a cada una de las áreas.
- Los cubículos están acondicionados acústicamente para evitar la entrada de sonidos exteriores.
- Tiene circulaciones largas y algunos accesos como el de la biblioteca no son visibles.

EDIFICIO DE PERCUSIONES

AREAS PLANTA BAJA

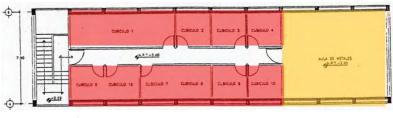
Rubro	Superficie
Aula metales y percusiones	113.40 m2
Cubículos	41.5 m2
Servicios auxiliares	2.97 m2
Circulaciones	33.50 m2
TOTAL	189.00 m2



PLANTA BAJA / CUBICULOS. AULAS METALES Y PERCUSIONES

AREAS PLANTA ALTA

Rubro	Superficie
Aula de metales	56.70 m2
Cubículos	93.96 m2
Circulaciones	38.34 m2
TOTAL	189.00 m2



PLANTA ALTA / CUBICULOS. AULAS METALES Y PERCUSIONES

Aulas Cubículos

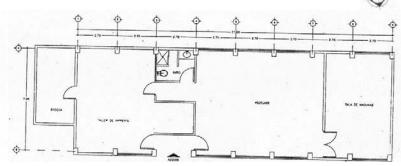
OBSERVACIONES:

- El edificio se localiza en la zona este del conjunto.
- El uso principal es para instrumentos de percusión, baterías, tambores etc.
- El edificio se encuentra apartado del edificio principal por la cantidad de decibeles que se originan dentro de él.

TALLER DE LAUDERÍA

PLANTA UNICA

Rubro	Superficie
Taller de imprenta	43.95 m2
Bodega	13.75 m2
Modelado	45.25 m2
Sala de maquinas	32.55 m2
Sanitarios	5.94 m2
Circulaciones	22.22 m2



PLANTA UNICA / TALLER DE LAUDERIA

Fuente: Facultad de Música.

OBSERVACIONES

- El edificio se localiza en la zona norte del conjunto.
- La actividad principal que se realiza es la creación de instrumentos y su reparación.

b.- CONSERVATORIO NACIONAL DE MÚSICA

Ubicación: Avenida Presidente Mazarik, Polanco México D.F

Fecha de realización: 1946

El Conservatorio Nacional de Música fue terminado en 1946, el proyecto fue realizado por el arquitecto Mario Pani quien en su contexto fue influenciado por ideas nacionalistas de la época.

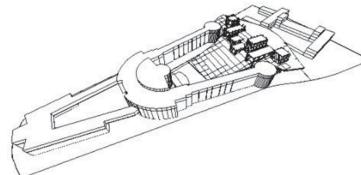
El edificio fue realizado con la intención de una ampliación futura la cual se dio hace unos años sin estar apegada a la idea arquitectónica del conjunto, la cual rompió totalmente con la composición de los edificios existentes.

Dentro del conjunto se logran remates visuales interesantes que le dan a los espacios como el auditorio al aire ambientes agradables.

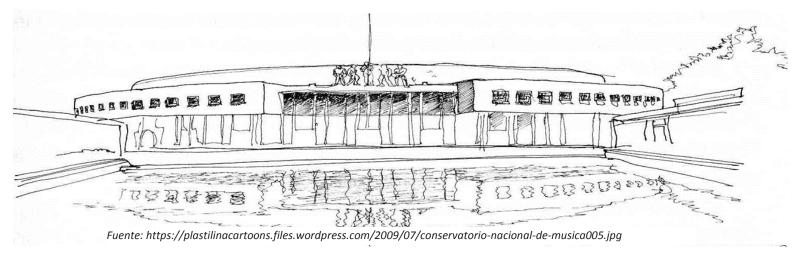
La acústica está resuelta de la mejor manera posible sin tener espacios donde el sonido rebote o tenga mucho eco, cabe mencionar que por las formas de las aulas la acústica sería un problema difícil de resolver, pero se logra una solución única dentro de ellas. Los materiales con los que está realizada la obra pertenecen a la época del periodo nacionalista, piedra y concreto forman los muros que encierran los espacios de enseñanza que en aquella época Mario Pani utilizaba también en Ciudad Universitaria.



Fachada principal del conjunto. Fuente: http://mxcity.mx



Volumetría del conjunto



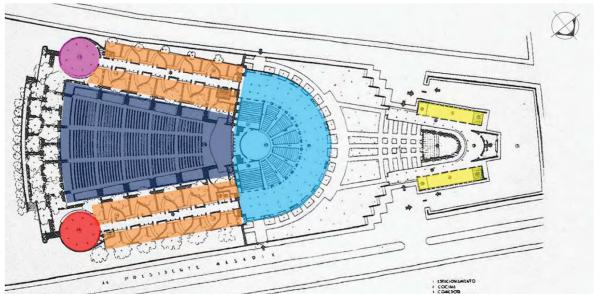
EL PROGRAMA

El conjunto

- 20 aulas de ensayo.
- 20 aulas para impartir asignaturas en forma grupal.
- 1 sala de concierto.
- 1 auditorio al aire libre.
- 1 sala de ensayo de percusiones.
- Biblioteca.
- Espacios administrativos.
- Bodegas.
- Sanitarios.
- Áreas ajardinadas

ZONIFICACIÓN

PLANTA BAJA



Fuente: http://polancoayeryhoy.blogspot.mx/2011/03/el-edificio-del-conservatorio.html

Rubro	Superficie (%)	Aulas
Aulas y Salones	25%	
Sala de conciertos	15 %	Sala de conciertos
Auditorio aire libre	15 %	Auditorio al aire libre
Biblioteca	5 %	
Sala de ensayo de percusiones	5 %	Biblioteca
Áreas administrativas	5 %	Sala de ensayo de percusior
Circulaciones	5 %	,
Áreas ajardinadas	25 %	Áreas administrativas

OBSERVACIONES

- El predio donde se ubica el conjunto tiene una forma triangular, donde la solución del conjunto responde acertadamente al predio.
- La disposición general del edificio permite que cada espacio tenga acceso a las áreas ajardinadas.
- En la planta alta se encuentran las aulas de ensayo y tienen vista al auditorio al aire libre.

c.- ESCUELA SUPERIOR DE MÚSICA

Ubicación: Centro Nacional de las Artes. Av. Río Churubusco No. 79 esq. Calzada de Tlalpan,

colonia Country Club, Coyoacán, C.P. 04220, Ciudad de México

Fecha de realización: 1977 Superficie total: 8.105 m2

La Escuela Superior de Música es una Escuela de larga trayectoria que ha contribuido a la formación de cuadros calificados de músicos profesionales en las distintas áreas de la música clásica, antigua y jazz. Fue proyectado por el arquitecto Teodoro González de León quien reflejo ciertas características formales que se reconocen en otras de sus obras como el gusto por el manejo escultórico del volumen, que proporciona un juego de luz y sombras, la escala humana confrontada con la del edificio y su acabado de concreto cincelado.

En sus instalaciones se encuentran aulas teóricas, cubículos de estudio y salones de ensayo, además de una biblioteca con fonoteca y una cafetería. De manera contigua a la escuela, se encuentra el Auditorio Blas Galindo, con capacidad para albergar a 630 espectadores y un coro para 120 personas.



Vista aérea del conjunto. Fuente: Google Earth





Acceso principal y edificio de aulas



Vista desde el patio interior.

Fuente: http://www.escuelasuperiordemusica.bellasartes.gob.mx/galeria.html

EL PROGRAMA

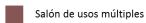
El conjunto.

- 12 aulas de enseñanza musical.
- 61 cubículos para clase individual.
- 1 salón de percusiones.
- 1 salón de usos múltiples.
- Auditorio Blas Galindo.
- Mediateca.
- Taller de lauderia.
- Sala de ensayos
- Cafetería.
- Bodegas.
- Áreas administrativas.
- Servicios complementarios.

ZONIFICACIÓN

PLANTA BAJA





Rubro	Superficie (%)
Aulas	15 %
Auditorio Blas Galindo	20 %
Talleres	5 %
Mediateca	10%
Cafetería	5 %
Salón de usos múltiples	10 %
Áreas administrativas	5 %
Bodegas	15 %
Circulaciones	15 %



Fuente: http://centroeducatproyectosiv.blogspot.mx

PLANTA PRIMER NIVEL

Aulas

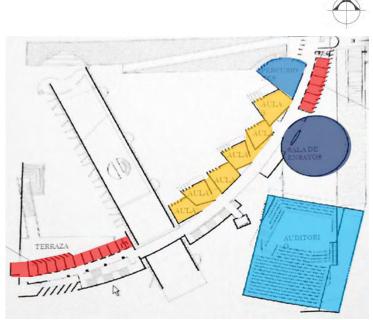
Auditorio Blas Galindo

Cubículos de ensayo individual

Sala de ensayos

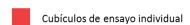
Salón de percusiones

Rubro	Superficie (%)
Aulas	20 %
Auditorio Blas Galindo	30 %
Cubículos de ensayo	10 %
Sala de ensayos	15 %
Salón de percusiones	7 %
Sanitarios	3 %
Circulaciones	15 %



Fuente: http://centroeducatproyectosiv.blogspot.mx

PLANTA SEGUNDO NIVEL



Rubro	Superficie (%)
Cubículos de ensayo	55 %
Sanitarios	5 %
Circulaciones	40 %



OBSERVACIONES Fuente: http://centroeducatproyectosiv.blogspot.mx

- El conjunto se conforma por cuatro cuerpos que se relacionan mediante sus circulaciones.
- El acceso a los espacios es controlado.
- Tiene circulaciones muy largas.

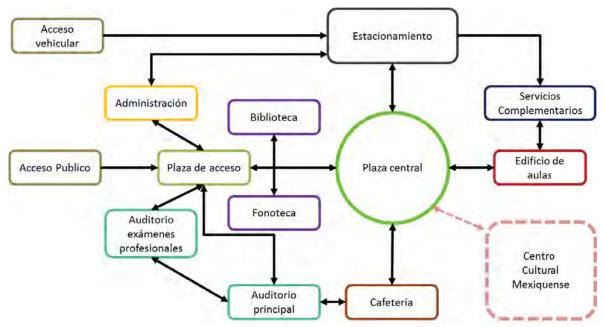
2.5.1 CUADRO COMPARATIVO

		ANALOGOS		
Programa arquitectónico base	Facultad de Música, UNAM	Conservatorio Nacional de Música	Escuela Superior de Música	Proyecto: Conservatorio de Música C.C.M
AREA ACADEMICA				
Aulas teoricas	•	•	•	•
Aulas de ensayo	•	•	•	•
Cubículos de clase individual	•	-	•	•
Salón de Percusiones	•	-	•	•
Salón de usos múltiples	•	•	•	•
Sala de ensayos	•	•	•	
Sanitarios	•	•	•	
AREAS COMPLEMENTARIAS				
Auditorio	•	•	•	•
Sala de conciertos	•	•	-	•
Biblioteca	•	•	-	•
Fonoteca	•	-	•	•
Cafetería	•	-	•	•
Taller de lauderia	•	-	•	•
AREA ADMINISTRATIVA				
Dirección General	•	•	•	•
Subdirección académica	•	•	•	•
Subdirección administrativa	•	•	•	•
Relaciones Publicas	•	•	•	•
Sala de juntas	•	•	•	•
SERVICIOS				
Área de trabajadores	-	-	-	•
Cuarto de Maquinas	•	•	•	•
Bodegas	•	•	•	
Intendencia	•	•	•	•
AREAS EXTERIORES				
Plaza de acceso	•	•	•	•
Estacionamiento	•	-	-	•
Jardines	•	•	•	•
Patio de maniobras		•	•	

Fuente: Elaboración propia.

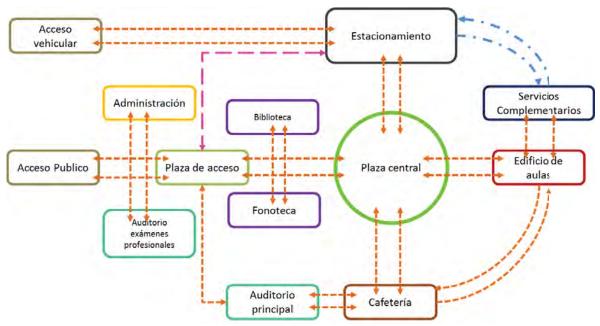
3.0 EL PROCESO DE DISEÑO

3.1 DIAGRAMA DE FUNCIONAMIENTO GENERAL



Fuente: Elaboración propia.

3.2 DIAGRAMA DE FLUJOS







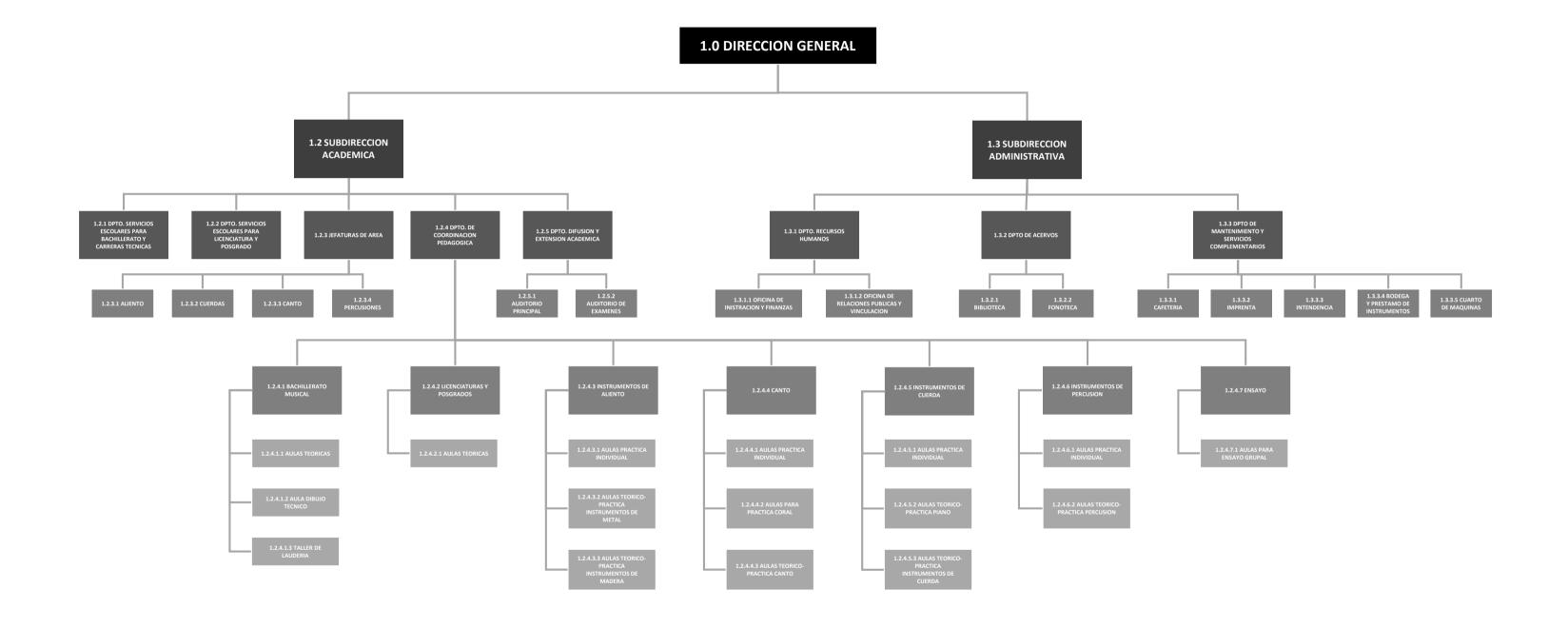
UNAM – Dirección General de Bibliotecas Tesis Digitales Restricciones de uso

DERECHOS RESERVADOS © PROHIBIDA SU REPRODUCCIÓN TOTAL O PARCIAL

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

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

3.3 ORGANIGRAMA



3.4 PROGRAMA ARQUITECTÓNICO

De acuerdo al estudio hecho en los análogos y la tabla comparativa se obtuvo el siguiente programa arquitectónico, donde se muestran los espacios requeridos y sus respectivas áreas que serán plasmadas en el proyecto.

	Local			Superficie			
		Espacio	Usuarios	m2			
	Dirección general						
		Oficina de director	1	65			
		Secretaria	1	10			
	Subdirección académica						
		Oficina de subdirector	1	30			
		Auxiliares (3)	3	15			
		Secretaria	1	10			
	Subdirección de administración	y finanzas					
		Oficina de contador	1	20			
		Auxiliares (3)	3	15			
		Secretaria	1	10			
	Relaciones publicas y vinculación						
≥		Oficina de relaciones publicas	1	50			
ATI		Secretaria	1	10			
STR	Servicio escolares para bachillerato y carreras técnicas						
ž.		Departamento de servicios					
Σ		escolares para bachillerato y	3	45			
A		carreras técnicas					
AREA ADMINISTRATIVA	Servicios escolares para licenciat						
Ā		Departamento de servicios					
		escolares para licenciatura y	3	30			
		posgrado					
	Jefaturas de área						
		Cubículo aliento	1	8			
		Cubículo canto	1	8			
		Cubículo cuerda	1	8			
		Cubículo percusiones	1	8			
	Complementarios						
		Sala de juntas	12	55			
		Sala de maestros	10	25			
		Sala de espera (2)	5	30			
		Archivo-Papelería	1	13			
		Área para calentar alimentos	2	9			
	Total			474			

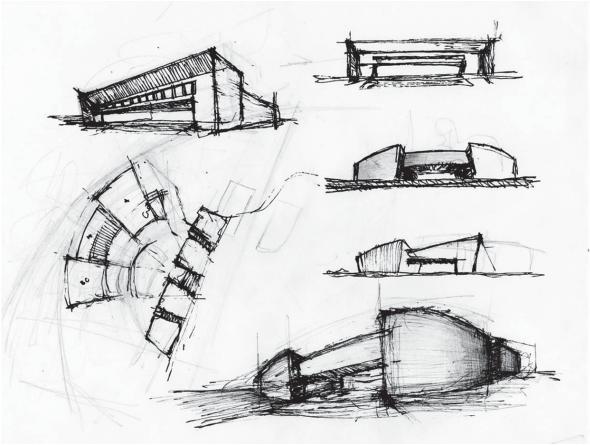
	Local			Superficie
		Espacio	Usuarios	m2
	Aulas			
		Aulas teóricas (27)	25-30	1130
		Aula para dibujo técnico	15	70
		Aula teórico-prácticas: Instrumentos de metal	9	25
		Aula teórico-prácticas: Instrumentos de madera	9	25
		Aula teórico-prácticas: Canto (2)	16-45	135
<u>C</u>		Aula teórico-prácticas: Piano (2)	25-45	135
AREA PEDAGOGICA		Aula teórico-prácticas: Instrumentos de cuerda (2)	25-45	135
A PED		Aula teórico-prácticas: Percusión (2)	10-45	135
\RE	Cubículos			
		Cubículo para practica individual: Aliento (9)	1	105
		Cubículo para practica individual: Canto (10)	1	115
		Cubículo para practica individual: Cuerdas (13)	1	150
		Cubículo para practica individual: Percusión (6)	1	70
	Complementarios			
		Salón de ensayo grupal (14)	3-5	400
		Taller de lauderia	30	250
	Total			2880
	Local			Superficie
	Difusión	Espacio	Usuarios	m2
	Diffusion	Auditorio principal	565	2280
		Auditorio de exámenes	130	390
S		Biblioteca	260	1235
OIO I		Fonoteca	90	820
AREA DE SERVICIOS	Complementarios			
ESE		Cafetería	95	350
٥		Imprenta	7	40
RE/		Centro de copiado e impresión	3	30
⋖		Comedor de trabajadores	32	70
	Sanitarios	Intendencia	8	30
	Samtanus	Alumnos y maestros (8)	8	320
		Personal administrativo (3)	1-6	70
		Publico auditorio principal (4)	5	120
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·				

"CONSERVATORIO DE MÚSICA" Centro Cultural Mexiquense Toluca, Estado de México

	Publico auditorio exámenes	2	15
	Publico biblioteca	8	35
	Publico cafetería	7	40
	Trabajadores con vestidor	10	45
Mantenimiento y almacenes			
	Bodega y préstamo de instrumentos	1	45
	Cuarto de maquinas	1	20
	Subestación eléctrica	1	35
	Basura	1	10
Total			6000
Plaza central			3440
Estacionamiento (167 cajones) o	c/circulaciones		5500
Patio de maniobras			290
Total			9230
AREA ADMINISTRATIVA			474
AREA PEDAGOGICA			
AREA DE SERVICIOS			
EXTERIORES			9230
	Total Plaza central Estacionamiento (167 cajones) o Patio de maniobras Total AREA ADMINISTRATIVA AREA PEDAGOGICA AREA DE SERVICIOS	Publico biblioteca Publico cafetería Trabajadores con vestidor Mantenimiento y almacenes Bodega y préstamo de instrumentos Cuarto de maquinas Subestación eléctrica Basura Total Plaza central Estacionamiento (167 cajones) c/circulaciones Patio de maniobras Total AREA ADMINISTRATIVA AREA PEDAGOGICA AREA DE SERVICIOS	Publico biblioteca 8 Publico cafetería 7 Trabajadores con vestidor 10 Mantenimiento y almacenes Bodega y préstamo de instrumentos 1 Cuarto de maquinas 1 Subestación eléctrica 1 Basura 1 Total Plaza central Estacionamiento (167 cajones) c/circulaciones Patio de maniobras Total AREA ADMINISTRATIVA AREA PEDAGOGICA AREA DE SERVICIOS

4.0 EL PROYECTO

4.0.1 EL DISEÑO CONCEPTUAL



Primeros croquis, pensando en la volumetría principal que recibirá al público. Fuente: Elaboración propia.

El diseño del nuevo Conservatorio de Música partió del trazo de una retícula como resultado de la intersección de los ejes de los edificios existentes, así como el uso de sus formas; las curvas del museo de arte moderno, así como la ortagonalidad del Museo de Antropología dieron lugar al primer diseño del conjunto.



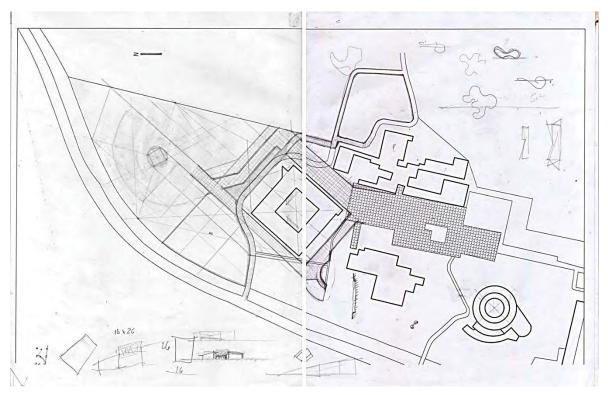


UNAM – Dirección General de Bibliotecas Tesis Digitales Restricciones de uso

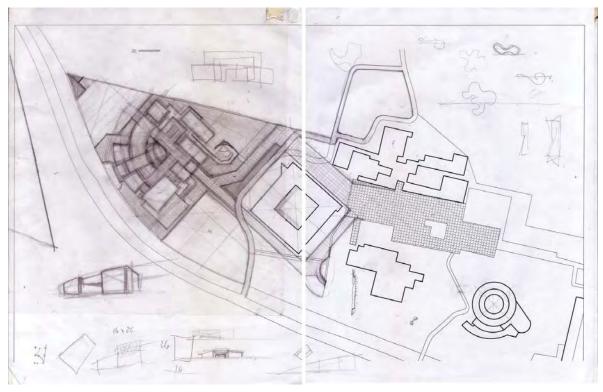
DERECHOS RESERVADOS © PROHIBIDA SU REPRODUCCIÓN TOTAL O PARCIAL

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

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



Traza de la retícula proveniente de los ejes e intersecciones de las formas de los edificios del centro cultural. Fuente: Elaboración propia.

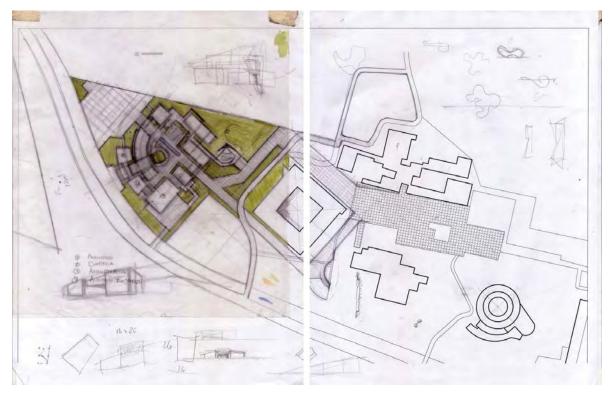


Primer acercamiento a la solución del conjunto. Fuente: Elaboración propia.

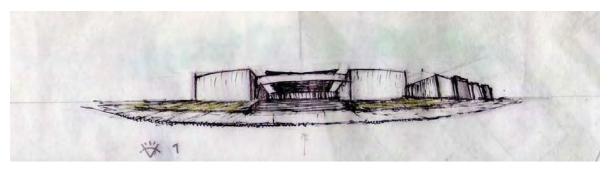
4.0.2 EL DISEÑO PRELIMINAR

PRIMER PROPUESTA.

Con el primer acercamiento se logra obtener la idea general del conjunto, cada volumen es destinado a un servicio en particular tomando en cuenta la orientación y las actividades que se desarrollaran en cada espacio de acuerdo al programa arquitectónico.



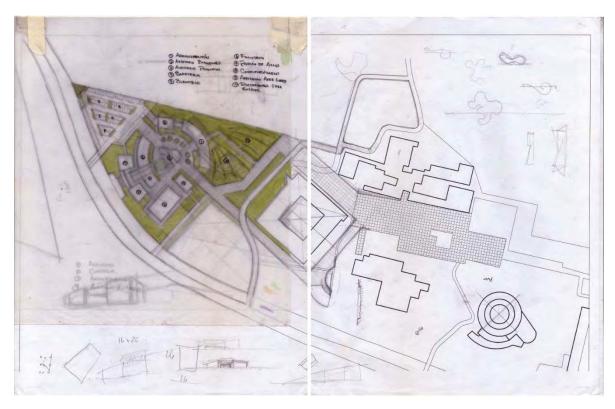
Primer propuesta del conjunto. Fuente: Elaboración propia.



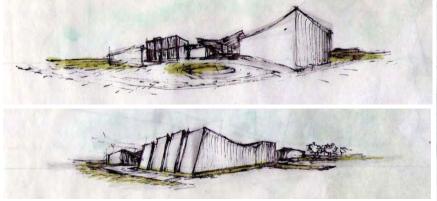
Acceso principal, se plantean dos volúmenes similares (administración y auditorio de exámenes) que enmarcan el acceso al conjunto. Fuente: Elaboración propia.

PROPUESTA FINAL.

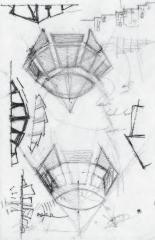
Las observaciones hechas por los asesores dan lugar a la propuesta final, se propone un conjunto de volumetrías que responden a una radial, la plaza central se extiende para convertirse en un espacio destinado a la convivencia y la fomentación de la música. Así mismo se profundiza el diseño de las fachadas y la funcionalidad dentro de cada edificio.

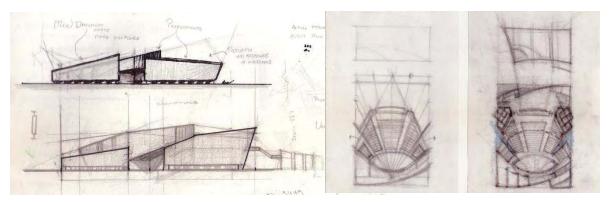


Propuesta final. Fuente: Elaboración propia.

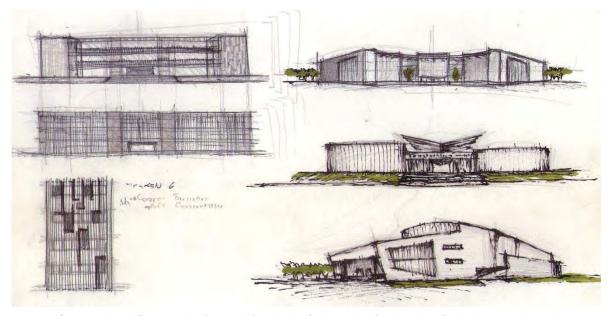


Vista de la biblioteca (arriba) y el auditorio principal (abajo) y primer acercamiento a la planta del auditorio principal. Fuente: Elaboración propia.





Auditorio principal. Primeras propuestas de fachadas y definición de planta arquitectónica. Fuente: Elaboración propia.



Primeras fachadas del edificio de aulas (izquierda) Fachadas finales del edifico de aulas, fachada principal y auditorio principal (derecha). Fuente: Elaboración propia.

4.1 EL PROYECTO

4.1.1 DESCRIPCIÓN GENERAL

El proyecto "CONSERVATORIO DE MÙSICA" se ubica dentro del centro Cultural Mexiquense, uno de los espacios más emblemáticos e importantes del Estado de México. El proyecto busca articular la zona mediante un componente educacional, cuyo eje principal de circulación recorre el predio conectando esquinas opuestas, creando un pasaje entre los museos y sus inmediaciones que se encuentran en el boulevard Jesús Reyes Heroles y va hacia la de Eduardo Monroy Cárdenas, que conecta con el centro del poblado.

El concepto arquitectónico del conjunto está concebido como un juego de volúmenes desfasados tanto horizontal como verticalmente, que asemeja el ritmo en altibajos del sonido o notas para crear una composición musical.

La jerarquía de los edificios genera un hito a nivel urbano como uno de los polos de desarrollo de la ciudad y responde a la reactivación de la zona del centro y sus inmediaciones. Las formas orgánicas de los edificios reflejan el lenguaje contemporáneo del proyecto, integrándose al contexto sin imitar los estilos de los edificios inmediatos, adaptándose a una necesidad urbana más que estilística.

La arquitectura propuesta se convierte en un "showroom" que muestre arquitectura de vanguardia y atemporal (que perdure actual a través del tiempo); pero más allá de ser un "showroom" también debe ser un ícono referencia de la arquitectura contemporánea y un modelo a seguir en futuras expansiones de infraestructura. Las propuestas espaciales consideran un amplio confort a los usuarios. La intención es generar que el usuario se sienta muy atraído y orgulloso de sus espacios de trabajo.

La iluminación natural es un elemento clave dentro de los espacios, así como la integración interior-exterior con el paisaje.

Dentro del diseño de los espacios exteriores se considerarán especies arbustivas endémicas de la región; asi como aquellos elementos de diseño urbano que conforman plazas, bancas, fuentes, rotondas, accesos, etc.

A lo largo de toda la planta baja que corre de norte a sur, se desarrolla una plaza central o principal, se diseña con el objetivo de generar vida urbana que se convertirá en un punto de atracción, dándole continuidad y unidad mientras se logra una permeabilidad hacia las calles aledañas. La superficie construida en éste basamento se proyecta para tener una continuidad hacia el resto del centro cultural mediante circulaciones peatonales.

(1) Showroom: sala de muestras o sala de exhibición, son espacios dirigidos a los usuarios, dónde muestran sus novedades, Además sirven también para organizar actividades complementarias relacionadas con el sector, como cursos, talleres, eventos.

El edificio de aulas se desplanta sobre una huella radial con una pequeña curvatura en alzado. Esta sutil curvatura otorga un gesto de diseño que da una fácil lectura sobre la altura ya que el usuario debe recorrer su perímetro a diferentes distancias para descubrir el remate final de este gran edificio. La esbelta figura resaltará sobre los demás edificios con un diseño atemporal y elegante.

La biblioteca y la fonoteca se desplantan paralelamente al eje principal de la composición, generando así una zona pública y privada ya que delimita los edificios públicos de los privativos, generando así una zona de confort para el usuario con su entorno.

El acabado en general del conjunto en piso es piso cerámico. Los muros son de block de concreto y en las áreas húmedas cubiertos con mortero a excepción de los muros interiores los cuales están compuestos de tableros de yeso sobre bastidor metálico. Los muros llevan un recubrimiento de pintura vinílica y en el caso de los baños llevan acabado cerámico. Los plafones son de yeso y en el caso de los sanitarios y cocina lleva un falso plafón de yeso para albergar instalaciones. La iluminación está conformada por luminarios de empotrar en plafón tipo fluorescente de bajo consumo energético. Todos los espacios cuentan con iluminación y ventilación natural. La altura libre es de 3.00 m sobre el nivel de piso terminado.

4.2 PLANOS ARQUITECTONICOS (PLANTAS, ALZADOS Y CORTES)

4.3 PLANOS ESTRUCTURALES Y MEMORIA DE CÁLCULO

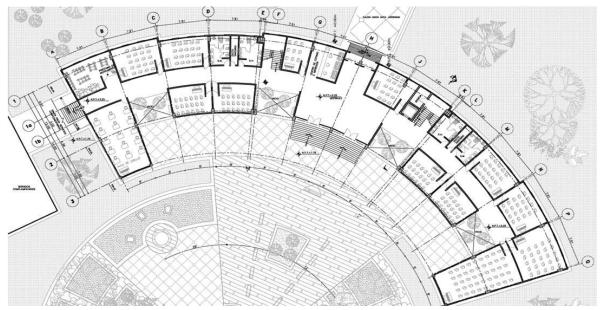
DESCRIPCION GENERAL

Los cálculos anexos corresponden al proyecto estructural ejecutivo de la estructura conocida como "Edificio de aulas" que componen el proyecto denominado "CONSERVATORIO DE MÙSICA" ubicado en Boulevard Jesús Reyes Heroles # 302, Centro Cultural Mexiguense, Colonia Cultural, Toluca, Estado de México.

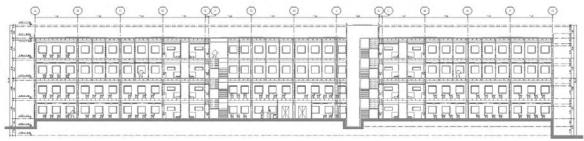
El edificio es de forma radial con dimensiones de 95 m de longitud en el sentido oriente—poniente y de 19 m en el sentido norte-sur dando un área aproximada de 1,800 metros cuadrados. El proyecto consta de 1 torre con 4 niveles con un uso mixto.

El sistema estructural estará resuelto de la siguiente manera:

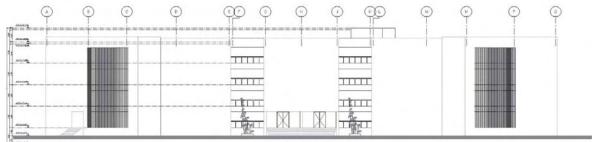
- Zona de Aulas: El sistema de piso será por medio del sistema conocido como losa reticular.
- El sistema estructural vertical estará resuelto con marcos de columnas y trabes de concreto reforzado.
- Zona de acceso: El sistema de piso en esta zona estará resuelto por medio de firmes de losas macizas.
- La cimentación estará resuelta con zapatas aisladas con diámetros variables entre 520 y 270 cm de diámetro y profundidad de 1.50 m.



Edificio de aulas. Planta de acceso.



Edificio de aulas. Corte longitudinal.



Edificio de aulas. Fachada principal.

GEOLOGIA GENERAL DE LA ZONA.

El predio en estudio, se localiza en la región fisiográfica de la Sierra Volcánica transversal o Eje neo-volcánico. Esta provincia se extiende de Oriente a Poniente desde el Golfo de México hasta el Océano Pacífico y se considera como una enorme masa de rocas volcánicas caracterizada por amplias cuencas cerradas, con laderas de origen metamórfico de moderada a fuertemente inclinada en la zona en Estudio.

Las laderas metamórficas se ubican en la zona Oriente y Norte de la capital del Estado de México, laderas cubiertas por materiales piroclásticos, en donde por efecto del metamorfismo se han formado arcillas y limo arcillosos de alta plasticidad.

En la superficie los suelos naturales se encuentran asociados a la acumulación de materia orgánica proveniente de la vegetación natural, de poco espesor denominado horizonte úmbrico, detectado en toda la superficie no erosionada del predio, con espesores promedio de 0.15 m. a 0.20 m. Superficialmente también se localizaron bloques de roca redondeado que no forman un horizonte definido hasta de 1.20 m. a 1.50 m. de diámetro aproximadamente que es posible encontrar aleatoriamente a diferente profundidad dentro del subsuelo. El predio se encuentra cubierto de una vegetación de selva media, con árboles de gran tamaño los cuales se conservarán en las áreas verdes de proyecto.

Dentro del predio se localizan antiguos cauces torrenciales, que se acusan en los niveles topográficos canalizando los escurrimientos a las zonas bajas del predio.

CAPACIDAD DE CARGA

Las estructuras de éste proyecto impondrán al subsuelo presiones promedio de 7 Ton/m2 las cuales dadas las características del subsuelo en el predio, se tendrán que desplantar mediante zapatas aisladas desplantadas sobre las tobas alteradas arcillosas y/o limosas detectadas en el subsuelo bajo la capa vegetal, como alternativa se podrán también desplantar las cimentaciones de éste proyecto sobre rellenos controlados compactados con material de banco ya que los suelos en el lugar presentan una alta plasticidad con valores del límite liquido mayor de 40% que representan suelos no recomendables para compactar.

Debido a la topografía de la zona, el proyecto arquitectónico contempla la colocación de rellenos de material de banco con espesores importantes, siendo los mayores hasta de 3.00 m de espesor en el edificio de salones para dar los niveles de proyecto. Con los niveles propuestos las excavaciones son de espesores reducidos, con máximos hasta de 2.00 m. en el auditorio principal.

El proceso constructivo del Conjunto habitacional será el de conformar plataformas con diferentes niveles de acuerdo con la Topografía del terreno y los niveles arquitectónicos de proyecto, desplantando la cimentación de los edificios sobre el terreno natural o como alternativa sobre un mejoramiento a base de materiales de banco con calidad de subrasante, los cuales se colocarán por capas compactadas al 95% de la prueba próctor estándar como mínimo, para considerar la alternativa de desplante sobre los mismos.

Se determinó la capacidad de carga, para el tipo de cimentación recomendado, utilizando el criterio del Reglamento de Construcciones del Departamento del Distrito Federal, el cual, considerando el suelo como material cohesivo, indica que, la capacidad de carga está dada por la siguiente expresión:

$$QFc/A < cNcFr + Pv$$

Donde:

- Q Fc /A = suma de las acciones verticales a tomar en cuenta en la combinación de cargas considerada, afectada por su respectivo factor de carga.
- c = cohesión del material de apoyo (0.32 Kg/cm2)
- N = Factor de capacidad de carga
- Pv = Presión vertical a la profundidad de desplante considerada (De=1.50 m.)

Sustituyendo tenemos que: Q Fc / A < 7 Ton/m2

Debido a las variaciones en la compacidad detectada para el tipo de cimentación recomendada, la presión máxima permisible de diseño, no debe de sobrepasar las 7 Ton/m2; en la combinación de cargas más desfavorable afectada por su respectivo factor de carga.

Zona sismica	Tipo de suelo	ао	С	Ta (s)	Tb (s)	r
	1	0.02	0.08	0.2	0.6	1/2
Α	II	0.04	0.16	0.3	1.5	2/3
	III	0.05	0.20	0.6	2.9	1
	1	0.04	0.14	0.2	0.6	1/2
В	II	0.08	0.30	0.3	1.5	2/3
	III	0.10	0.36	0.6	2.9	1
	1	0.09	0.36	0.2	0.6	1/2
С	II	0.13	0.50	0.3	1.5	2/3
	III	0.16	0.64	0.6	2.9	1
	_	0.13	0.50	0.2	0.6	1/2
D	II	0.17	0.68	0.3	1.5	2/3
	III	0.21	0.86	0.6	2.9	1
	I	0.04	0.16	0.2	0.6	1/2
E	II	0.08	0.32	0.3	1.5	2/3
	III	0.10	0.40	0.6	2.9	1

DISEÑO ESTRUCTURAL

El dimensionamiento se hizo de acuerdo con los criterios relativos a Estados límite de falla y de servicio tal como lo establece el Título VI del RCDF y las Normas Técnicas Complementarias para diseño y construcción de estructuras de concreto. Según este criterio, las estructuras se dimensionaron de modo que la resistencia de diseño de toda sección con relación a la fuerza o momento interno que en ella actúe sea igual o mayor que el valor de diseño de dicha fuerza o momento interno. Las resistencias de diseño incluyen los correspondientes factores de resistencia (FR).

Las fuerzas y momentos internos de diseño se obtienen multiplicándolos por el correspondiente factor de carga. Se revisó los estados límite de servicio, de tal manera que las respuestas de la estructura (deformación, agrietamiento, etc.) quedaron limitadas a valores tales que el funcionamiento en condiciones de servicio sea satisfactorio. De acuerdo a las combinaciones de carga consideradas y al análisis de los resultados, en este punto se describirán los aspectos más notables obtenidos del diseño estructura.

Diseño de columnas.

Toda sección sujeta a flexocompresión se dimensionará para la combinación más desfavorable de carga axial y momento, incluyendo los efectos de esbeltez. Se estimaron las cargas estáticas sobre cada columna con base a su área tributaria y se corrigieron posteriormente para tomar en cuenta la redistribución por continuidad de las trabes. Del análisis estático de marco se obtuvieron los momentos estáticos debidos a carga vertical. La excentricidad de diseño se tomó como 0.05 h, donde h es la dimensión de la sección en la dirección en que se considera la flexión.

Diseño de trabes.

- a) Flexión. Los momentos de diseño fueron el mayor de 1.4 veces el momento debido a cargas gravitacionales ó 1.1 veces la combinación de carga gravitacional más efectos sísmicos.
- b) Cortante. La fuerza cortante de diseño fue el mayor de 1.4 veces el cortante debido a carga gravitacional ó 1.1 veces la combinación de carga gravitacional más el efecto sísmico.

Diseño de losas.

a) Flexión. - Los momentos de diseño se obtienen multiplicando el momento debido a carga vertical por 1.4, aplicando las disposiciones de las normas técnicas, para losas perimetralmente apoyadas con cargas uniformemente distribuidas. Los momentos flexionantes para este tipo de losas se tienen con los coeficientes de la tabla 4.1 en fusión de las condiciones de borde y de la relación de claros. En la revisión de la resistencia a fuerza cortante, se supone que la sección crítica se encuentra a un peralte efectivo del paño.

El cortante de diseño se obtiene multiplicando el cortante actuante debido a carga vertical por 4 .1 y la resistencia de la losa a fuerza cortante

Deflexiones y desplazamientos permisibles.

Para los desplazamientos horizontales por sismo se verificará que los desplazamientos sean menores a los permisibles indicados en el artículo 1.8 de las Normas Técnicas Complementarias para sismo del Reglamento de Construcción para el DF 2004, debido al tipo de estructura, el parámetro de comparación que se utilizará será de 0.012 de la altura del entrepiso.

Juntas Constructivas.

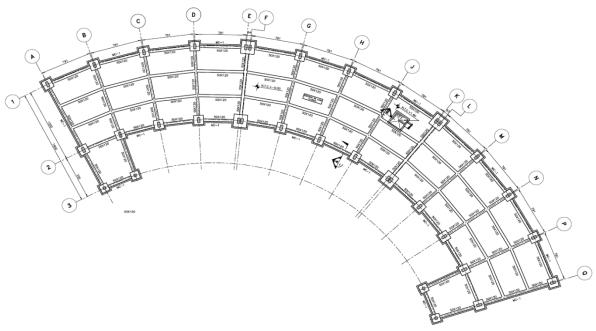
Con las deformaciones obtenidas del análisis sísmico, se revisaron las colindancias mínimas de la estructura con las adyacentes, los parámetros se tomaron de los indicados en el artículo 211 del Reglamento de Construcciones para el Distrito Federal. Las separaciones mínimas especificadas en el reglamento son:

$$S >= 5.0 \text{ cm}$$
. $S >= Dc x Q + 0.002 h (suelo Tipo II)$

Donde:

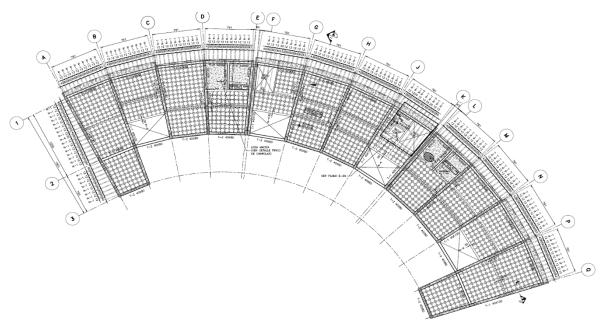
- S = separación de colindancia
- Dc = desplazamiento calculado reducido por ductilidad
- Q = factor de comportamiento sísmico h altura de entrepiso en el que se calcula la separación

La separación de colindancia deberá ser igual o mayor a la suma de separaciones calculadas para ambos edificios en estudio, a menos que ambos tengan la misma estructuración y las losas coincidan a la misma altura en todos los niveles, en este caso la separación se puede limitar a la mitad de dicha suma.



Edificio de aulas. Planta de cimentación.

Para resolver la estructura se están usando marcos rígidos y muros de concreto, el sistema de piso es de losa fondo de 30 centímetros de espesor. Las contratrabes son de $50 \times 120 \text{ y}$ $40 \times 80 \text{ centímetros}$ y las columnas de $40 \times 40 \times 80 \text{ centímetros}$.



Edificio de aulas. Planta de entrepiso.

Las trabes son de 40 x 120 y 40 x 80 centímetros, y las columnas de 40 x 40 y 40 x 80 centímetros los cuales forman un sistema de marcos rígidos, combinado con un sistema de muros de concreto de 20 centímetros y de mamposteria para dar la rigidez suficiente a la estructura. El sistema de piso es losa reticular de 40 centímetros de peralte en entrepisos y en azotea.

CALIDAD DE LOS MATERIALES

Las calidades de los materiales empleados para la conformación de cada uno de los elementos estructurales se definen a continuación:

- Concreto estructural clase 1 con peso volumétrico mayor o igual a 2.4 ton / m3
- $f'c = 350 \text{ kg}/\text{cm}^2 \text{ y } f'c = 350 \text{kg/cm}^2 \text{ en cimentación, pilas, dados y trabes de liga.}$
- f'c =250 kg / cm2 en columnas y trabes de concreto hasta la Planta Baja.
- f'c =250 kg / cm2 en columnas y trabes de concreto hasta el nivel de azotea.
- Acero de refuerzo f y 4200 kg / cm2.

ACCIONES Y COMBINACIONES DE CARGAS

CARGAS CONSIDERADAS

Se consideraron las siguientes acciones.

Peso Propio (PP)

El peso propio se tomó en cuenta directamente en el análisis estructural. (Ver anexo)

Carga Muerta y Carga Viva

Las cargas muertas y vivas consideradas en la revisión estructural se desglosan a continuación:

CARGAS EN AZOTEA

	CANGAS LIVAZOTLA		
Carga Muerta			
	Losa Nervada	200	kg/cm²
	Rellenos	90	kg/cm²
	Entortado	110	kg/cm²
	Impermeabilizante	15	kg/cm²
	Instalaciones	10	kg/cm²
	Plafond	10	kg/cm²
	Sobrecarga (art.		
	197)	40	kg/cm²
		475	kg/cm²
Carga Viva	Azoteas	100	kg/cm²
Carga viva Reducida	Azoteas	15	kg/cm²
Carga media	Azoteas	70	kg/cm²
(ARGAS EN ENTREPISO		
Carga Muerta	ANGAS EN EIVINEI 150		
carga macrea	Losa Nervada	240	kg/cm²
	Firme para Nivelar		
	3cm	63	kg/cm²
	Acabados	55	kg/cm²
	Instalaciones	10	kg/cm²
	Plafond	10	kg/cm²
	Sobrecarga (art. 197)	40	kg/cm²
		418	kg/cm²
Carga Viva	Aulas	250	kg/cm²
Carga viva Reducida	Aulas	100	kg/cm²
Carga media	Aulas	180	kg/cm²
_			- -

CARGAS EN PLANTA BAJA (ACCESO)

Carga Muerta

	Losa de concreto		
	10cm	240	kg/cm²
	Firme para Nivelar		<u>.</u>
	3cm	63	kg/cm²
	Acabados	65	kg/cm²
	Instalaciones	10	kg/cm²
	Plafond	10	kg/cm²
	Sobrecarga (art. 197)	40	kg/cm²
		428	kg/cm²
Carga Viva	Aulas	250	kg/cm²
Carga viva Reducida	Aulas	100	kg/cm²
Carga media	Aulas	180	kg/cm²

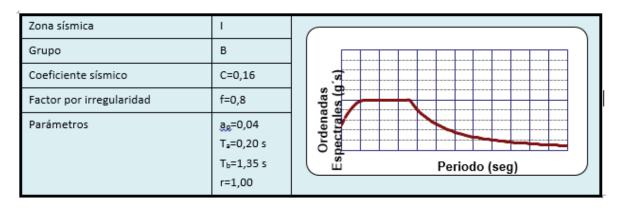
CARGAS EN LOSA DE CIMENTACIÓN

Carga Muerta

ia 30cm 600 ga (art.	kg/cm²
40	kg/cm²
640	kg/cm²
250	kg/cm²
100	kg/cm²
180	kg/cm²
	ga (art. 40 640 250 100

Carga Accidental de Sismo (Sx y Sy).

Los parámetros para el diseño sísmico fueron tomados de la Normas Técnicas Complementarias para Diseño por Sismo RCDF-04.



De acuerdo con el inciso 6.1 de las Normas Técnicas Complementarias para Diseño por Sismo para el RCDF-04 la estructura se definió como irregular, se adoptó un valor de 0,8 para reducir el factor de comportamiento sísmico. De acuerdo con el inciso 5.4 de la misma norma el factor de comportamiento para ambas direcciones se definió en Q=2.0.

Carga Accidental de viento (Sx y Sy).

De acuerdo a las Normas Técnicas Complementarias para Diseño por Viento, marca que los efectos estáticos del viento sobre una estructura se determinaran con base a la velocidad de diseño. Dicha velocidad de diseño se obtendrá en base a la siguiente ecuación.

$$V_D = F_{TR} F_{\alpha} V_R$$

Donde:

- FTR = Factor correctivo que toma en cuenta las condiciones locales relativas a la topografía y a la rugosidad del terreno en los alrededores del sitio de desplante.
- $F\alpha$ =Factor que toma en cuenta la variación de la velocidad con la altura.
- VR = Velocidad regional según la zona que le corresponde al sitio en donde se construirá la estructura

En nuestro caso tenemos que:

• F α = Este factor establece la variación de la velocidad del viento con la altura Z, se obtiene de las siguientes expresiones.

$$\begin{split} F_{\alpha} &= 1.0 \; ; & \text{si } z \leq 10 \; m \\ F_{\alpha} &= \left(\left. z \right/ 10 \right)^{\alpha} \; ; & \text{si } 10 \; m < z < \delta \\ F_{\alpha} &= \left(\left. \delta \right/ 10 \right)^{\alpha} \; ; & \text{si } z \geq \delta \end{split}$$

Los coeficientes α y β están en funcion de la rugosidad del terreno y se definen en la tabla 3.2 de las N.T.C de viento que se muestra a continuación.

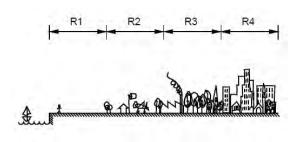


Figura 3.1 Rugosidad de terreno

	Tabla 3.2 Rugosidad del terreno,	αγδ	
	Tipos de terreno (fig. 3.1)	α	δ, m
R1	Escasas o nulas obstrucciones al flujo de viento, como en campo abierto	0.099	245
R2	Terreno plano u ondulado con pocas obstrucciones	0.128	315
R3	Zona típica urbana y suburbana. El sitio está rodeado predominantemente por construcciones de mediana y baja altura o por áreas arboladas y no se cumplen las condiciones del Tipo R4	0.156	390
R4	Zona de gran densidad de edificios altos. Por lo menos la mitad de las	0.170	455

De acuerdo a las condiciones locales en las que se desplantará la estructura motivo del presente, podemos considerar que el terreno será de tipo R3, por lo que el factor $F\alpha$ será:

$$F\alpha = (83/10)0.156 = 1.3912$$

FTR

Este factor toma en cuenta el efecto topográfico local del sitio en donde se desplante la estructura y a su vez la variación de la rugosidad de los alrededores del sitio. Obteniéndose de la tabla 3.3 de las N.T.C. de viento y que se muestra a continuación.

Tabla 3.3 Factor FTR (Factor de topografía y rugosidad del terreno) Rugosidad de terrenos en alrededores Tipos de topografía (fig. 3.2) Terreno Terreno Terreno tipo R2 tipo R3 tipo R4 T1 Base protegida de promontorios y faldas de 0.80 0.70 0.66 serranías del lado de sotavento T2 Valles cerrados 0.90 0.79 0.74 T3 Terreno prácticamente plano, campo abierto. topográficos importantes, con pendientes menores de 5 % (normal) T4 Terrenos inclinados con 1.10 0.97 0.90 pendientes entre 5 y 10 %

Para este caso se determinó que el tipo de topografía del lugar donde se desplantara la estructura es T3 y como ya habíamos determinado el terreno como R3 entonces el factor FTR será igual a 0.88

Determinación de la velocidad regional VR

De acuerdo con las N.T.C. por viento en su sección 3.1.1 indica que la velocidad regional es la velocidad máxima del viento que se presenta a una altura de 10 m sobre el lugar de desplante de la estructura, para condiciones de terreno plano con obstáculos aislados, Los valores de dicha velocidad se obtendrán de la siguiente tabla, dichos valores incluyen el efecto de ráfaga que corresponde a tomar el valor máximo de la velocidad media durante un intervalo de tres segundos.

Considerando que la estructura se desplantara en el Estado de México y que es una estructura de tipo B tenemos que la velocidad regional será 36 m/s, por lo que la velocidad de diseño será:

VD = (1.3912) (0.88) (36) = 44.07

COMBINACIONES DE CARGAS CONSIDERADAS

Se consideraron 6 condiciones independientes de carga (4 de ellas estáticas y 2 dinámicas)

Las 4 condiciones de carga estáticas utilizadas son:

• CM0: Peso propio de elementos estructurales y 40 kg/m2 del RCDF.

• CMA: Carga muerta adicional.

• CV: Carga viva.

• CVR: Carga viva reducida.

En el caso del análisis dinámico se consideraron 2 condiciones de carga:

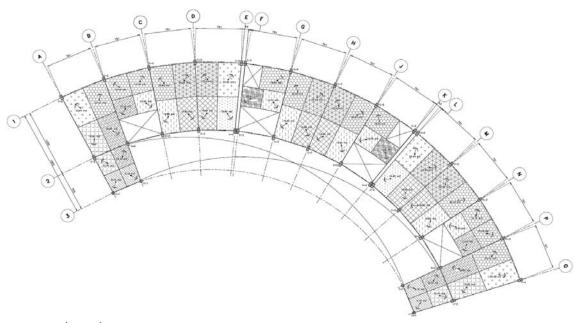
Sx: Sismo en dirección X

• Sy: Sismo en dirección Y

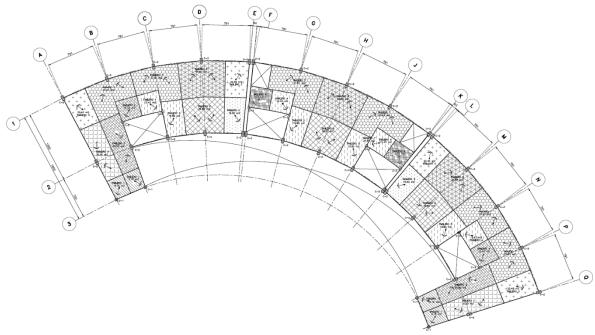
Las combinaciones de diseño consideradas fueron las definidas en la siguiente tabla de multiplicadores de carga:

ARGA	S DE CA	ADORE	LTIPLIC	DE MU	TABLA		
COMENTARIOS	Sy	Sx	CVR	CV	CMA	СМО	# DE COMB
GRAVITACIONA		= :	1	1,4	1,4	1,4	1
		1,1	1,1		1,1	1,1	2
SISMO EN X	0,33	1,1	1,1		1,1	1,1	3
	-0,33	1,1	1,1		1,1	1,1	4
	0,33	-1,1	1,1		1,1	1,1	5
	-0,33	-1,1	1,1		1,1	1,1	6
		1,1			0,9	0,9	7
	1,1	i= 11	1,1		1,1	1,1	8
	1,1	0,33	1,1		1,1	1,1	9
Alaria Erris	1,1	-0,33	1,1		1,1	1,1	10
SISMO EN Y	-1,1	0,33	1,1		1,1	1,1	11
	-1,1	-0,33	1,1		1,1	1,1	12
	1,1				0,9	0,9	13

TABLEROS Y DISTRIBUCIÓN DE ÁREAS



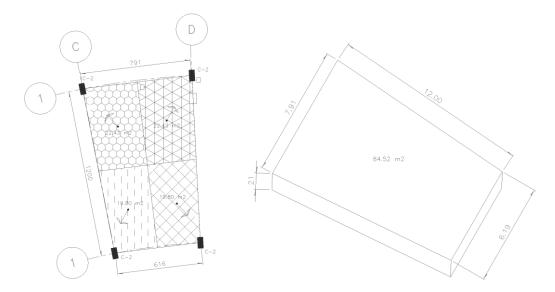
DISTRIBUCIÓN DE ÁREAS TRIBUTARIAS (VER PLANO C-502a)



ARMADO DE TABLEROS PARA BAJADA DE CARGAS (VER PLANO C-502b)

ÀREA	ÀREA TRIBUTARIA	ÁREA	ÁREA TRIBUTARIA
Tablero 1	9.18	Tablero 5	19.80
Tablero 2	30.50	Tablero 6	39.60
Tablero 3	22.43	Tablero 7	37.61
Tablero 4	12.43	Tablero 8	44.86

TABLERO 6 + TABLERO 8



w= peso del elemento		
f'c= resistencia del concreto	2400.00	kg
f"c= resistencia del concreto a compresión	170.00	kg/cm2
Área del tablero	84.52	m2
Número de Niveles	4	
Número de Niveles	4	
Altura del entrepiso	3.90	m
Constante interior de columna α (R.C.D.F.)	0.25	
Resistencia del terreno (q)	7.00	Ton.

LOSAS

Espesor de losa =
$$\frac{\text{Perímetro}}{180} = \frac{12,00+12,00+7,91+6,19}{180} = 0.21 \text{m}$$

W losa = (área de losa) (espesor de losa) (resistencia del concreto)

W losa = (84,52m) (0,21m) (2400kg/m) = 42936.16 kg

TRABES

Peralte de la trabe =
$$\frac{largo del claro}{10}$$

Base de la trabe =
$$\frac{Peralte}{2 \circ 3}$$

Trabe en ejes C y D
$$\frac{12}{10}$$
 = 1.20 m $\frac{7.91}{10}$ = 0.8 m $\frac{7.91}{10}$ = 0.40 m

W trabe = (volumen de trabe) (resistencia del concreto)

T-1 = (1,20 m X 0,40 m X 12,00 m) (2400 kg) =13824.00 kg

T-2 = (0,80 m X 0,40 m X 7,91 m) (2400 kg) = **5938.964 kg**

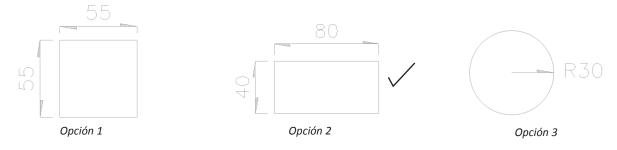
CARGAS

Carga muerta CM					
Losa	508.00	kg/m2		42936.16	kg
T-1 (2 pz)	163.56	kg/m2		27648.00	kg
T-2 (2 pz)	70.27	kg/m2		11877.93	kg
Firme para nivelar (3cm)	60.00	kg/m2		5071.20	kg
Acabados	55.00	kg/m2		4648.60	kg
Instalaciones	10.00	kg/m2		845.20	kg
Plafón	10.00	kg/m2	<i>f</i>	845.20	kg
Sobrecarga (art. 197)	40.00	kg/m2	Área del tablero = 84,52 m2	3380.80	kg
Carga viva (N. T. C. D. F. para edificio de aulas)=	250.00	kg/m2		21130.00	
					kg
Diseño por viento	45.00	kg/m2		3803.40	kg
Diseño por sismo	44.00	kg/m2		3718.88	kg
Carga Neta	1255.83	kg/m2		125905.37	kg
_		-		X 4 niveles	
				503621.47	kg

COLUMNAS C-1

Área de la columna =
$$(L)(L) \ge \frac{W \text{ neta}}{(\alpha)(f''c)}$$
 /# de columnas

Área de la columna =
$$\frac{503621.47}{(0.25)(170)}$$
 /4 = $\sqrt{2962.48}$ = 54.43 cm x lado



W Columna = (L) (L) (h entrepiso) (f'c)= (0,40) (0,80) (3,90) (2400) = 2995.20 kg

W total de columnas = (w columna) (# de columnas) (# niveles) = 47923.20 kg

CARGA DE DISEÑO

W Diseño = W neta + W total de columnas = 503621,47 + 47923,20 = **551544.67 kg** 551544.67 / 4 columnas = 137886.1681 kg

Fuerza sobre la columna (F) = 137.89 Ton.

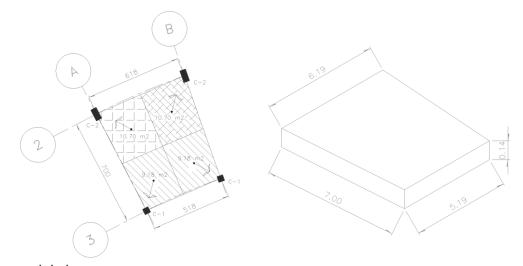
PROPUESTA DE CIMENTACIÓN

Resistencia del terreno = $\frac{F}{A}$ Área del cimiento (A) = $\frac{F}{q}$ = $\frac{137.89 \, Ton}{7.00 \, Ton}$ = 19.70m2

Zapata = $\sqrt{19.70}$ = 4.44 m

7.00

TABLERO 1 + 1/2 TABLERO 2 (tablero de borde)



w= peso del elemento		
f'c= resistencia del concreto	2400.00	kg
f"c= resistencia del concreto a compresión	170.00	kg/cm2
Área del tablero	39.76	m2
Número de Niveles	4	
Número de Columnas por tablero	4	
Altura del entrepiso	3.90	m
Constante interior de columna α (R.C.D.F.)	0.25	
Resistencia del terreno (q)	7.00	Ton.

LOSAS

Espesor de losa =
$$\frac{\text{Perímetro}}{180} = \frac{7,00+7,00+6,19+5,19}{180} = 0.14 \text{m}$$

W losa = (área de losa) (espesor de losa) (resistencia del concreto)

TRABES

Peralte de la trabe =
$$\frac{largo del claro}{10}$$

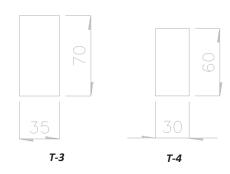
Base de la trabe =
$$\frac{Peralte}{2 \circ 3}$$

Trabe en ejes A y B
$$\frac{7.00}{10}$$
 = 0.70 m

Trabe en ejes 1 y 2
$$\frac{6.19}{10}$$
 = 0.6 m

Trabe en ejes C y D
$$\frac{0.70}{2}$$
 = 0.35 m

Trabe en ejes 1 y 2
$$\frac{0.6}{2}$$
 = 0.31 m



W trabe = (volumen de trabe) (resistencia del concreto)

 $T-1 = (0.70 \text{ m } \times 0.35 \text{ m } \times 7.00 \text{ m}) (2400 \text{ kg}) = 4116.00 \text{ kg}$

T-2 = (0,60 m X 0,30 m X 6,19 m) (2400 kg) = 2846.12 kg

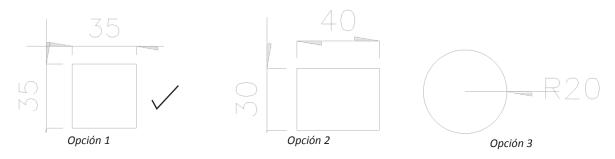
CARGAS

Losa T-1 (2 pz) T-2 (2 pz)	338.40 103.52 71.58	kg/m2 kg/m2 kg/m2		13454.78 8232.00 5692.24	kg kg kg
Firme para nivelar (3cm)	60.00	kg/m2	Ássa dalkablasa	2385.60	kg
Acabados Instalaciones Plafón	55.00 10.00 10.00	kg/m2 kg/m2 kg/m2		2186.80 397.60 397.60	kg kg kg
Spbrecarga (art. 197)	40.00	kg/m2	Área del tablero = 84,52 m2	1590.40	kg
Carga viva (N. T. C. D. F. para edificio de aulas)=	250.00	kg/m2		9940.00	kg
Diseño por viento	45.00	kg/m2		1789.20	kg
Diseño por sismo	44.00	kg/m2		1749.44	kg
Carga Neta	1027.50	kg/m2		47815.66 X 4 niveles	kg
				191262.66	kg

COLUMNAS C-2

Área de la columna =
$$(L)(L) \ge \frac{W \text{ neta}}{(\alpha)(f''c)}$$
 /# de columnas

Área de la columna =
$$\frac{191262.66}{(0.25)(170)}$$
 /4 = $\sqrt{1125.07}$ = 33.54 cm x lado



W Columna= (L) (L) (h entrepiso) (f'c)= (0.35) (0.35) (3.90) (2400) = 1146.60 kg

W total de columnas = (w columna) (# de columnas) (# niveles) = 18345.60 kg

CARGA DE DISEÑO

W Diseño = W neta + W total de columnas = 191262,66 + 418345,60 = **209608.26 kg** 209608.26 / 4 columnas = 52402.06382 kg

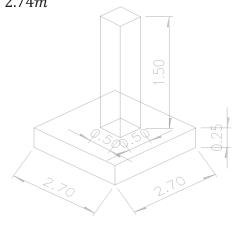
Fuerza sobre la columna (F) = 52.40 Ton.

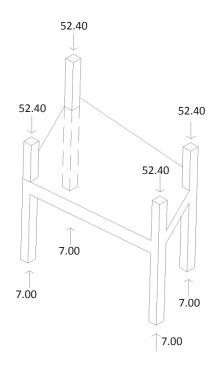
PROPUESTA DE CIMENTACIÓN

 $Resistencia\ del\ terreno = \frac{F}{A}$

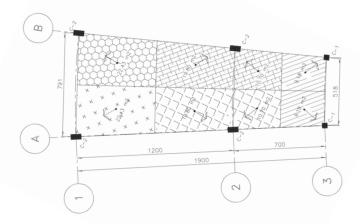
Área del cimiento (A) =
$$\frac{F}{q} = \frac{52.40 \text{ Ton}}{7.00 \text{ Ton}} = 7.49 \text{ m}2$$

 $Zapata = \sqrt{7.49} = 2.74m$





TABLERO 1 + TABLERO 2 + TABLERO 3 (COMBINACIÓN DE REACCIONES)

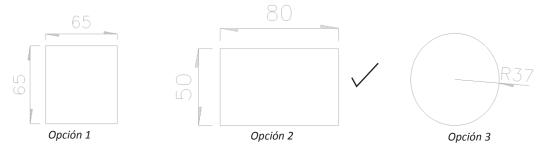


Dado que se analizaron los 2 diferentes tableros por separado hay que recordar que todo trabaja en un conjunto y las cargas son uniformemente repartidas por lo tanto las columnas que se encuentran en el eje 2 son las que van a recibir más peso.

COLUMNAS C-3

W Columna C-1 = 2995.20 kg W Columna C-2 = 1146.60 kg W Diseño C-3 = 4141.80 kg

Área de la columna = $\sqrt{4141.80}$ = 64.36 cm x lado



W Columna = (L) (L) (h entrepiso) (f'c)= (0,50) (0,80) (3,90) (2400) = 3744.00 kg

W total de columnas = (w columna) (# de columnas) (# niveles) = 59904.00 kg

CARGA DE DISEÑO

W Diseño = W neta del Tablero 1 + W neta del Tablero 2 + W total de columnas = 503621.47 + 191262,66 + 59904.00 = **754788.13 kg**

754788.13 / 4 columnas = 188697.0319 kg

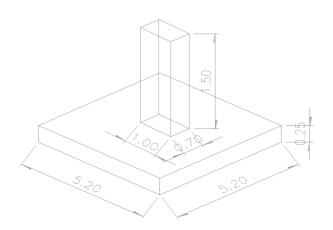
Fuerza sobre la columna (F) = 188.70 Ton.

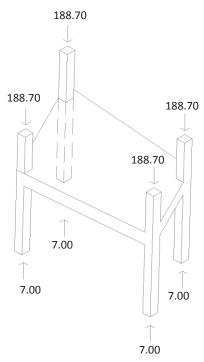
PROPUESTA DE CIMENTACIÓN

Resistencia del terreno = $\frac{F}{A}$

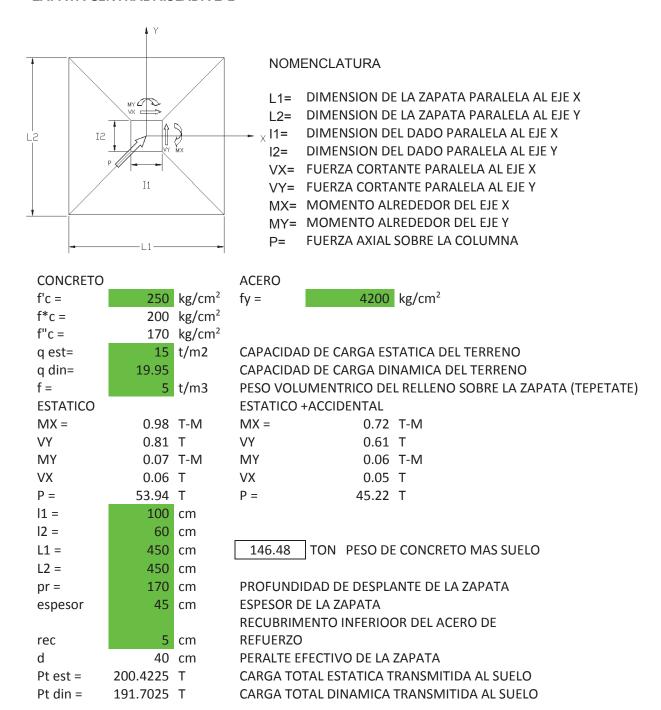
Área del cimiento (A) =
$$\frac{F}{q}$$
 = $\frac{188.70 \, Ton}{7.00 \, Ton}$ = 26.96 m2

$$Zapata = \sqrt{26.96} = 5.19 m$$





ZAPATA CENTRAL AISLADA Z-1



REVISIÓN POR CAPACIDAD DE CARGA

El esfuerzo sobre el terreno será obtenido bajo la consideración de una distribución uniforme de esfuerzos, en la cual el sistema de cargas conformado por una carga axial + 2 momentos, se sustituye por un sistema equivalente de una carga axial+ 2 excentricidades, las cuales se determinan de la siguiente manera:

$$ex = \frac{My + (Vx \times Pr)}{Pt}$$
 $ey = \frac{Mx + (Vy \times Pr)}{Pt}$

ey =	1.17 cm	EXCENTRICIDAD DE LA CARGA AXIAL ESTATICA EN LA DIRECCION Y
ex =	0.08 cm	EXCENTRICIDAD DE LA CARGA AXIAL ESTATICA EN LA DIRECCION X
ey =	0.92 cm	EXCENTRICIDAD DE LA CARGA AXIAL DINAMICA EN LA DIRECCION Y
ex =	0.08 cm	EXCENTRICIDAD DE LA CARGA AXIAL DINAMICA EN LA DIRECCION X

$$ps = \frac{Pt}{(L1 - 2ex)(L2 - 2ey)}$$

CARGA ESTATICA

ps = 9.95 t/m2 < 15 ACEPTABLE relación de esfuerzos = 66%

CARGA DINAMICA

ps = 9.51 t/m2< 19.95 ACEPTABLE relación de esfuerzos = 48%

DISEÑO POR FLEXIÓN В

M1 = Momento de flexión sobre la zapata actuando en la sección A-A M2= Momento de flexión sobre la zapata actuando en la sección B-B

Los momentos de flexión que actúan en la zapata estarán dados por:

$$M1 = (ps)(L2)\frac{(L1-I1)^2}{8}$$
 $M2 = (ps)(L1)\frac{(L2-I2)^2}{8}$

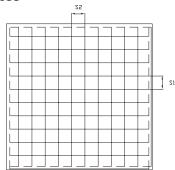
M1

M1 =	68.58305176	ton-m		M2 =	85.154957	ton-m
m =	0.062257672			m =	0.0773012	
q =	0.06432663			q =	0.0805449	
p =	0.002603697			p =	0.0032602	
As requerido =	46.87	cm ²		As requerido =	58.68	cm ²
As mínimo =	47.43	cm ²		As mínimo =	47.43	cm ²
As x temp unit =	4.88	cm ²		As x temp unit =	4.88	cm ²
As utilizado =	47.43	cm ²		As utilizado =	58.68	cm ²
	VARILLAS#			VARILLAS #		
	5			5		
s =	18		s =	15	=> SEPARA	CION MAXIMA
s = utilizado	15			15		
p real =	0.0033		p real =	0.0033	-	

EL ARMADO QUEDARA DE LA SIGUIENTE MANERA

S1 = VARILLAS DEL # 5 @ 15 CENTIMETROS

S2 =VARILLAS DEL # 5 @ 15 CENTIMETROS



REVISION POR PENETRACIÓN

Existe una acción en dos direcciones de manera que el agrietamiento diagonal potencial se presentaría sobre la superficie de un cono o pirámide truncados en torno a la carga o reacción concentrada.

El área que deberá soportar la fuerza por penetración estará ubicada a medio peralte del límite de la columna o dado, por lo que el perímetro será el generado por la dimensión de la columna o dado más un peralte de la zapata.

El cortante actuante estará dado por:

$$Vu = p_s(L2L1 - (I1 + h)(I2 + h))$$
 = **187615.8586** kg

el esfuerzo cortante resistente estará dado por el menor de los siguientes valores:

$$\tau = Fr (0.5 + \gamma) \sqrt{f * c} = 12.02 \text{ Kg/cm2} \qquad _{\text{v}} = 0.714285714$$

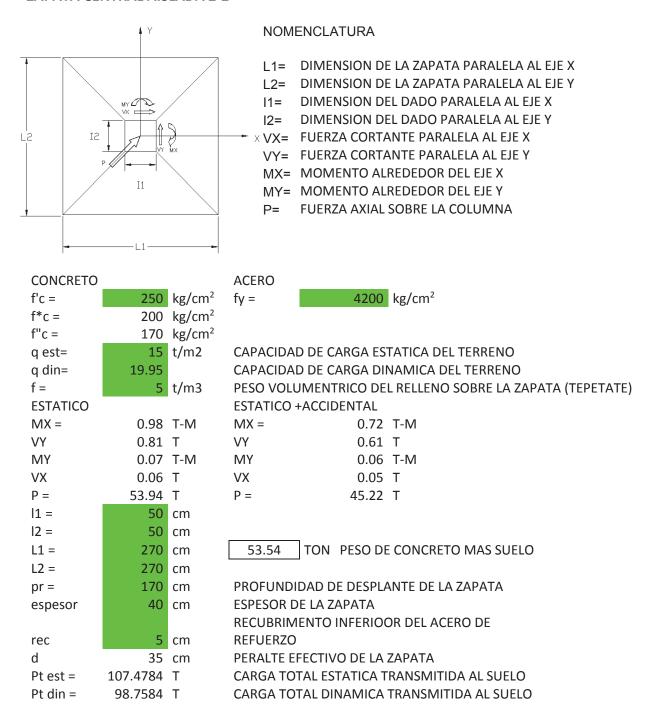
$$\tau = Fr \sqrt{f * c} = 9.90 \text{ Kg/cm2} \qquad _{\text{r}} = 9.90 \text{ Kg/cm2}$$

$$\text{A} = 19200 \text{ cm2} \qquad \text{Vr} = 190070.3028 \text{ Kg}$$

187,615.86 < 190,070.30 ACEPTABLE

relación de esfuerzos = 99%

ZAPATA CENTRAL AISLADA Z-2



REVISIÓN POR CAPACIDAD DE CARGA

El esfuerzo sobre el terreno será obtenido bajo la consideración de una distribución uniforme de esfuerzos, en la cual el sistema de cargas conformado por una carga axial + 2 momentos, se sustituye por un sistema equivalente de una carga axial + 2 excentricidades, las cuales se determinan de la siguiente manera:

$$ex = \frac{My + (Vx \times Pr)}{Pt}$$
 $ey = \frac{Mx + (Vy \times Pr)}{Pt}$

ey =	2.19 cm	EXCENTRICIDAD DE LA CARGA AXIAL ESTATICA EN LA DIRECCION Y
ex =	0.16 cm	EXCENTRICIDAD DE LA CARGA AXIAL ESTATICA EN LA DIRECCION X
ey =	1.78 cm	EXCENTRICIDAD DE LA CARGA AXIAL DINAMICA EN LA DIRECCION Y
ex =	0.15 cm	EXCENTRICIDAD DE LA CARGA AXIAL DINAMICA EN LA DIRECCION X

$$ps = \frac{Pt}{(L1 - 2ex)(L2 - 2ey)}$$

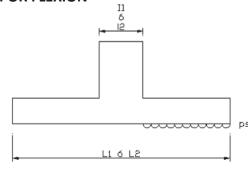
CARGA ESTÁTICA

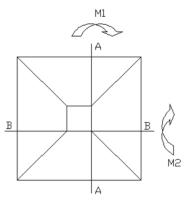
ps = 15.00 t/m2 < 15 ACEPTABLE relación de esfuerzos = 100%

CARGA DINÁMICA

ps = 13.74 t/m2 < 19.95 ACEPTABLE relación de esfuerzos = 69%

DISEÑO POR FLEXIÓN





M1 = Momento de flexión sobre la zapata actuando en la sección A-A

M2= Momento de flexión sobre la zapata actuando en la sección B-B

Los momentos de flexión que actúan en la zapata estarán dados por:

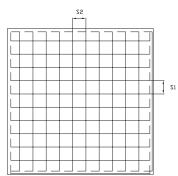
$$M1 = (ps)(L2)\frac{(L1-I1)^2}{8}$$
 $M2 = (ps)(L1)\frac{(L2-I2)^2}{8}$

M1 =	24.50900093	ton-m		M2 =	24.509001	ton-m
m =	0.048432214			m =	0.0484322	
q =	0.049665548			q =	0.0496655	
p =	0.002010272			p =	0.0020103	
As requerido =	19.00	cm ²		As requerido =	19.00	cm ²
As mínimo =	24.90	cm ²		As mínimo =	24.90	cm ²
As x temp unit =	4.49	cm ²		As x temp unit =	4.49	cm ²
As utilizado =	24.90	cm ²		As utilizado =	24.90	cm ²
	VARILLAS#			VARILLAS #		
	5			5		
s =	21		s =	21	=> SEPARA(CION MAXIMA
s = utilizado	20			20		
p real =	0.002828571		p real =	0.00282857		

EL ARMADO QUEDARA DE LA SIGUIENTE MANERA

S1 = VARILLAS DEL # 5 @ 20 CENTIMETROS

S2 =VARILLAS DEL # 5 @ 20 CENTIMETROS



REVISION POR PENETRACIÓN

Existe una acción en dos direcciones de manera que el agrietamiento diagonal potencial se presentaría sobre la superficie de un cono o pirámide truncados en torno a la carga o reacción concentrada.

El área que deberá soportar la fuerza por penetración estará ubicada a medio peralte del límite de la columna o dado, por lo que el perímetro será el generado por la dimensión de la columna o dado más un peralte de la zapata.

El cortante actuante estará dado por:

$$Vu = p_s(L2L1 - (I1 + h)(I2 + h))$$
 = **98538.673** kg

el esfuerzo cortante resistente estará dado por el menor de los siguientes valores:

$$\tau = Fr(0.5 + \gamma)\sqrt{f*c} = 14.85 \text{ Kg/cm2} \qquad _{\text{v}} = 1$$

$$\tau = Fr\sqrt{f*c} = 9.90 \text{ Kg/cm2} \qquad _{\text{r}} = 9.90 \text{ Kg/cm2}$$

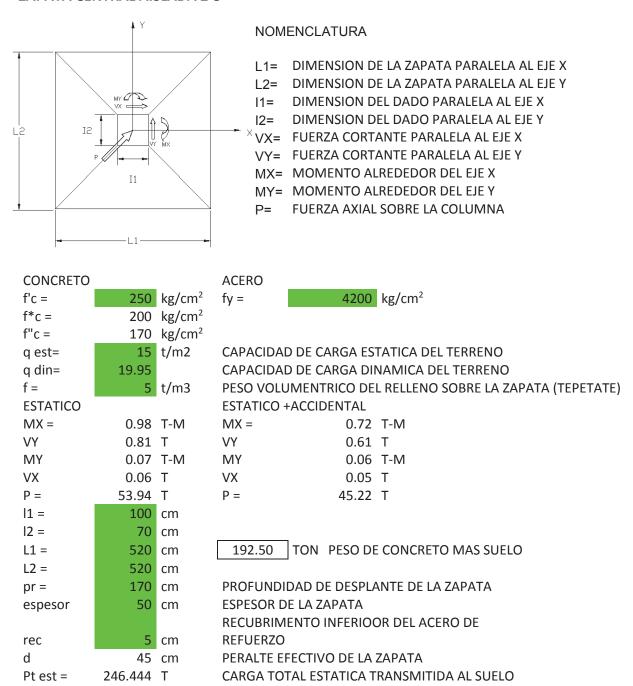
98,538.64 < 117,803.99 ACEPTABLE

relación de esfuerzos = 84%

ZAPATA CENTRAL AISLADA Z-3

Pt din =

237.724 T



CARGA TOTAL DINAMICA TRANSMITIDA AL SUELO

REVISIÓN POR CAPACIDAD DE CARGA

El esfuerzo sobre el terreno será obtenido bajo la consideración de una distribución uniforme de esfuerzos, en la cual el sistema de cargas conformado por una carga axial + 2 momentos, se sustituye por un sistema equivalente de una carga axial + 2 excentricidades, las cuales se determinan de la siguiente manera:

$$ex = \frac{My + (Vx \times Pr)}{Pt}$$
 $ey = \frac{Mx + (Vy \times Pr)}{Pt}$

ey =	0.96 cm	EXCENTRICIDAD DE LA CARGA AXIAL ESTATICA EN LA DIRECCION Y
ex =	0.07 cm	EXCENTRICIDAD DE LA CARGA AXIAL ESTATICA EN LA DIRECCION X
ey =	0.74 cm	EXCENTRICIDAD DE LA CARGA AXIAL DINAMICA EN LA DIRECCION Y
ex =	0.06 cm	EXCENTRICIDAD DE LA CARGA AXIAL DINAMICA EN LA DIRECCION X

$$ps = \frac{Pt}{(L1 - 2ex)(L2 - 2ey)}$$

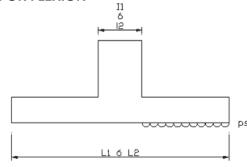
CARGA ESTÁTICA

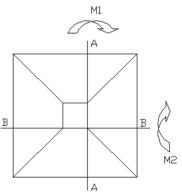
ps = 9.15 t/m2 < 15 ACEPTABLE relación de esfuerzos = 61%

CARGA DINÁMICA

ps = 8.82 t/m2 < 19.95 ACEPTABLE relación de esfuerzos = 44%

DISEÑO POR FLEXIÓN





M1 = Momento de flexión sobre la zapata actuando en la sección A-A

M2= Momento de flexión sobre la zapata actuando en la sección B-B

Los momentos de flexión que actúan en la zapata estarán dados por:

$$M1 = (ps)(L2)\frac{(L1-I1)^2}{8}$$
 $M2 = (ps)(L1)\frac{(L2-I2)^2}{8}$

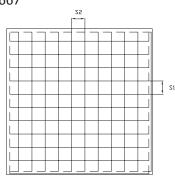
"CONSERVATORIO DE MÚSICA" Centro Cultural Mexiquense Toluca, Estado de México

M1 =	104.9149034	ton-m		M2 =	120.43803	ton-m
m =	0.065120448			m =	0.0747556	
q =	0.067391238			q =	0.0777805	
p =	0.002727741			p =	0.0031483	
As requerido =	63.83	cm^2		As requerido =	73.67	cm ²
As mínimo =	61.66	cm^2		As mínimo =	61.66	cm ²
As x temp unit =	5.24	cm^2		As x temp unit =	5.24	cm ²
As utilizado =	63.83	cm ²		As utilizado =	73.67	cm ²
	VARILLAS#			VARILLAS #		
	6			6		
s =	23		s =	20	=> SEPARA	CION MAXIMA
s = utilizado	20			20		
p real =	0.003166667		p real =	0.00316667		

EL ARMADO QUEDARA DE LA SIGUIENTE MANERA

S1 = VARILLAS DEL # 6 @ 20 CENTIMETROS

S2 =VARILLAS DEL # 6 @ 20 CENTIMETROS



REVISION POR PENETRACIÓN

Existe una acción en dos direcciones de manera que el agrietamiento diagonal potencial se presentaría sobre la superficie de un cono o pirámide truncados en torno a la carga o reacción concentrada.

El área que deberá soportar la fuerza por penetración estará ubicada a medio peralte del límite de la columna o dado, por lo que el perímetro será el generado por la dimensión de la columna o dado más un peralte de la zapata.

El cortante actuante estará dado por:

$$Vu = p_s(L2L1 - (I1 + h)(I2 + h))$$
 = **232160.595** kg

el esfuerzo cortante resistente estará dado por el menor de los siguientes valores:

$$\tau = Fr (0.5 + \gamma) \sqrt{f * c} = 12.80 \text{ Kg/cm2} \qquad _{\rm v} = 0.79310345$$

$$\tau = Fr \sqrt{f * c} = 9.90 \text{ Kg/cm2} \qquad _{\rm r} = 9.90 \text{ Kg/cm2}$$

$$\rm A = 23400 \text{ cm2} \qquad Vr = 231648.1815 \text{ Kg}$$

232,160.60 < 231,648.18 ACEPTABLE

relación de esfuerzos = 100%

CONTRATRABE CT-1

Datos

h=	120	cm	(Peralte Total) d=117.5cm	
b=	50	cm	(Ancho)	
rec=	2.5	cm	(Recubrimiento al centro de varillas)	
f'c=	250	kg/cm2	f*c= 200 kg/cm2 f"c=170 kg/cm2	
Fy=	4200	kg/cm2	E= 173,925 kg/cm2 b1= 0.85	
Concreto:	I-Basáltico			
I= 7,200,000.00 cm4				
FRm=	0.9			
FRc=	0.8			
Refuerzo n	nínimo:			
	rmin=	0.002	26 Amin= 15.48 cm2	120
Refuerzo máximo:				
	rb=	0.020	02 Ab= 118.90 cm2	
	rmax=	0.015	52 Amax= 89.17 cm2	
				•

a) Capacidad a Flexión Varillas corridas

ACERO CORRIDO

No.		Vars #	Area (cm2)
	4	8	20.28
	0	5	0
	0	3	0

	64 = 6 .	-
Mr=	86.23 ton	m
q=	0.0853	
r=	0.0035	o.k.

20.28 cm2

Mr=	86.23	ton m
Mr/1.4=	61.59	ton m
Mr/1.1=	78.39	ton m

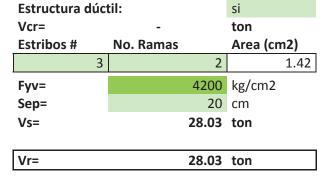
Bastones Adicionales

			Ld
No.	Vars #	Area (cm2)	(cm)
2	6	5.74	
0	4	0	
0	4	0	
ACERO T	OTAL	26.02	cm2

r=	0.0044		o.k.
q=	0.1094		_
Mr=	109.25	ton m	1.27
Mr/1.4=	78.03	ton m	-
Mr/1.1=	99.31	ton m	

80

b) Capacidad a Cortante



Elemento Ancho:	no
Fr b d SQRT(f*c)=	66.47 ton

q =	90	(Angulo de refuerzo
S/d =	0.17	con eje de pieza)
Av/S =	0.071	

c) Deformación

Considerando carga uniforme y amplificación de deformación inelástica de 3:

Lmax = 27.11	Lmax=	27.11	m
--------------	-------	-------	---

Considerando simplemente apoyada:

L = 12 m w max = 3,422 kg/m (por capacidad a flexión)

w max = 3,337 kg/m (por capacidad a cortante) **L usar =** 12.00 m

w max = 7,730 kg/m (por deformaciones inelásticas diferidas)

CONTRATRABE CT-2

Datos

h=	80	cm	(Peralte Total)	d=77.5cm
b=	40	cm	(Ancho)	
rec=	2.5	cm	(Recubrimiento al centro de varillas)	
f'c=	250	kg/cm2	f*c= 200 kg/cm2	f"c=170 kg/cm2
Fy=	4200	kg/cm2	E= 173,925 kg/cm2	b1= 0.85
Concreto:	I-Basáltico			
			I= 1,706,66	6.67 cm4
FD _m -	0.0			

FRm= 0.9 FRc= 0.8

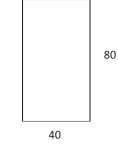


rmin= 0.0026 Amin= 8.17 cm2

Refuerzo máximo:

62.74 cm2 rb= 0.0202 Ab= 0.0152 Amax= 47.05 cm2 rmax=

0



a) Capacidad a Flexión Varillas corridas

0

Mr/1.1=

No. Vars # Area (cm2) 4 8 20.28 5 0 0

3 **ACERO CORRIDO** 20.28 cm2

r=	0.0065	0.	k.
q=	0.1616		
Mr=	54.61 to	on m	
Mr/1.4=	39.01 to	on m	

49.64 ton m

Bastones Adicionales

			La
No.	Vars #	Area (cm2)	(cm)
2	6	5.74	
0	4	0	
0	4	0	
ACERO T	OTAL	26.02	cm2

r=	0.0084		o.k.
q=	0.2074		_
Mr=	68.32	ton m	1.25
Mr/1.4=	48.80	ton m	-
Mr/1.1=	62.11	ton m	

b) Capacidad a Cortante

Estructura dúc	til:		si	
Vcr=	-		ton	
Estribos #	No. Ramas		Area (cr	n2)
3		2		1.42
Fyv=		4200	kg/cm2	
Sep=		20	cm	
Vs=		18.49	ton	
Vr=		18.49	ton	

Elemento Ancho: no Fr b d SQRT(f*c)= 35.07 ton

90 (Angulo de refuerzo q = S/d =con eje de pieza) 0.26

Av/S =0.071

c) Deformación

Considerando carga uniforme y amplificación de deformación inelástica de 3:

Considerando simplemente apoyada:

L = 8 mw max = 4,876 kg/m (por capacidad a flexión) **L usar =** 8.00 m w max = 3,302 kg/m (por capacidad a cortante)

w max = 6,184 kg/m (por deformaciones inelásticas diferidas)

TRABE DE CONCRETO T-1

Datos

h=	120	cm	(Peralte Total) d=117.5cm	
b=	40	cm	(Ancho)	
rec=	2.5	cm	(Recubrimiento al centro de varillas)	
f'c=	250	kg/cm2	f*c= 200 kg/cm2 f"c=170 kg/cm2	
Fy=	4200	kg/cm2	E= 173,925 kg/cm2 b1= 0.85	
Concreto:	I-Basáltico			
			I= 5,760,000.00 cm4	
FRm=	0.9			
FRc=	0.8			٦
Refuerzo r	nínimo:			
	rmin=	0.002	26 Amin= 12.39 cm2	40
Refuerzo r	náximo:			
	rb=	0.020	02 Ab= 95.12 cm2	
	rmax=	0.015	52 Amax= 71.34 cm2	
			120	_

a) Capacidad a Flexión Varillas corridas

No.		Vars #	Area (cm2)
	4	10	31.76
	0	5	0
	0	3	0

ACERO CORRIDO		31.76	cm2
r=	0.0068		o.k.
q=	0.1669		

Mr=	129.29	ton m
Mr/1.4=	92.35	ton m
Mr/1.1=	117.53	ton m

Bastones Adicionales

Mr/1.4=

Mr/1.1=

			Ld
No.	Vars #	Area (cm2)	(cm)
2	6	5.74	
0	4	0	
0	4	0	
ACERO 7	TOTAL	37.5	cm2

Mr=	150.14 tor	1.16
q =	0.1971	
r=	0.0080	o.k.

107.24 ton m

136.49 ton m

b) Capacidad a Cortante

Estructura dúctil:		si		
Vcr=	-		ton	
Estribos #	No. Rama	ıs	Area (cr	n2)
	3	2		1.42
Fyv=		4200	kg/cm2	
Sep=		20	cm	
Vs=		28.03	ton	
Vr=		28.03	ton	

q = 90 (Angulo de refuerzo S/d = 0.17 con eje de pieza)

Av/S = 0.071

Elemento Ancho: no

Fr b d SQRT(f*c)= 53.17 ton

c) Deformación

Considerando carga uniforme y amplificación de deformación inelástica de 3:

Lmax=	14.46	m
-------	-------	---

Considerando simplemente apoyada:

L = 12 m w max = 5,130 kg/m (por capacidad a flexión)

L usar = 12.00 m **w max =** 3,337 kg/m (por capacidad a cortante)

w max = 6,184 kg/m (por deformaciones inelásticas diferidas)

TRABE DE CONCRETO T-2

Datos

FRc=

h=	80	cm	(Peralte Total)	d=77	'.5cm
b=	40	cm	(Ancho)		
rec=	2.5	cm	(Recubrimiento al centro de varillas	5)	
f'c=	250	kg/cm2	f*c= 200 kg/cm2	f"c=1	.70 kg/cm2
Fy=	4200	kg/cm2	E= 173,925 kg/cm2	b1= (0.85
Concreto:	I-Basáltico				
			I= 1,706,6	66.67	cm4
FRm=	0.9				

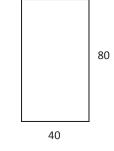
Refuerzo mínimo:

rmin= 0.0026 Amin= 8.17 cm2

Refuerzo máximo:

rb= 0.0202 Ab= 62.74 cm2 rmax= 0.0152 Amax= 47.05 cm2

20.28 cm2



a) Capacidad a Flexión Varillas corridas

ACERO CORRIDO

Mr/1.1=

No.	Vars #			Area (cm2)
	4	3	3	20.28
	0	į	5	0
	0	3	3	0

8.0

r=	0.0065		o.k.
q=	0.1616		
Mr=	54.61	ton m	
Mr/1.4=	39.01	ton m	

49.64 ton m

Dootoo	~ ^ d:		1
Bastone	es Adi	ciona	ies

			Ld
No.	Vars #	Area (cm2)	(cm)
2	6	5.74	
0	4	0	
0	4	0	
ACERO T	OTAL	26.02	cm2

r=	0.0084		o.k.
q=	0.2074		_
Mr=	68.32	ton m	1.25
Mr/1.4=	48.80	ton m	-
Mr/1.1=	62.11	ton m	

b) Capacidad a Cortante

Estructura dúc	til:		si	
Vcr=	-		ton	
Estribos #	No. Ramas		Area (cr	n2)
3		2		1.42
Fyv=		4200	kg/cm2	
Sep=		20	cm	
Vs=		18.49	ton	
1/4-		10 40	ton	

Elemento Ancho:	no
Fr b d SQRT(f*c)=	37.07 ton

q =	90	(Angulo de refuerzo
S/d =	0.26	con eje de pieza)
Av/S =	0.071	

Vr= 18.49 ton

c) Deformación

Considerando carga uniforme y amplificación de deformación inelástica de 3:

Lmax=	10.15 m

Considerando simplemente apoyada:

L = 8 mw max = 4,876 kg/m (por capacidad a flexión) **L usar =** 8.00 m w max = 3,302 kg/m (por capacidad a cortante)

w max = 6,184 kg/m (por deformaciones inelásticas diferidas)

TRABE DE CONCRETO T-3

Datos

h=	70	cm	(Peralte Total) d=67.5cm	
b=	35	cm	(Ancho)	
rec=	2.5	cm	(Recubrimiento al centro de varillas)	
f'c=	250	kg/cm2	f*c= 200 kg/cm2 f"c=170 kg/cm	2
Fy=	4200	kg/cm2	E= 173,925 kg/cm2 b1= 0.85	
Concreto:	I-Basáltico			
			I= 1,000,416.67 cm4	
FRm=	0.9			
FRc=	0.8			
Refuerzo r	nínimo:			
	rmin=	0.002	6 Amin= 6.23 cm2	70
Refuerzo r	máximo:			
	rb=	0.020	2 Ab= 47.81 cm2	
	rmax=	0.015	2 Amax= 35.86 cm2	
			35	

Toluca, Estado de México

a) Capacidad a Flexión Varillas corridas

ACERO CORRIDO

No.		Vars #	Area (cm2)
	3	8	15.21
	0	5	0
	n	3	0

Bastones Adicionales

				Ld
No.	Vars #		Area (cm2)	(cm)
2	2	6	5.74	
(4	0	
()	4	0	

r= q=	0.0064 0.1591	o.k.
٩	0.2002	

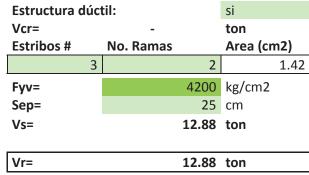
15.21 cm2

<u> </u>	0.1331	
Mr=	35.72	ton m
Mr/1.4=	25.52	ton m
Mr/1.1=	32.47	ton m

CERO TOTAL	20.95	cm2

r=	0.0089		o.K.
q=	0.2191		_
Mr=	47.60	ton m	1.33
Mr/1.4=	34.00	ton m	_
Mr/1.1=	43.27	ton m	

b) Capacidad a Cortante



Elemento Ancho: no Fr b d SQRT(f*c)= 26.73 ton

q =	90	(Angulo de refuerzo
S/d =	0.37	con eje de pieza)
Av/S =	0.057	

c) Deformación

Considerando carga uniforme y amplificación de deformación inelástica de 3:

Lmax= 9.09 m

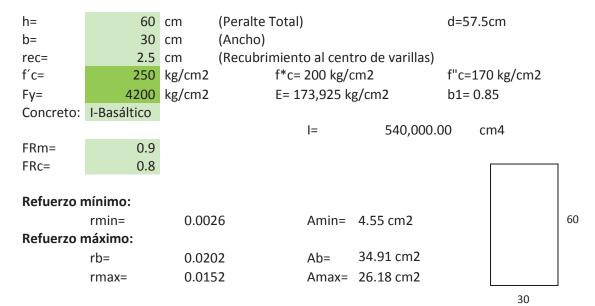
Considerando simplemente apoyada:

L = 8 m w max = 3,189 kg/m (por capacidad a flexión) **L usar =** 8.00 m w max = 2,300 kg/m (por capacidad a cortante)

w max = 3,625 kg/m (por deformaciones inelásticas diferidas)

TRABE DE CONCRETO T-4

Datos



o.k.

a) Capacidad a Flexión Varillas corridas

No.		Vars #	Area (cm2)
	3	5	5.97
	0	5	0
	0	3	0

_	_		
ACERO C	ORRIDO	5.97	cm2

r=	0.0035	
q=	0.0855	
Mr=	12.42	ton m
Mr/1.4=	8.87	ton m
Mr/1.1=	11 20	ton m

Bastones Adicionales

				Ld
No.	Vars #		Area (cm2)	(cm)
2		4	2.54	
0		4	0	
0		4	0	
ACERO	TOTAL		8.51	cm2

r=	0.0049		o.k.
q=	0.1219		_
Mr=	17.37	ton m	1.40
Mr/1.4=	12.41	ton m	-
Mr/1.1=	15.79	ton m	

b) Capacidad a Cortante

Estructura dúci	til:		Si	
Vcr=	-		ton	
Estribos #	No. Ramas		Area (cn	n2)
3		2		1.42
Fyv=		4200	kg/cm2	
Sep=		30	cm	
Vs=		9.14	ton	
Vr=		9.14	ton	

c) Deformación

Elemento Ancho: no Fr b d SQRT(f*c)= 19.52 ton

q =	90	(Angulo de refuerzo
S/d =	0.52	con eje de pieza)
Av/S =	0.047	

Considerando carga uniforme y amplificación de deformación inelástica de 3:

Lmax=

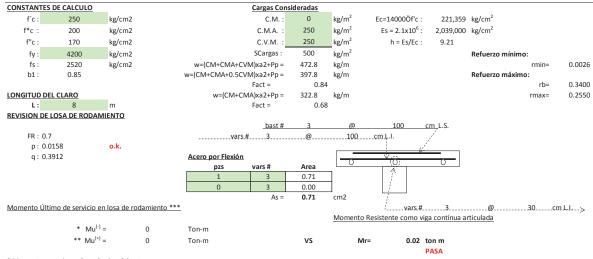
Considerando simplemente apoyada:

L = 8 mw max = 1,109 kg/m (por capacidad a flexión)

L usar = 8.00 m w max = 1,633 kg/m (por capacidad a cortante)

w max = 1,957 kg/m (por deformaciones inelásticas diferidas)

NERVADURA N-1



^{*} Momento negativo máx en la viga del extremo

^{**} Momento positivo máx en la viga del extremo

Nervadur as @ (cm)	b (cm)	h (m)	Recubrimiento (mc)	d (cm)	Capa Comp (cm)	Vol (m3/m2)	wpp (kg/m²)
60	12	40	2.5	37.5	5	0.12	288.00

Sección Gruesa



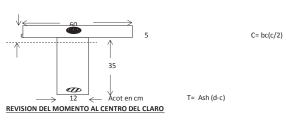
Momento Positivo:

h2= SyA/SA : Ig=S I+Ay; : 113,500 cm⁴ !f = 2 Öf'c 31.62 kg/cm² NTC-Concreto 1.5.1.3. $M_{ag} = f lg / h2$: 1,389

Momento Negativo:

h2 = 14.17 cm $M_{ag} = |f|g/h2$: 2.534 kg-m

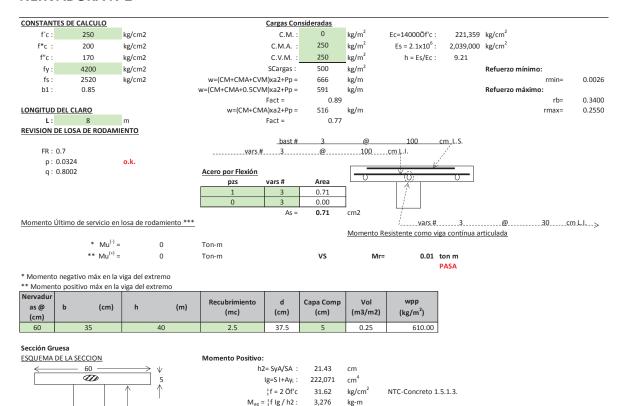
SECCION 03 (al centro del claro)



ACERO EN ZO	ONA DE TENSIÓN	<u>I</u>	ACERO EN Z	ONA DE COM	<u>IPRESIÓN</u>
					Área
No pzs	#	Área	No pzs	#	(cm ²)
4	4	5.07	2	3	1.42
0	4	0.00	0	6	0.00
	Total :	5.07		Total :	1.42
	p:	0.0113		p':	0.001
	q:	0.278			
		o.k. 💯			o.k.
Asxh :	46.67	cm ²			
			13	=2/(1+50r'):	1.94

$M^{+}=wL^{2}/8 - (M_{e}^{-})$	_{xt1} +M-ext2)/2=	3,757	kg-m
	M u =1.4xM =	5.260	Ton-n
REVISION DEL N	MOMENTO RESISTENTE	E AL CENTRO	DEL CLARO
	FR:	0.9	
	MR:	6,184	kg-m
	MR:	6.18	Ton-m
			ΡΔςΔ

NERVADURA N-2





35

E.N.



Momento Negativo:

h2 =

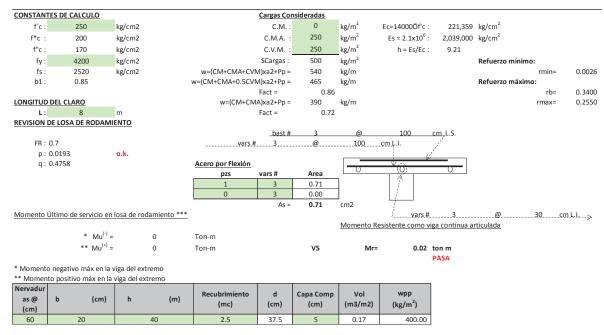
 $M_{ag} = |f|g/h2$:

18.57 cm

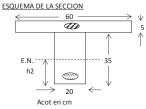
3,783



NERVADURA N-3







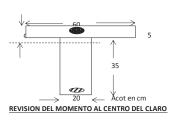
Momento Positivo:

$$\begin{split} & \text{h2= SyA/SA}: & 23.50 & \text{cm} \\ & \text{Ig=S I+Ay}_{\text{I}}: & 156,083 & \text{cm}^4 \\ & \text{If = 2 \"{O}t'c} & 31.62 & \text{kg/cm}^2 & \text{NTC-Concreto 1.5.1.3.} \\ & \text{M}_{\text{3g}} = \text{If Ig / h2}: & 2,100 & \text{kg-m} \end{split}$$

Momento Negativo:

h2 = 16.50 cm $M_{ag} = \frac{1}{1} f \lg / h2 : 2,991 \text{ kg-m}$

SECCION 03 (al centro del claro)



C= bc(c/2)



 VI*=wL²/8 - (M*_ext1 + M-ext2)/2=
 4,291
 kg·m

 M*u = 1.4xM* =
 6.008
 Ton-m

 REVISION DEL MOMENTO RESISTENTE AL CENTRO DEL CLARO

 FR:
 0.9

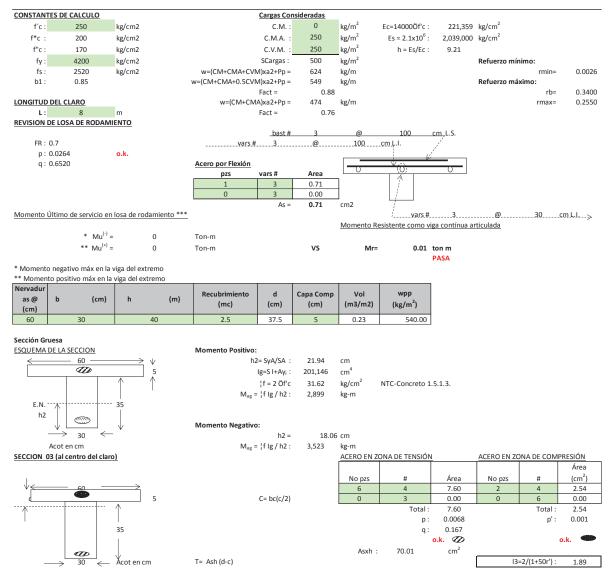
 MR:
 6,583
 kg·m

 MR:
 6.58
 Ton-m

Ton-m PASA

T= Ash (d-c)

NERVADURA N-4



REVISION DEL MOMENTO AL CENTRO DEL CLARO

$M^{+}=wL^{2}/8 - (M_{ext1}^{-}+M-ext2)$)/2=	4,959	kg-m
M u =1.4	= M	6.942	Ton-m
REVISION DEL MOMENTO	RESIST	ENTE AL CENTRO DEL	CLARO
	FR:	0.9	
	MR:	9,875	kg-m
1	MR:	9.87	Ton-m
			ΡΔSΔ

4.4 PLANOS DE INSTALACIÓN HIDROSANITARIA Y MEMORIA DE CÁLCULO

DESCRIPCIÓN GENERAL

Los cálculos anexos corresponden al proyecto conocido como "Edificio de aulas" que componen el proyecto denominado "CONSERVATORIO DE MÙSICA" ubicado en Boulevard Jesús Reyes Heroles # 302, Centro Cultural Mexiquense, Colonia Cultural, Toluca, Estado de México. El edificio es de forma radial con dimensiones de 95 m. de longitud en el sentido oriente—poniente y de 19 m. en el sentido norte-sur dando un área aproximada de 1,800 metros cuadrados. El proyecto consta de 1 torre con 4 niveles con una clasificación en el Grupo "A".

Área Pedagógica (Edificio de Aulas)	
Bachillerato Musical / Carreras Técnicas	Alumnos
Aulas Teóricas 25 a 30 alumnos	540
Aula para Dibujo Técnico 30 alumnos	30
Taller para Practicas de Laudería 15 alumnos	15
Licenciaturas y Posgrado	
Aulas Teóricas 25 a 30 alumnos	600
Instrumentos de Aliento	
Aulas para Practica Individual con piano (9 m²)	6
Aulas para Practica Individual sin piano (6 m²)	18
Aula Teórico-Prácticas: Instrumentos metal (10 alumnos)	10
Aula Teórico-Prácticas: Instrumentos madera (10 alumnos)	10
Canto	
Aulas para Practica Individual con piano (9 m²)	6
Aulas para Practica Individual sin piano (6 m²)	6
Aulas para Practica Coral	60
Aula Teórico-Prácticas: Canto	40
Instrumentos de Cuerda	
Aulas para Practica Individual con piano (9 m²)	6
Aulas para Practica Individual sin piano (6 m²)	20
Aulas Teórico-Prácticas: Piano	50
Aulas Teórico-Prácticas: Instrumentos Cuerda	40
Instrumentos de Percusión	
Aulas para Practica Individual (9 m²)	12
Aulas Teórico-Prácticas: Percusión	50
Complementarios	
Salones de Ensayo de Orquesta	100
Total:	1619

De acuerdo a lo anterior se tienen las siguientes características del proyecto:

Turnos		2
Número de alumnos:		3,238
Empleados de oficina		8
Trabajadores:		
Mantenimiento		4
Intendencia		8
	ΤΟΤΔΙ	12

BASES DE DISEÑO

Todos los trabajos relativos a las instalaciones hidráulica, sanitaria y protección contra incendio, se sujetarán a los requisitos mínimos de observancia obligatoria y recomendaciones de conveniencia práctica establecidos en los reglamentos y códigos que se aplican en cada caso a la República Mexicana.

- a) El Reglamento de Construcción para el D.F.
- b) Las Normas Técnicas Complementarias para la ejecución de obras e instalaciones hidráulicas del Reglamento de Construcciones del D.F.
- c) Asociación Mexicana de instituciones de Seguros (A.M.I.S.)

INSTALACIÓN HIDRÁULICA

AGUA POTABLE

El sistema de agua potable consta de una cisterna donde se almacena el agua proveniente de la red municipal de agua potable, tanques elevados desde donde se distribuye el agua potable, sistema de bombeo a tinaco y una red de tuberías para llenado a tanques elevados y distribución por gravedad a todos los servicios que requieran agua potable. Las cisternas están ubicadas en el edificio de Servicios Complementarios, el tanque elevado se encuentra ubicado en la azotea.

Para el edificio, de las cisternas se envía el agua mediante un sistema de bombeo programado a un tanque elevado, desde el cual se alimentan por gravedad todos los servicios que requieren de agua potable. La cisterna de agua potable tiene el volumen suficiente para almacenar el consumo máximo estimado de 3 días de todo el edificio y la reserva para PCI. El sistema de bombeo a tanques elevados se encuentra ubicado junto a la cisterna de agua potable.

Se está calculando una toma de:	32	mm
Reserva de agua potable :	245,340.00	lts
Reserva de agua para PCI:	22,710.00	lts
Volumen de cisterna de agua potable y	268,050.00	lts
PCI:		

PROTECCIÓN CONTRA INCENDIOS

El sistema está diseñado para satisfacer las normas de la A.M.I.S. (Asociación Mexicana de Instituciones de Seguros A. C.) y de las Normas Técnicas Complementarias del Reglamento de Construcciones del D.F.

El sistema está compuesto por hidrantes con mangueras de 30 m. Todos los hidrantes estarán alimentados por dos equipos de bombeo, uno con motor eléctrico y otro con motor de combustión interna. Para las pequeñas variaciones de presión en la red contra incendio se contará con una pequeña bomba jockey para satisfacer esas demandas y evitar el arranque de las bombas grandes. Este equipo estará ubicado en el Cuarto de Bombas, junto a la cisterna de agua potable y PCI.

Para el servicio del Departamento Municipal de bomberos, se dispondrá de una toma siamesa ubicada de tal forma que permita fácil acceso al personal y equipo de bomberos.

El sistema dispondrá de un almacenamiento de agua, exclusivo para este objeto. Esta reserva corresponde al almacenamiento necesario para mantener operando el sistema durante 120 minutos.

Volumen de reserva para PCI: 81,210.96 lts

INSTALACIÓN DE AGUAS NEGRAS

Las Aguas Negras que se generen durante la operación diaria del inmueble serán conducidas por medio de una serie de tuberías a un colector principal que conduce el agua a una planta de tratamiento de aguas negras ubicado en el edificio de Servicios Complementarios.

La planta de tratamiento de aguas negras tendrá la capacidad de tratar el volumen total de agua descargada al drenaje, que es la misma que el consumo estimado diario de agua potable. El agua tratada deberá ser adecuada para el riego de áreas verdes y alimentación a inodoros.

INSTALACIÓN DE AGUAS PLUVIALES

Las aguas pluviales captadas en la azotea del edificio son conducidas hacia coladeras ubicadas estratégicamente, las cuales están conectadas a bajadas de aguas pluviales que la conducen hasta el piso de la planta baja, donde forman colectores de aguas pluviales junto con las aguas captadas en este nivel y son conducidas hasta un tanque de tormentas para su almacenamiento y aprovechamiento. Para evitar al máximo la introducción a la cisterna de aguas pluviales de basura o arena que la azolven, se contará con un sistema de filtrado consistente en un registro desarenador construido en sitio. Las aguas pluviales captadas en rampas de acceso y algunas zonas de planta baja se conducen al colector municipal de aguas pluviales.

Volumen del Cisterna pluvial 1: 42,528.40 lts

El tanque de tormentas contará con un rebosadero que servirá para el desalojo de las aguas pluviales excedentes al colector municipal, cuando se presenten lluvias continuas, que por su duración saturen dicho tanque y se corra el riesgo que se desborde.

MEMORIA DE CÁLCULO

AGUA POTABLE - DOTACION

La dotación para este tipo de construcciones está establecida de acuerdo al Reglamento de Construcciones del D.D.F. (art.82), de sus Normas Técnicas Complementarias (Tabla 2.13) y de la Dirección General de Construcción y Operación Hidráulica, de esta manera se tiene para este caso la siguiente dotación:

Requerimiento por alumno	25.00	lts/alumno/turno
Empleados oficinas:	50.00	lts/día/persona
Trabajadores:	40.00	lts/día/trabajador

CONSUMOS

Cálculo de consumos estimados diarios de agua potable vivienda:

El consumo estimado diario está en función de la dotación y las características de la construcción, por lo que tenemos para cada área (ver capítulo 1.1):

	NO. DE TURNOS	NO. DE ALUMNOS POR TURNO	DOTACION (Its/alumno/turno)	CONSUMO DIARIO (litros)
EDIFICIO DE AULAS	2	1,619	25.00	80,950.00
Consumo estimado diario subtotal:				80,950.00
Consumo diario estimado total edificio de aulas:			80,950.00 litros	por Día

Cálculo de consumos estimados diarios de agua potable empleados:

El consumo estimado diario está en función de la dotación y las características de la construcción, por lo que tenemos para cada área (ver capítulo 1.1):

	NUMERO DE PERSONAS	DOTACION (Its/persona/día)	CONSUMO DIARIO (litros)
EMPLEADOS DE OFICINA	7	50.00	350.00
TRABAJADORES	12	40.00	480.00
Consumo estimado diario subtotal:			830.00
Consumo diario estimado total empleados:		830.00 litros բ	oor Día

Consumos estimados diarios de agua potable:

Consumo diario estimado total: 81,780.00 litros por día.

Cisterna de almacenamiento de agua potable y Protección contra Incendio.

La capacidad de almacenamiento está en función de las demandas que se tenga en el inmueble, de acuerdo a los lineamientos del Reglamento de Construcciones del D.D.F y sus Normas Técnicas Complementarias. Este último en su capítulo 2.6.3 B) establece que la capacidad de almacenamiento en cisternas deberá ser de no menos de tres veces la demanda diaria.

Cisterna de Agua Potable		
Agua Potable		
Consumo estimado por día:	81,780.00 litros	
Días de Almacenamiento:	3 días	
Volumen de Almacenamiento:	245,340.00 litros	
Protección Contra Incendio (Ver capítulo 4.2)		
Volumen de almacenamiento requerido:	22,710.00 litros	
Factor de Almacenamiento:	1.00 días	
Volumen de Almacenamiento:	22,710.00 litros	
Se está indicando una cisterna de agua potable y PCI de: 268,050.00 litros		

Cálculo de la alimentación de toma general de agua a las cisternas:

Demanda diaria requerida: 81,780.00 lts/día

Se considera un coeficiente de variación de acuerdo con el lugar y la estación del año. Los coeficientes de variación diaria y horaria tienen un ámbito de variación como sigue:

Coeficiente de variación diaria 1.2 a 1.5	Se considera 1.2	20
Coeficiente de variación horaria 1.5 a 2.0	Se considera 1.	50
Se considera el suministro de agua durante:	24.00 hrs/día = 864	00 seg
Gasto Medio Diario: Consumo estimado diario/tiem	npo de suministro: 0.	947 l.p.s.
Gasto Máximo Diario: Gasto medio diario*Coef. de variación diaria:		136 l.p.s.
Gasto Máximo Horario: Gasto medio diario*Coef. de variación horaria:		420 l.p.s.

El cálculo del diámetro de la toma de agua es en base al libro de diseño de redes de distribución de aprovisionamiento de agua (DGCOH AP-100-85 inciso 3.2.3) el cual está basado en la ecuación de continuidad como se indica a continuación:

$$Q = V * A$$
; $A = Q/V$; $A = (3.1416 * D2)/4$

Por lo tanto
$$D = (4 Q / 3.1416 *V) 1/2$$

- D = Diámetro del conducto en metros
- Q = Gasto en el tramo en m3/s.
- V = Velocidad media en m/s
- V = 1.70 m/seg que es una velocidad recomendada para este diámetro.

$$D = (4 * Q / V * 3.1416)1/2$$

D = 0.02917 metros

D = 29.17 mm

Siendo el diámetro comercial superior más cercano el de tubo de: 32.00 mm ∅

Determinación de las Pérdidas por Fricción en la Toma:

$$Hf = K L Q2$$
 $K = 10.3 n2 / D 16/3$

Considerando un tubo de cobre, n=0.009 y una tubería de: 32 mm Ø cuyo diámetro interior es igual a: 31.8000 mm Ø = 0.03180 m.

Longitud = $30 \, \text{m}$.

Q = 0.001136 m3/seg

Hf = 3.134209899 m.

Esta pérdida es aceptable (10.45 %)

Por lo tanto, se pedirá una toma con tubo de: 32.00mm Ø

Cálculo de la alimentación de Agua Potable a los tanques elevados

El gasto a considerar para la alimentación del edificio es el necesario para satisfacer la demanda diaria de agua potable de todo el conjunto:

Consumo diario = 81,780.00 litros.

Tiempo para satisfacer la demanda: 6.00 horas

Q = 13,630.00LPH = 227.17LPM

Volumen Tanques elevados = 6,000.00 lts

Tiempo de llenado = 0.44 hrs - 26.41 min

Cálculo de los diámetros.

Cálculo del diámetro del tubo que alimenta al tanque elevado:

El cálculo de los diámetros se basa en el libro de diseño de redes de distribución de aprovisionamiento de agua (DGCOH AP-100-85 inciso 3.2.3) el cual está basado en la ecuación de continuidad como se indica a continuación:

$$Q = V * A$$
; $A = Q/V$; $A = (3.1416 * D2)/4$

Por lo tanto D = (4 Q / 3.1416 *V) 1/2

- D = Diámetro del conducto en metros
- Q = Gasto en el tramo en m3/s.
- V = Velocidad media en m/s

Q = 227.17 LPM

$$= 3.7861 \text{ L.p.s} = 0.0037861 \text{ m}^3$$

V = 1.70 m/seg que es una velocidad recomendada para este diámetro.

Sustituyendo valores:

$$D = 0.05325 \text{ metros}$$
 $D = 53.25 \text{ mm}$

Siendo el diámetro comercial superior más cercano el de tubo de: 54.00 mm Ø

Equipo de Bombeo a Tanques elevados.

$$Q = 227.17 \text{ lpm}$$
 $Q = 60.02 \text{ GPM}$

Cálculo de la Carga Dinámica Total. (C.D.T.)

El cálculo de la Carga Dinámica Total (C.D.T.) está dada por la ecuación:

$$CDT = He + Ht + Hf$$

- He = Carga estática, en m de columna de agua = 25.00 m col. de agua
- Ht = Carga de trabajo, en m de columna de agua = 2.00 m col. de agua
- Hf = Carga de fricción, en m de columna de agua = 2.00 m col. de agua

El sistema de bombeo deberá mover 60.02 GPM = 227.17 LPM contra una C.D.T. de 29.00 m Col agua = 95.15 pies Col agua

Utilizando 2.00 bombas trabajando al 100% cada una, una en stand by, cada bomba deberá mover 60.02 GPM contra una C.D.T.= 95.15 pies Col agua.

Cálculo de la potencia al freno del equipo de bombeo seleccionado.

$$BHP = QH / 76 n$$

- BHP = Potencia al freno (en HP)
- H = Carga dinámica total (en metros col. Agua) 29.00
- n = Eficiencia del equipo de bombeo = 0.60
- Q1 = Gasto de bombeo (en l.p.s.) 3.79

Bomba 1 Y 2

BHP = 2.41 H.P.

Por lo tanto, la potencia comercial deberá ser de:

BHP = 3.00 H.P.

4.5.6.2 AGUA TRATADA

El volumen de agua tratada se considera el mismo calculado para la demanda diaria de agua potable, suponiendo que la totalidad del agua potable se va al drenaje y todas las aguas negras serán tratadas.

El agua tratada proveniente de la planta de tratamiento de aguas negras se utilizará para el riego de áreas verdes, alimentación a inodoros y mingitorios de todo el inmueble. Se debe considerar que en el proceso del tratamiento del agua negra en la planta se tiene una pérdida del 3% aproximadamente del total del agua.

Volumen estimado de agua tratada alumnos:	78,521.50 lts/día
Volumen estimado de agua tratada empleados:	805.10 lts/día

Consumo educacional:

Dotación para riego.

La dotación para este tipo de construcciones está establecida de acuerdo al Reglamento de Construcciones del D.D.F. (art.82) y de la Dirección General de Construcción y Operación Hidráulica, de esta manera se tiene como dotación mínima para riego 5 lts/m2/dia, estimando para este caso la siguiente dotación:

Dotación para riego: 5.0 lts/m2/día

Cálculo del consumo estimado diario.

Área ajardinada = 10,000.0 m2

Consumo estimado diario = Dotación * Área de riego = 50,000.0 lts

Agua tratada para alimentación a inodoros y mingitorios:

Cálculo del consumo estimado diario.

El cálculo se realiza considerando el número de inodoros y mingitorios y el probable número de usos por día de cada uno.

Gasto por descarga WC: 6.00 litros

Gasto por descarga mingitorio: 3.00 litros

El predio cuenta como máximo con: 3,238.00 alumnos – 20 trabajadores

- Considerando: 50% son hombres y 50% son mujeres
- 1,629 Alumnos (mujeres)
- 1,629 Alumnos (hombres)
- 4 usos de WC máximo por alumno por día (Hombre)
- 4 usos de WC máximo por alumno por día (Mujer).
- 1 usos de WC máximo por usuario por día.
- 1 usos de mingitorio máximo por usuario por día.

Consumo = Número de habitantes * Núm. De usos de WC/Ming * Consumo por descarga.

MUEBLE	NUM. MUJERES	NUM. HOMBRES	USOS POR MUEBLE	CONSUMO (LTS/DESCARGA)	TOTAL (LITROS)
WC - MUJERES	1,629	0	4	6.00	39,096.0
WC - HOMBRES	0	1,629	4	6.00	39,096.0
Mingitorios	0	815	1	3.00	2,443.5
TOTAL					80,635.5

Consumo estimado diario para inodoros: 80,635.5 litros

Consumo estimado diario total de agua tratada vivienda: 130,635.5 litros.

Cisterna de almacenamiento de agua tratada:

· Consumo estimado diario:	130,635.5 lts
· Consumo estimado diario total:	130,635.5 lts
· Días de Almacenamiento:	1.0 días
· Volumen de Almacenamiento:	130,635.5 lts
Volumen total:	130,635.5 lts

Cálculo de la alimentación de Agua Tratada a los tanques elevados.

Consumo diario = 130,635.50 litros

Tiempo para satisfacer la demanda: 8.00 horas

Q = 16329.44 LPH = 272.16 LPM

71.90 GPM

Volumen Tanques elevados = 10,000.00 lts

Tiempo de llenado = 0.61 hrs - 36.74 min

Cálculo del diámetro.

El cálculo de los diámetros se basa en el libro de diseño de redes de distribución de aprovisionamiento de agua (DGCOH AP-100-85 inciso 3.2.3) el cual está basado en la ecuación de continuidad como se indica a continuación:

$$Q = V * A$$
; $A = Q/V$; $A = (3.1416 * D2)/4$

Por lo tanto $D = (4 Q / 3.1416 *V) \frac{1}{2}$

- D = Diámetro del conducto en metros
- Q = Gasto en el tramo en m3/s.
- V = Velocidad media en m/s

Q = 272.16 LPM

$$= 4.5360 \text{ L.p.s} = 0.0045360 \text{ m}^3$$

V = 1.50 m/seg que es una velocidad recomendada para este diámetro.

Sustituyendo valores:

$$D = (4 * (0.002274) / (1.5) * (3.1416))1/2$$

D = 0.06205 metros

D = 62.05 mm

Siendo el diámetro comercial superior más cercano el de tubo de: 54.00 mm Ø

Equipo de Bombeo a Tanques elevados.

Cálculo de la Carga Dinámica Total. (C.D.T.)

El cálculo de la Carga Dinámica Total (C.D.T.) está dada por la ecuación:

$$CDT = He + Ht + Hf$$

- He = Carga estática, en m de columna de agua = 25.00 m col. de agua
- Ht = Carga de trabajo, en m de columna de agua = 2.00 m col. de agua
- Hf = Carga de fricción, en m de columna de agua = 2.00 m col. de agua

El sistema de bombeo deberá mover 71.90 GPM = 272.16 l.p.m. contra una C.D.T. de 29.00 m col. agua= 95.15 pies col. agua

Utilizando 2.00 bombas trabajando al 100% cada una, una en stand by, cada bomba deberá mover 71.90 GPM contra una C.D.T.=95.15 pies col agua.

Cálculo de la potencia al freno del equipo de bombeo seleccionado.

- BHP = Potencia al freno (en HP)
- H = Carga dinámica total (en metros col. Agua) = 29.00
- n = Eficiencia del equipo de bombeo = 0.65
- Q1 = Gasto de bombeo (en l.p.s.) = 4.54

Bomba 1 Y 2

$$BHP = 2.66 H.P.$$

Por lo tanto la potencia comercial deberá ser de:

$$BHP = 2.00 H.P.$$

4.5.6.3 SISTEMA DE PROTECCION CONTRA INCENDIO

Para la protección de todas las áreas interiores, se contará con un sistema de Protección contra Incendio diseñado de acuerdo a las normas de la AMIS (Asociación Mexicana de Instituciones de Seguros) y de las Normas Técnicas Complementarias del Reglamento de Construcciones del D.F.

Criterios generales.

El Sistema de Protección Contra Incendio se calculó para:

- Riesgo de fuego Clase "A" o clase II según la NFPA
- Hidrantes chicos, con válvula angular de 50 x 38mm, boquerel y manguera de 38mmøx 30 m.
- Hombres semientrenados para el combate de incendios.

Presión de agua = 50.00 lbs/plg^2 3.52 Kg/cm²

Volumen de agua por hidrante = 44.70 GPM = 2.82 LPS

Operar: 4 hidrantes simultáneamente durante: 2.0 horas

Q = 178.80 GPM 676.76 lpm

Volumen de agua requerido.

Según NFPA: El almacenamiento para sistemas contra incendio, según la NFPA indica que se debe considerar un gasto total de 100 gpm para un sistema y que se debe garantizar un suministro de por lo menos 30 minutos. En nuestro caso consideraremos un gasto de 200 gpm.

V requerido = Gasto * Tiempo de operación.

- Gasto: 100.00 gpm para operar dos hidrantes.
- Gasto: 200.00 gpm para operar cuatro hidrantes.
- Tiempo de operación: 30.00 minutos

V requerido = 6,000.00 Galones - 22,710.00 litros

EN ESTE CASO ESTAMOS CONSIDERANDO EL SIGUIENTE VOLUMEN:

•	Cisterna de Protección Contra Incendios		
•	 Volumen de almacenamiento: 22,710.00 litros 		
•	Factor de Almacenamiento:	1.00	
•	Volumen de Almacenamiento:	22,710.00 litros	

Cálculo de tuberías y caídas de presión.

Para la alimentación de los hidrantes contra incendio y las mangueras instaladas en ellos se proyecta una red hidráulica para alimentarlos exclusivamente. Para el cálculo de la tubería se considera la operación simultánea de dos hidrantes en la zona remota. El diámetro de alimentación a un hidrante será de 50mm, a dos hidrantes será de 64mm y a tres hidrantes o más de 76mm. Se anexa cálculo de la red del sistema contra incendio.

Equipo de bombeo.

Cálculo de la Carga Dinámica Total. (C.D.T.)

El cálculo de la Carga Dinámica Total (C.D.T.) está dada por la ecuación:

$$CDT = He + Ht + Hf + Hm + Hchi$$

Donde:

- He = Carga estática = 25.00 m Col. Agua
- Ht = Carga de trabajo = 2.50 Kg/cm² = 25.00 m Col. agua
- Hf = Carga de fricción = 1.88 m Col. Agua
- Hm = Carga de fric. en la mang. = 5.00 lb/plg2 = 3.52 m Col. agua
- Hchi = Carga de fric. en el chiflón = 6.00 lb/plg2 = 4.22 m Col. agua

Ht = 59.61 m col. agua

195.58 pies col. agua

La selección del equipo de bombeo se hace para operar de acuerdo con las siguientes condiciones:

Gasto1 [100 %]: 178.80 GPM

C.D.T.1 [100 %]: 59.61 m col. agua

195.58 pies col. agua

Gasto2 [150 %]: 268.20 GPM

C.D.T.2 [65 %]: 38.75 m col. agua

127.13 pies col. agua

Cálculo de la potencia al freno del equipo de bombeo seleccionado.

$$HP = QH / 76 n$$

Con el Gasto 1:

- BHP = Potencia al freno (en HP)
- H = Carga dinámica total (en metros col. Agua)= 59.61
- n = Eficiencia del equipo de bombeo = 0.50
- Q = Gasto de bombeo (en l.p.s.) = 11.28

BHP = 17.69 H.P.

Con el Gasto 2:

- BHP = Potencia al freno (en HP)
- H = Carga dinámica total (en metros col. Agua) = 38.75
- n = Eficiencia del equipo de bombeo = 0.50
- Q = Gasto de bombeo (en l.p.s.) = 16.92

BHP = 17.25 H.P.

INSTALACIÓN SANITARIA

Las Aguas Negras generadas durante la operación del inmueble y las aguas pluviales captadas en azoteas planas y terrazas, serán conducidas por colectores independientes.

Cálculo del Gastos:

Para el cálculo del gasto de descarga, se utiliza el cálculo del gasto máximo instantáneo, basándonos en el método de Hunter (Unidades Mueble), de acuerdo a la siguiente tabla:

Según el reglamento de construcciones del Departamento del Distrito Federal, en las Normas Técnicas Complementarias, Tabla 3.2.2.1, se indica que los excusados y los lavabos serán en una proporción de 2 por cada 75 alumnos y 2 adicionales cada 75 alumnos más, como se indica a continuación:

Cálculo del Gastos por departamento tipo:

A continuación, se elabora el cálculo del consumo del departamento tipo:

MUEBLE	Cada 75 alumnos	Cada 75 alumnos adicionales	UNIDADES MUEBLE	TOTAL
Excusado	2	2	22	24
lavabos	2	2	22	24
Bebederos	1	1	22	23
Fregadero	1		1	1
Lavadero	1		1	1
TOTAL				72

Cálculo gastos y diámetro del tubo de descarga de aguas negras (a la planta de tratamiento):

Apoyados en las fórmulas de Continuidad y Manning se calcula el diámetro necesario para conducir las aguas negras:

$$Q = A*V$$
; $A = 3.1416 D2/4$; $V = R2/3 * S1/2/n$

Donde:

- Q = Gasto de aguas negras en lts/seg
- V = Velocidad del fluido en m/s
- D = Diámetro del tubo en m.
- A = Area de la sección transversal del perímetro mojado del tubo en m2
- R = Radio hidráulico en m
- S = Pendiente

Cálculo del Gasto de descarga de aguas negras.

A continuación, se elabora el cálculo del número de muebles del conjunto:

MUEBLE	CANTIDAD	UNIDADES MUEBLE	TOTAL
Edificio de Aulas	1	72	72
TOTAL			72

Tenemos un gasto máximo instantáneo de: 72 Unidades Mueble tipo tanque

Tipo de muebles (Tanque=1, Flux =2): 1

Que equivalen a un gasto máx. Instantáneo de: 2.28 LPS = 36.14 GPM

$$Q = 36.14 GPM$$

Cálculo del diámetro del tubo de descarga de aguas negras.

Con este gasto y apoyados en las fórmulas de Continuidad y Manning se calcula el diámetro necesario para conducir las aguas negras:

$$Q = A*V$$
; $A = 3.1416 D2/4$; $V = R2/3 * S1/2/n$

Donde:

- Q = Gasto de aguas negras en lts/seg.
- V = Velocidad del fluido en m/s.
- D = Diámetro del tubo en m.
- A = Área de la sección transversal del perímetro mojado del tubo en m2
- R = Radio hidráulico en m.
- S = Pendiente

Considerando un tubo de PVC de 100.0 mm \emptyset y una pendiente de 2.0 % y una relación de llenado (H/D) de 0.5.

$$Q = A * V.$$

$$Q = 3.1416 * r^2/2 * R 2/3 * S \frac{1}{2} /n$$

$$Q = 7.94 LPS$$

Por lo tanto, se puede observar que el gasto calculado: 7.94 LPS es mayor al de diseño: 2.28 LPS.

Por lo que el diámetro de 100.0 mm ø es adecuado.

Resumen de datos del proyecto sanitario.

- Sistema de Drenaje: Por gravedad independiente
- Vertido de aguas negras: A planta de tratamiento.
- Gasto Sanitario: 2.28 lts/seg.
- Diámetro Descarga Sanitario a planta de tratamiento: 100.00 mm Ø (Descarga a planta de tratamiento).
- Diámetro Descarga sanitaria a colector municipal: 150.00 mm Ø.

INSTALACIÓN DE AGUA PLUVIAL

Las aguas pluviales generadas durante la operación del inmueble captadas en azoteas planas y terrazas, serán conducidas por un colector independiente.

Bases de diseño.

Los datos para la elaboración del proyecto, fueron tomados de las recomendaciones técnicas proporcionadas por el Sistema de Aguas de la Ciudad de México (Tomos: AL-100-85 y AL-200-85), de las Normas Técnicas Complementarias del Reglamento de Construcciones y del Manual de Hidráulica Urbana, Tomo I.

Las consideraciones básicas para la elaboración del proyecto son:

- 1. Aplicar el Método Racional Americano para la evaluación de los gastos pluviales.
- 2. El coeficiente de escurrimiento para la aplicación del método anterior, deberá determinarse en base a los diferentes usos del suelo.
- 3. La intensidad de lluvia de diseño deberá obtenerse en base a las curvas de igual altura para el Distrito Federal, según ubicación del predio.
- 4. La velocidad máxima permitida es de 3.0 m/seg. y la mínima es de 0.6 m/seg., en condiciones normales.

Calculo de la intensidad de lluvia.

Para obtener la intensidad de lluvia se consultó el Manual de Hidráulica Urbana de la DGCOH del cual se tomaron las siguientes recomendaciones:

- La duración de la precipitación de diseño debe ser de 60 minutos.
- El período de retorno seleccionado debe ser de 5 años.

Se ajusta la precipitación base a la duración de 60 min y un período de retorno de 5 años, obteniéndose con la siguiente expresión:

$$Hp(tr,d) = Hp(base)(Ftr)(Fd)(Fa)$$

Donde:

- Hp (tr,d) = Precipitación media para un período de retorno (tr) y una duración (d)
- Hp (base) = Precipitación base asociada a un período de retorno de 5 años y duración de 30 min. = 35.00
- Ftr = Factor de ajuste por período de retorno. = 1.00
- Fd = Factor de ajuste por duración. = 1.20
- Fa = Factor de ajuste por área, el cual es de 1.0 (Para áreas menores de 10 km2.) = 1.00

Aplicando los valores anteriores a la fórmula:

$$Hp(5,60) = (35)(1.0)(1.2)(1.0)$$

$$Hp(5,60) = 42 mm$$

Aplicando la expresión de la intensidad de lluvia (i) indicada por la DGCOH en las recomendaciones de diseño para alcantarillado (Tomo A1-100-85) y tomando un tiempo de concentración igual a la duración:

i = Tiempo de concentración * Precipitación media / duración.

Tiempo de concentración = 60.0 min

Duración = 60.0 min

i = (60) (42) / 60

i = 42 mm/hr

Calculo del gasto pluvial.

Para obtener el gasto pluvial de aportación del predio se emplea la fórmula del Método Racional Americano, recomendado por la DGCOH, la cual consiste en:

$$Q = 2.778 * C * i * A$$

Donde:

- Q = Gasto Pluvial de diseño (l.p.s.)
- C = Coeficiente de Escurrimiento (adimensional)
- i = Intensidad de lluvia (mm/hr)
- A = Área de aportación (hectáreas)

2.778 = Factor de conversión a L.p.s.

Áreas de aportación y coeficientes de escurrimiento.

El Coeficiente de Escurrimiento es obtenido de acuerdo al uso del suelo en el predio y en base a la tabla de Las Normas Técnicas Complementarias del Reglamento de Construcciones del D. F.:

TIPO DEL ÁREA DRENADA		С
	MIN	MÁX
ZONAS COMERCIALES		
Zona comercial	0.75	0.95
Vecindarios	0.5	0.70
ZONAS RESIDENCIALES		
Unifamiliares	0.3	0.5
Multifamiliares espaciados	0.4	0.5
Multifamiliares compactos	0.6	0.75
Semiurbanas	0.25	0.4
Casas habitación	0.5	0.7

Tabla 1.5. Coeficientes de escurrimiento.

Cálculo de la cisterna de aguas pluviales.

USO DE SUELO	SUPERFICIE (m²)	COEF. DE ESC. (C)
Azoteas, Patios y Terrazas	1350.00	0.75
TOTAL	1350.00	

Aplicando la fórmula del Método Racional Americano:

$$Q = 2.778 (0.75)*(42) (0.3330)$$

$$Q = 11.813 L.P.S.$$

El volumen total de almacenamiento de la cisterna de aguas pluviales, quedará definido por el gasto pluvial calculado durante un tiempo total correspondiente a la duración de la tormenta de diseño, es decir:

Volumen de cisterna = Gasto pluvial * Duración de la tormenta

Duración de la tormenta = 60 minutos (3,600 seg.)

Volumen de cisterna = 29.14 L.P.S. * 3,600 seg.

Volumen de cisterna = 42,528.40 Litros.

Cálculo de diámetros de tubería.

Para el cálculo de los diámetros de tubería, sin embargo, consideramos la precipitación máxima que se pueda presentar en la localidad, sabiendo que esta intensidad de lluvia tiene una duración aproximada de 5 minutos y que los colectores deberán tener la capacidad para poder evacuar el gasto máximo con el objeto de evitar posibles inundaciones dentro del predio.

De esta forma se recomienda para la localidad una precipitación máxima de:

 $i = 150.0 \, \text{mm/hr}$

Determinación del diámetro de las columnas de bajada de agua pluvial.

Para el cálculo de las bajadas de agua pluvial consideramos la precipitación máxima que se pueda presentar en la localidad, sabiendo que esta intensidad de lluvia tiene una duración aproximada de 5 minutos y que los colectores deberán tener la capacidad para poder evacuar el gasto máximo con el objeto de evitar posibles inundaciones dentro del predio.

No. DE BAJADA	AREA (m²)	DIAMETRO (mm)
1	69.50	100
2	65.50	100
3	130.00	100
4	60.00	100
5	60.00	100
6	130.00	100
7	96.00	100
8	60.00	100
9	60.00	100
10	96.00	100
11	96.00	100
12	60.00	100
13	60.00	100
14	130.00	100
15	65.50	100
16	69.50	100

Bajo esta norma y siguiendo la tabla que a continuación se muestra se determinaron las bajadas pluviales.

PRECIPITACION DE DISEÑO mm/hr	1	AREA TRIBUTARIA EN PROYECCIÓN VERTICAL (m2) SEGÚN DIÁMETRO DE LA TUBERÍA (mm)				
	50ø	64ø	75ø	100ø	150ø	200ø
50	136	246	416	868		
60	113	205	347	723		
70	97	176	297	620	1820	
80	85	154	260	542	1592	
90	76	137	231	482	1416	
100	68	123	208	434	1274	2737
110	62	112	189	395	1158	2458
120	57	102	173	382	1062	2281
130	52	95	160	334	980	2105
140	49	88	149	310	910	1955
150	45	82	139	289	849	1825

Tabla 11.5 Normas de diseño de ingeniería del I.M.S.S.

Cálculo del diámetro del colector general de captación de aguas pluviales al tanque de tormentas.

Aplicando la fórmula del Método Racional Americano:

$$Q = 2.778 * C * i * A$$

Aplicando la fórmula del Método Racional Americano:

$$Q = 2.778 (0.75)*(100) (0.333)$$

Gasto a aplicar para el cálculo de tubería de descarga a la cisterna de agua pluvial:

$$Q = 42.19 LPS$$

Aplicando la fórmula de Manning:

$$Q = A / n * R2/3 * S1/2$$

$$Q = A*V$$
; $A = 3.1416 D^2 / 4$; $V = R2/3 * S1/2 / n$

Donde:

- Q = Gasto de aguas pluviales en lts/seg
- V = Velocidad del fluido en m/s
- D = Diámetro del tubo en m.
- A = Área de la sección transversal del perímetro mojado del tubo en m2.
- R = Radio hidráulico en m.
- S = Pendiente
- n = Coeficiente de rugosidad = 0.009 para PVC

"CONSERVATORIO DE MÚSICA" Centro Cultural Mexiquense Toluca, Estado de México

Considerando un tubo de PVC de 200.0 mm ø y una pendiente de 2.0 % y una relación de llenado a tubo lleno tenemos:

$$A = 3.1416* (0.30)^2 / 4$$
 $A = 3.1416* (0.30)^2 / 4 = 0.031416$

$$R = D / 4 = 0.100 / 4$$
 $R = 0.05$

Sustituyendo valores:

$$Q = ((0.031416) / (0.009))* (0.075)2/3*(0.01)1/2$$

$$Q = 0.066999266 \text{ m}^3/\text{seg}.$$

$$Q = 66.999 L.p.s$$

Por lo tanto, se puede observar que el gasto calculado 66.999 LPS es mayor al de diseño 42.19 LPS.

Por lo tanto, el tubo de 200.00 mm ø es adecuado.

4.5 PLANOS DE INSTALACIÓN ELÉCTRICA Y MEMORIA DE CÁLCULO

DESCRIPCIÓN GENERAL

La presente memoria y los cálculos anexos corresponden al proyecto conocido como "Edificio de aulas" y "Servicios complementarios" que componen el proyecto denominado "Conservatorio de Música" ubicado en Boulevard Jesús Reyes Heroles # 302, Centro Cultural Mexiquense, Colonia Cultural, Toluca, Estado de México. El edificio es de forma radial con dimensiones de 95 m de longitud en el sentido oriente—poniente y de 19 m en el sentido norte-sur dando un área aproximada de 1,800 metros cuadrados.

La instalación eléctrica consiste en la realización del diseño de iluminación dentro del proyecto, creando ambientes óptimos para realizar las diversas actividades del usuario mediante la elección de luminarias adecuadas, tomando en cuenta las dimensiones de los locales, así como los porcentajes de reflexión en los materiales a fin de evitar una iluminación que pueda afectar a la vista de los usuarios.

DESCRIPCION DE LOS TRABAJOS A REALZAR

El proyecto de iluminación que se presenta comprende los cálculos de luminarias requeridas por local dentro del Edificio de aulas, así como el criterio de distribución de las redes, salidas, subestación eléctrica, acometida, etc., la cual se muestra en los planos expresados en AutoCAD en el apartado de instalaciones.

DESCRIPCIÓN DE LA INSTALACIÓN

La alimentación general del proyecto comienza con una acometida proporcionada por la CFE que llegará por piso en cable entubado a la subestación eléctrica ubicada en el cuarto de máquinas del edificio de complementarios donde se distribuirá a cada una de los edificios del conjunto.

Los tableros de distribución de marca Square D se colocarán con una altura al centro de 1.50 m sobre N.P.T. dentro de la bodega por cada nivel del edificio de aulas mientras que el tablero principal se ubicara en el edificio de complementarios.

La tubería a utilizar será conduit de plástico marca Polyducto en techo y pared de acuerdo a los trayectos marcados en los planos de instalación eléctrica.

Los contactos deberán localizarse a una altura de 0.35 m sobre N.P.T mientras que los apagadores a 1.20 m sobre N.P.T ambos de la marca bticinio.

La iluminación estará controlada desde los tableros ubicados por nivel dentro del edificio de aulas al igual que en el edificio de complementarios, las luminarias a utilizar por local se describen en la memoria de cálculo presentada a continuación, así como la información recaudada.

MEMORIA DE CÁLCULO

Como parte del proyecto de iluminación, a continuación, se presentan los cálculos realizados, a fin de conocer el número de luminarias por local dentro del edificio de aulas, así como el edificio de complementarios; para ello se requirió conocer los requerimientos mínimos de iluminación por área (luxes) proporcionados por el RCDF, así como la información proporcionada por Construlita, marca de las luminarias utilizadas en el proyecto.

Para el cálculo de número de luminarias se utilizó el método de lumen con la siguiente formula:

$$N = \frac{EC x A}{n x Lm x Cu x FM}$$

Donde:

- EC= Requerimiento de iluminación (RCDF).
- *a*= Área por iluminar.
- n= Numero de lámparas por luminaria.
- *Lm*= Flujo luminoso por lámpara.
- Cu= Coeficiente de utilización.
- FM= Factor de mantenimiento.

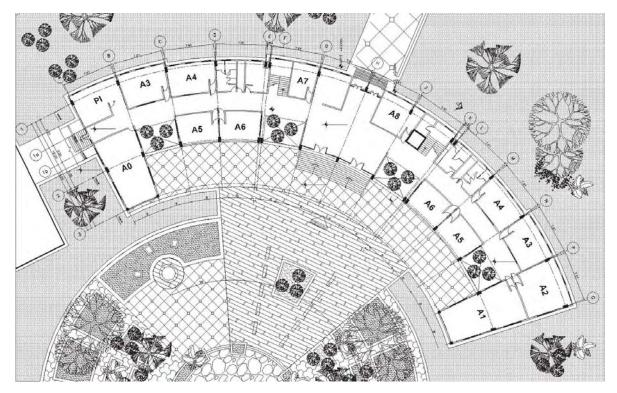
Notas:

- El tipo de luminaria se especifica en cada uno de los cálculos y en los planos.
- Los valores de *n*, *Lm*, *Cu* y *FM* se obtuvieron de las especificaciones proporcionadas por la marca Construlita y de bibliografía.

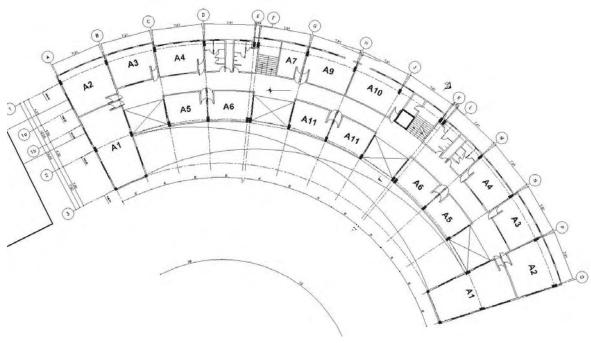
La tabla que a continuación se presenta recauda los valores requeridos para el cálculo por método de lumen, además se muestran las plantas de nomenclatura utilizada para cada local dentro del edificio de aulas y complementarios.

EDIFICIO DE AULAS						
Local	Luxes requeridos. (RCDF)	Área (m2)	Cu			
A0		71.30	0.64			
A1		76.15	0.64			
A2		52.75	0.51			
A3		37.60	0.51			
A4		33.90	0.51			
A5		28.15	0.51			
A6		28.15	0.51			
A7	200	19.20	0.44			
A8	300	34.20	0.51			
A9		40.00	0.51			
A10		48.00	0.58			
A11		28.10	0.51			
E1		28.15	0.43			
E2		28.15	0.43			
E3		28.10	0.43			
E4		19.20	0.36			
C0		8.50	0.24			
C1-3	250	11.75	0.24			
C4-6	250	10.70	0.24			
C7-9		12.45	0.24			
PI	250	37.00	0.58			
Vestíbulo	100	76.15	0.51			
Circulaciones PB	100	241.50	0.51			
Circulaciones tipo		217.50	0.51			
Sanitarios	150	16.50	0.58			
	EDIFICIO COMF	PLEMENTARIOS				
T. Lauderia	300	94.75	0.46			
T. Mantenimiento		119.40	0.50			
Imprenta	300	34.05	0.34			
Comedor	150	69.60	0.40			
C. Maquinas 1	50	32.50	0.34			
C. Maquinas 2		20.50	0.27			
Circulaciones	100	45.95	0.40			
Sanitarios	150	22.50	0.27			
Bodega T. Lau.	50	9.80	0.27			
Bodega T. Mant.		18.45	0.27			

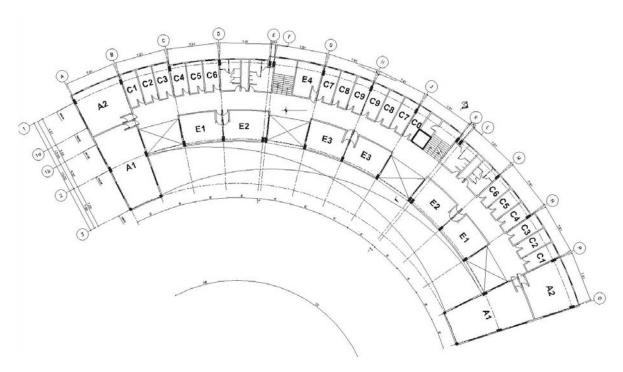
Tabla 2 Datos proporcionados por el RCDF, catálogo de luminarias y bibliografía. El valor Cu se obtiene por una relación entre los porcentajes de reflexión de los materiales y/o colores utilizados en proyecto y la relación de local ya sea 0.6, 0.8, 1.0, 1.25 o 1.5 en las tabla de Coeficientes de utilización para el tipo de luminaria.



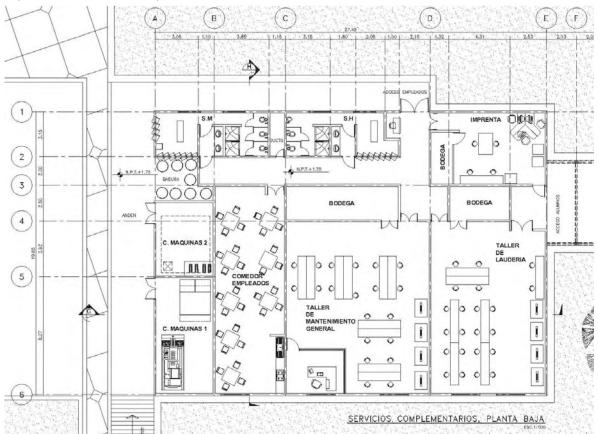
Edificio de aulas. Planta Baja. Distribución de nomenclatura utilizada en Tabla 1.



Edificio de aulas. Planta Nivel 1.



Edificio de aulas. Planta nivel 2 y 3.



Edificio de complementarios. Planta baja.

EDIFICIO DE AULAS

AULAS TEORICAS

- Luminaria tipo Óptica Europea emprotrable M51/T5-LED COD.OF1032.
- 56 W.
- Lm= 3600lm.
- Marca: Construlita.
- FM= 0.85.

Aula A0

$$N = \frac{300 \times 71.30}{1 \times 3600 \times 0.64 \times 0.85} = \frac{21390}{1958.40} = 10.92 \sim 11 \ luminarias$$

Aula A1

$$N = \frac{300 \times 76.15}{1 \times 3600 \times 0.64 \times 0.85} = \frac{22845}{1958.40} = 11.56 \sim 12 \ luminarias$$

Aula A2

$$N = \frac{300 \times 52.75}{1 \times 3600 \times 0.58 \times 0.85} = \frac{15825}{1774.80} = 8.91 \sim 9 \ luminarias$$

Aula A3

$$N = \frac{300 \times 37.60}{1 \times 3600 \times 0.51 \times 0.85} = \frac{11280}{1560.60} = 7.20 \sim 8 \ luminarias$$

Aula A4

$$N = \frac{300 \times 33.90}{1 \times 3600 \times 0.51 \times 0.85} = \frac{10170}{1560.60} = 6.51 \sim 7 \ luminarias$$

Aula A5

$$N = \frac{300 \times 28.15}{1 \times 3600 \times 0.51 \times 0.85} = \frac{8445}{1560.60} = 5.41 \sim 6 \ luminarias$$

Aula A6

$$N = \frac{300 \times 28.15}{1 \times 3600 \times 0.51 \times 0.85} = \frac{8445}{1560.60} = 5.41 \sim 6 \ luminarias$$

Aula A7

$$N = \frac{300 \times 19.20}{1 \times 3600 \times 0.44 \times 0.85} = \frac{5760}{1346.40} = 4.27 \sim 5 \ luminarias$$

Aula A8

$$N = \frac{300 \times 34.20}{1 \times 3600 \times 0.51 \times 0.85} = \frac{10260}{1560.60} = 6.57 \sim 7 \ luminarias$$

Aula A9

$$N = \frac{300 \times 40.00}{1 \times 3600 \times 0.51 \times 0.85} = \frac{12000}{1560.60} = 7.68 \sim 8 \ luminarias$$

Aula A10

$$N = \frac{300 \times 48.00}{1 \times 3600 \times 0.58 \times 0.85} = \frac{14400}{1774.80} = 8.11 \sim 9 \ luminarias$$

Aula A11

$$N = \frac{300 \times 28.10}{1 \times 3600 \times 0.51 \times 0.85} = \frac{8430}{1560.60} = 5.40 \sim 6 \ luminarias$$

ENSAYO GENERAL.

- Luminaria tipo Slim empotrable MOD. OF1087.
- 49 W.
- Lm= 3315lm.
- Marca: Construlita.
- F.M= 0.80.

Ensayo general E1 y E2.

$$N = \frac{300 \times 28.15}{1 \times 3315 \times 0.43 \times 0.80} = \frac{8445}{1140.36} = 7.40 \sim 8 \ luminarias$$

Ensayo general E3

$$N = \frac{300 \times 28.10}{1 \times 3315 \times 0.43 \times 0.80} = \frac{8430}{1140.36} = 7.39 \sim 8 \ luminarias$$

Ensayo general E4

$$N = \frac{300 \times 19.20}{1 \times 3315 \times 0.36 \times 0.80} = \frac{5760}{954.72} = 6.03 \sim 6 \ luminarias$$

CUBICULOS INDIVIDUALES.

- Luminaria tipo Performa Pro empotrable MOD CO1200.
- 47 W.
- Lm= 4460lm.
- Marca: Construlita.
- F.M: 0.80

Cubículo CO.

$$N = \frac{250 \times 8.50}{1 \times 4460 \times 0.24 \times 0.80} = \frac{2125}{856.32} = 2.48 \sim 3 \ luminarias$$

Cubículo C1-C2-C3.

$$N = \frac{250 \times 11.75}{1 \times 4460 \times 0.24 \times 0.80} = \frac{2937.50}{856.32} = 3.43 \sim 4 \text{ luminarias}$$

Cubículo C4-C5-C6.

$$N = \frac{250 \times 10.70}{1 \times 4460 \times 0.24 \times 0.80} = \frac{2675}{856.32} = 3.12 \sim 4 \ luminarias$$

Cubículo C7-C8-C9.

$$N = \frac{250 \times 12.45}{1 \times 4460 \times 0.24 \times 0.80} = \frac{3112.50}{856.32} = 3.63 \sim 4 \ luminarias$$

VESTIBULO.

- Luminaria tipo Piramid empotrable MOD. CO1146.
- 26 W.
- Lm=1070lm.
- Marca: Construlita.
- F.M= 0.85

Vestíbulo.

$$N = \frac{100 \times 76.15}{1 \times 1070 \times 0.51 \times 0.85} = \frac{7615}{463.84} = 16.41 \sim 17 \ luminarias$$

CIRCULACIONES Y BAÑOS.

- Luminaria tipo Prismatico empotrable MOD. OF1006.
- 64 W.
- Lm= 3400lm.
- Marca: Construlita.
- F.M= 0.85.

Circulaciones PB.

$$N = \frac{100 \times 241.50}{1 \times 3400 \times 0.51 \times 0.85} = \frac{24150}{1473.90} = 16.38 \sim 17 \ luminarias$$

Circulaciones N1-N2-N3.

$$N = \frac{100 \times 217.50}{1 \times 3400 \times 0.51 \times 0.85} = \frac{21750}{1473.90} = 14.75 \sim 15 \ luminarias$$

Sanitarios (hombres y mujeres c/u).

$$N = \frac{150 \times 16.50}{1 \times 3400 \times 0.58 \times 0.85} = \frac{2475}{1676.20} = 1.47 \sim 2 \ luminarias$$

EDIFICIO DE COMPLEMENTARIOS.

TALLERES E IMPRENTA.

- Luminaria tipo suspendido Clásico MOD. OF8004.
- 98 W.
- Lm= 6410lm.
- Marca: Construlita.
- F.M= 0.85.

Taller de lauderia.

$$N = \frac{300 \times 94.75}{1 \times 6410 \times 0.46 \times 0.85} = \frac{28425}{2506.31} = 11.34 \sim 12 \ luminarias$$

Taller de mantenimiento.

$$N = \frac{300 \times 119.40}{1 \times 6410 \times 0.50 \times 0.85} = \frac{35820}{2724.25} = 13.14 \sim 14 \ luminarias$$

Imprenta.

$$N = \frac{300 \times 34.05}{1 \times 6410 \times 0.34 \times 0.85} = \frac{10215}{1852.49} = 5.51 \sim 6 \ luminarias$$

COMEDOR DE EMPLEADOS.

- Luminaria tipo Cuadrum suspendida MOD. OF8002
- 56 W.
- Lm= 4355lm.
- Marca: Construlita.
- F.M= 0.85.

Comedor.

$$N = \frac{150 \times 69.60}{1 \times 4355 \times 0.40 \times 0.85} = \frac{10440}{1480.70} = 7.05 \sim 8 \ luminarias$$

CUARTOS DE MAQUINAS Y BODEGAS.

- Luminaria tipo Candel pro suspendida MOD. CO8014.
- 42 W.
- Lm= 2145lm.
- Marca: Construlita.
- F.M= 0.80.

Cuarto de Máquinas 1.

$$N = \frac{50 \times 32.50}{1 \times 2145 \times 0.34 \times 0.80} = \frac{1625}{583.44} = 2.78 \sim 3 \ luminarias$$

Cuarto de Máquinas 2.

$$N = \frac{50 \times 20.50}{1 \times 2145 \times 0.27 \times 0.80} = \frac{1025}{463.32} = 2.21 \sim 3 \ luminarias$$

Bodega taller de lauderia.

$$N = \frac{50 \times 9.80}{1 \times 2145 \times 0.27 \times 0.80} = \frac{490}{463.32} = 1.05 \sim 1 \ luminaria$$

Bodega taller de mantenimiento.

$$N = \frac{50 \times 18.45}{1 \times 2145 \times 0.27 \times 0.80} = \frac{922.50}{463.32} = 1.99 \sim 2 \ luminarias$$

CIRCULACIONES.

- Luminaria tipo Candel pro suspendida MOD. CO8045.
- 50 W.
- Lm= 1300lm.
- Marca: Construlita.
- F.M= 0.80.

Circulaciones.

$$N = \frac{100 \times 45.95}{1 \times 1300 \times 0.40 \times 0.80} = \frac{4595}{416} = 11.40 \sim 12 \ luminarias$$

SANITARIOS.

- Luminaria tipo Cuadrum Prismatico suspendida MOD. OF8001.
- 56 W.
- Lm= 3620lm.
- Marca: Construlita.
- F.M= 0.85.

Sanitarios (hombres y mujeres c/u).

$$N = \frac{150 \times 22.50}{1 \times 3620 \times 0.27 \times 0.85} = \frac{3375}{830.79} = 4.06 \sim 4 \ luminarias$$

4.6 ACABADOS

4.7 ALBAÑILERIAS

4.8 COSTOS PARAMÉTRICOS Y HONORARIOS

HONORARIOS POR DISEÑO ARQUITECTÓNICO

Los honorarios mínimos profesionales que aplicaran los arquitectos por concepto de Diseño Arquitectónico, se determinaran conforme a la siguiente fórmula:

H = CO X FS X FR/100

En donde:

- H: Representa el costo de los honorarios profesionales en moneda nacional.
- CO: Representa el valor estimado de la obra a Costo Directo.
- FS: Representa el Factor de Superficie.
- FR: Representa el Factor Regional.

El valor estimado de la obra a costo directo (CO), el factor de superficie (FS) y el factor regional (FR); de los que se hace referencia en el artículo anterior, se determinaran conforme a las siguientes formulas y consideraciones:

CO: Sera determinado por la siguiente fórmula:

CO= S X CBM X FC

En donde:

- S: Representa la superficie estimada del proyecto en metros cuadrados, determinada por el programa arquitectónico preliminar.
- CBM: Representa el costo base por m2. de construcción y que en la Tabla No. 1-A se aprecia.
- FC: Representa un Factor de ajuste al costo base por m2. Según el género de edificio, dicho factor también se precisa en la Tabla No. 1-A.

FS: El factor de superficie será determinado por la siguiente fórmula:

FS= 15- (2.5 x LOG S)

En donde:

- S: Representa la superficie estimada del proyecto en metros cuadrados, determinada por el programa arquitectónico, por lo que LOG S determina su logaritmo. Esta expresión se encuentra graficada en la Tabla I-B y será aplicada hasta superficies de 400,000 m2.
- FR: Representa el factor regional y será determinado conforme a la Tabla I-C.

(COSTO BASE POR METRO CUADRADO) CBM=\$5,433.00

G		EDUCACIÓN Y CIENCIA	
G-1	1.08	Academias	
G-2	1.45	Céntros de Investigación	
G-3	1.35	Campus de Educación Superior	
G-4	1.15	Escuelas Preescolares	
G-5	1.15	Escuelas Primarias	
G-6	1.15	Escuelas Secundarias	
G-7	1.39	Escuelas Preparatorias	
G-8	1.39	Escuelas Vocacionales	
G-9	1.39	Escuelas Técnicas	
G-10	1.45	Escuelas de Educación Especial	
G-11	1.45	Escuelas de Educación Superior	
G-12	1.24	Internados	
G-13	1.45	Laboratorios	
G-14	1.45	Laboratorios de Enseñanza	
G-15	1.39	Normales	

Tabla 1-B. Tabla de factores de costo.

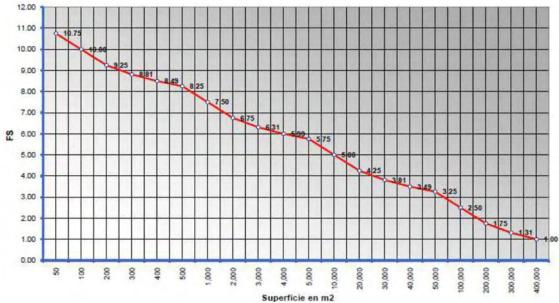


Tabla 1-B. Grafica de factores de superficie.

Región I		
1	Colegio de Arquitectos de la Ciudad de México, A.C	1.05
2	Colegio de Arquitectos del Estado de México, A.C.	1
3	Colegio de Arquitectos de Hidalgo, A.C	0.95
4	Colegio de Arquitectos de Morelos, A.C.	0.95
5	Colegio de Arquitectos de Guerrero, A.C.	0.95
6	Colegio de Arquitectos de Oaxaca, A.C.	0.95
7	Colegio de Arquitectos de Puebla, A.C.	0.95
8	Colegio de Arquitectos del Estado Tlaxcala, A.C	0.95

Tabla 1-C. Factor regional.

COSTO DIRECTO: CO= S X CBM X FC

- S = 15663.00m2
- CBM= \$5,433.00
- FC= 1.45
- CO= \$123,390,764.55

FACTOR DE SUPERFICIE: FS= 15- (2.5 x LOG S)

- S = 15663.00 m2
- FS= **\$4.51**

HONORARIOS MINIMOS: H= CO X FS X FR/100

- CO= \$123,390,764.55
- FS= 4.51
- FR=1
- H = \$5,564,923.48

CINCO MILLONES, QUINIENTOS SESENTA Y CUATRO MIL, NOVECIENTOS VEINTITRES PESOS 48/100 M.N.

5.0 CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES

El presente proyecto nos ha permitido demostrar los conocimientos, habilidades y aptitudes adquiridos en las etapas formativas de la carrera y a la vez nos ha exigido conocer distintas disciplinas que forman la arquitectura; cada apartado de este documento representa la trayectoria de nuestro aprendizaje plasmado en el desarrollo de una propuesta arquitectónica como solución a un problema real, siguiendo la metodología que comenzó al presentar la idea base, hasta la finalización del presente trabajo; para ello se requirió de una investigación que permitió entender el funcionamiento de un conservatorio de música así como los requerimientos espaciales necesarios, conocimos el entorno y la estructura urbana que lo rodea, diseñamos los espacios correspondientes a un programa arquitectónico respetando la idea principal de hacer del proyecto un conjunto de edificios destinados a las actividades propias del aprendizaje de la música; se abordaron temas de acústica e isópica en recintos y concluimos con el desarrollo del diseño estructural e instalaciones del edificio de enseñanza.

Consideramos que se cumplieron los objetivos propuestos al inicio, se consiguió diseñar un conservatorio de música mediante el estudio de casos similares, una solución del objeto arquitectónico en donde existe una adecuada distribución de espacios, funcionalidad y dinámica. El resultado es un conjunto de edificios destinados a un uso único, que se relacionan mediante áreas de convivencia que a través de sus formas y alturas forman un símbolo estético dentro del Centro Cultural.

Podemos destacar que la experiencia recaudada al elaborar este proyecto nos ha permitido entender lo complejo que es la arquitectura, que las tardes de trabajo dentro del taller y las noches en vela de cada semestre nos ha formado y proporcionado las herramientas necesarias para desempeñarnos debidamente en el desarrollo de nuestras ideas, que con el apoyo de nuestros asesores en todo momento continuamos la búsqueda y la solución a los temas importantes en el desarrollo de nuestro proyecto y finalmente hacer mención a la satisfacción que nos deja el concluir una etapa más de la vida llena de enseñanzas y conocimientos que aplicaremos con esfuerzo, dedicación y profesionalismo cada día.

El trabajo se inició con un equipo de tres alumnos sin embargo a finales del último semestre (10º) se desintegro, quedando solo dos integrantes, los cuales absorbieron parte del trabajo del compañero que decidió no continuar, el apartado de instalaciones se vio comprometido, por lo que el tiempo que se tenía planeado para terminar el trabajo se vio afectado.

La recomendación en los trabajos de titulación en equipo conlleva un riesgo, por lo que se recomienda a los próximos alumnos por recibirse comprometerse realmente en terminar como equipo si así lo deciden o de lo contrario trabajar individualmente para evitarse este tipo de percances que afectan la culminación en tiempo y forma de esta etapa de la carrera.





UNAM – Dirección General de Bibliotecas Tesis Digitales Restricciones de uso

DERECHOS RESERVADOS © PROHIBIDA SU REPRODUCCIÓN TOTAL O PARCIAL

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

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

ANEXO A



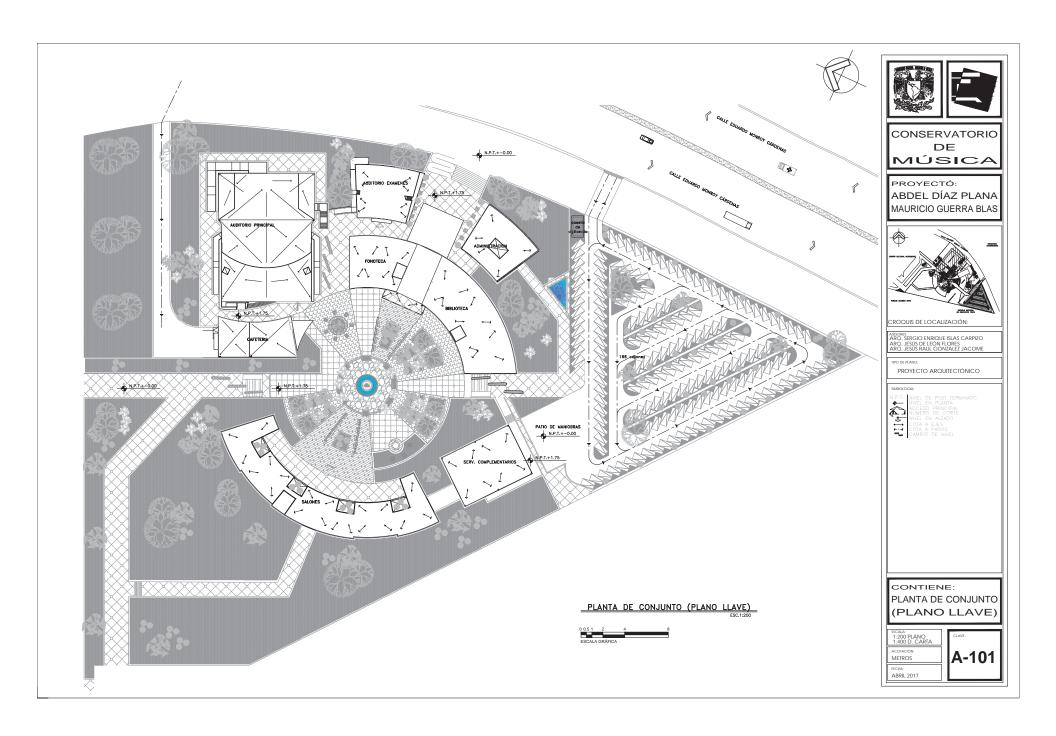


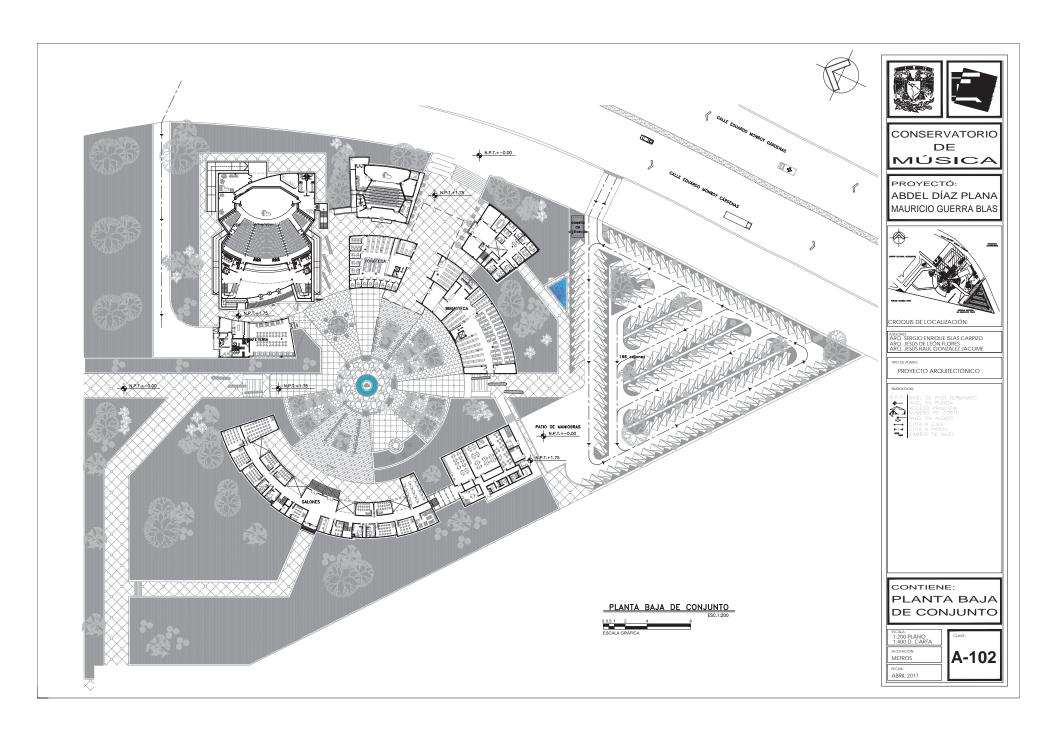
UNAM – Dirección General de Bibliotecas Tesis Digitales Restricciones de uso

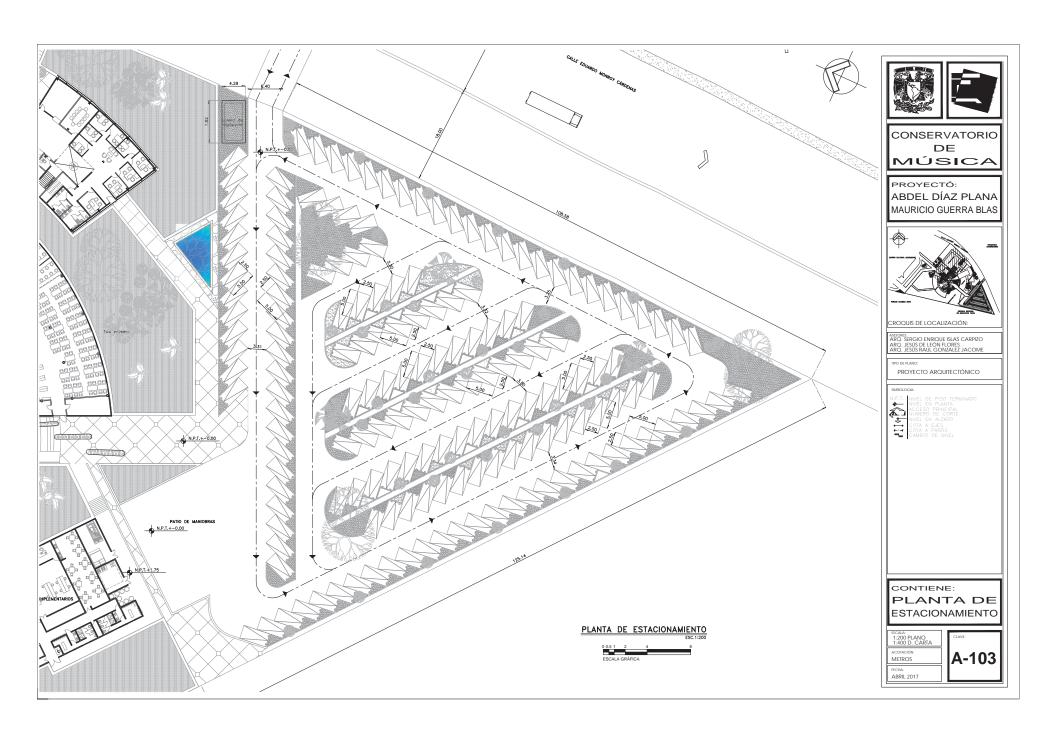
DERECHOS RESERVADOS © PROHIBIDA SU REPRODUCCIÓN TOTAL O PARCIAL

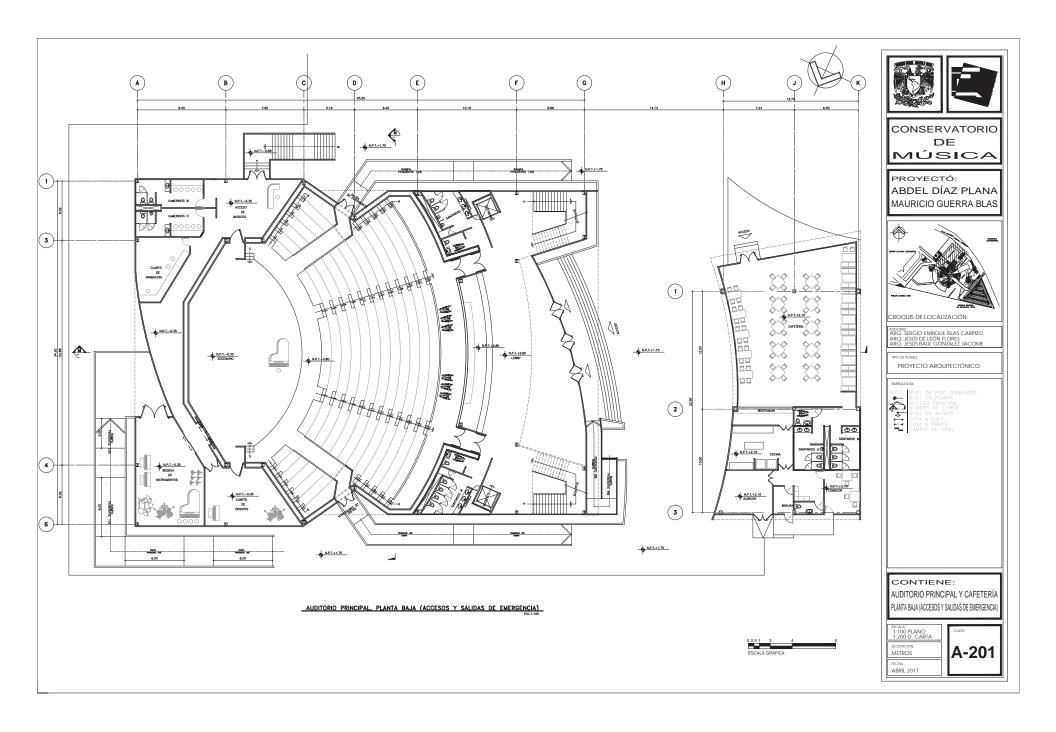
Todo el material contenido en esta tesis esta protegido por la Ley Federal del Derecho de Autor (LFDA) de los Estados Unidos Mexicanos (México).

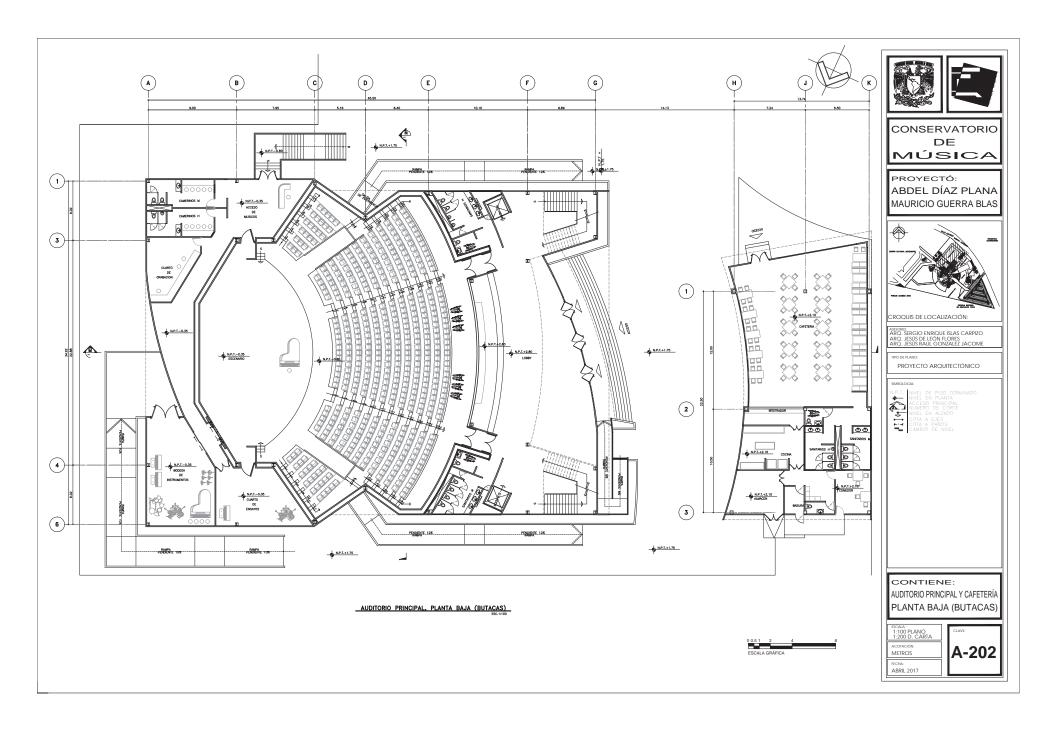
El uso de imágenes, fragmentos de videos, y demás material que sea objeto de protección de los derechos de autor, será exclusivamente para fines educativos e informativos y deberá citar la fuente donde la obtuvo mencionando el autor o autores. Cualquier uso distinto como el lucro, reproducción, edición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

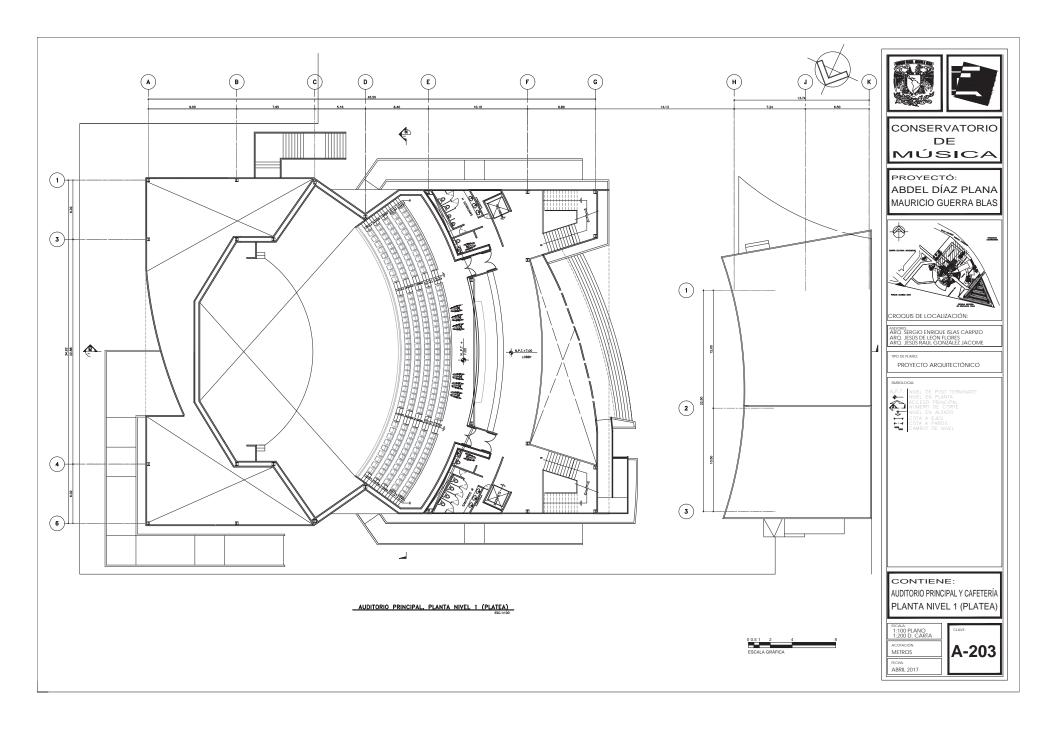


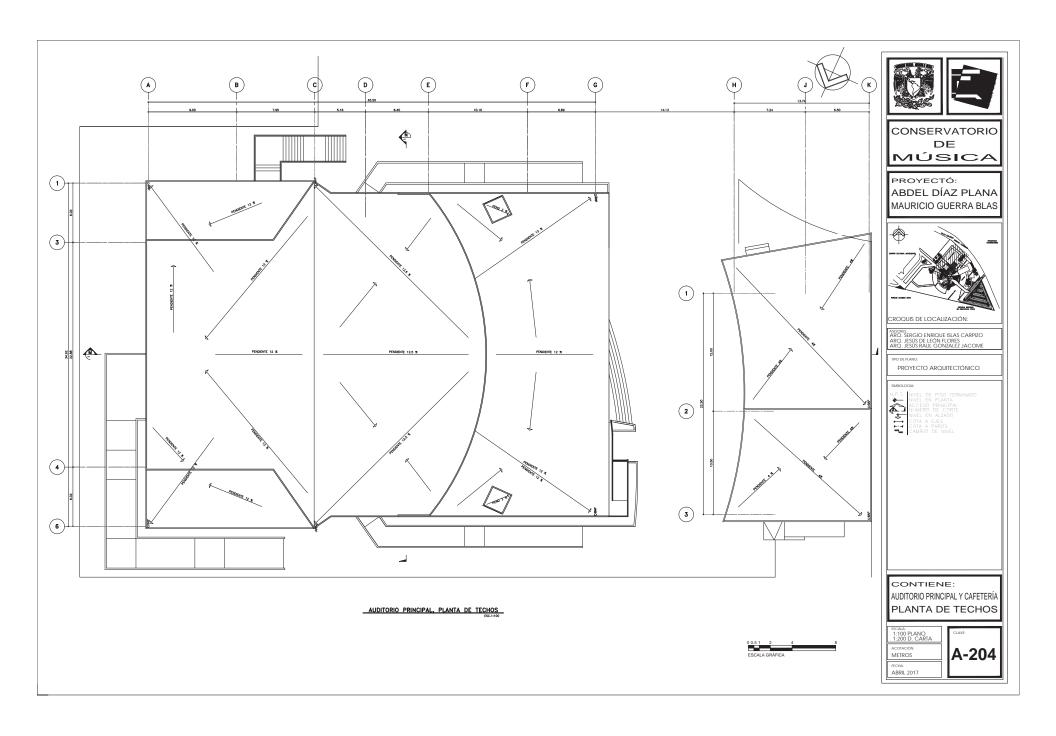


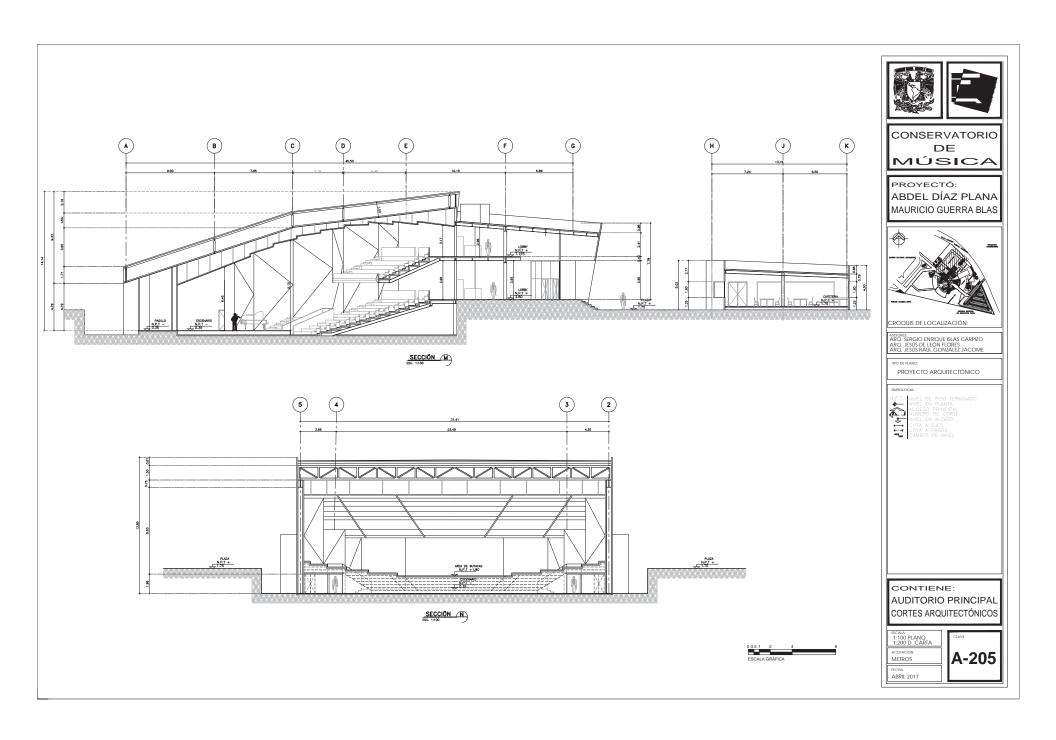


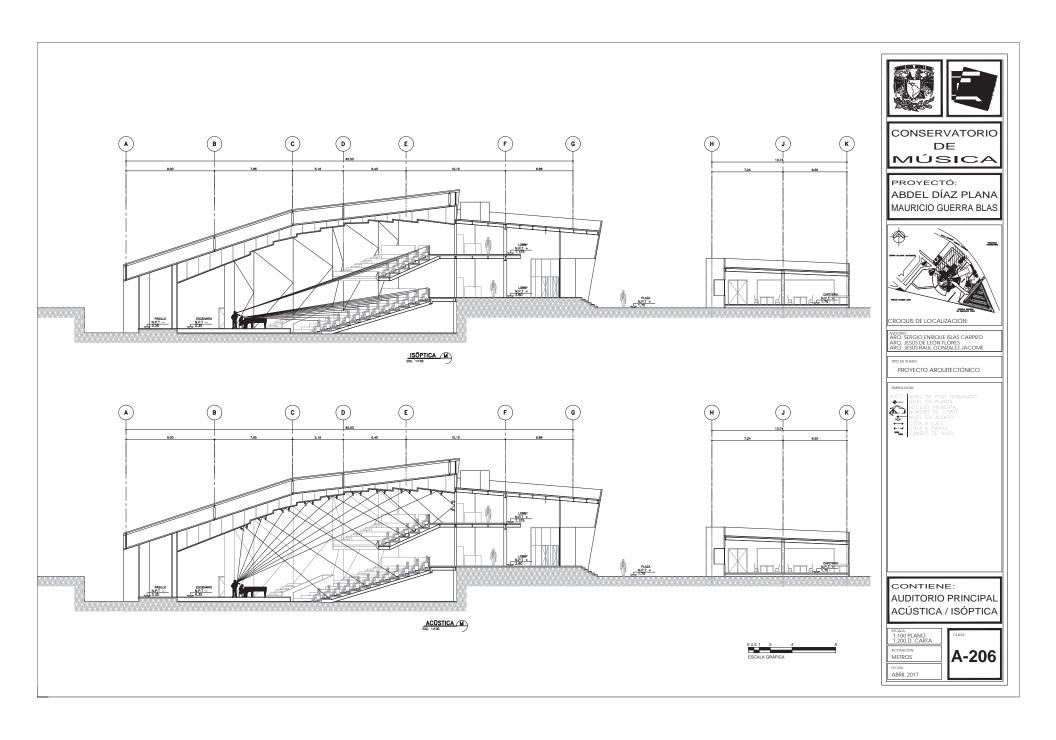


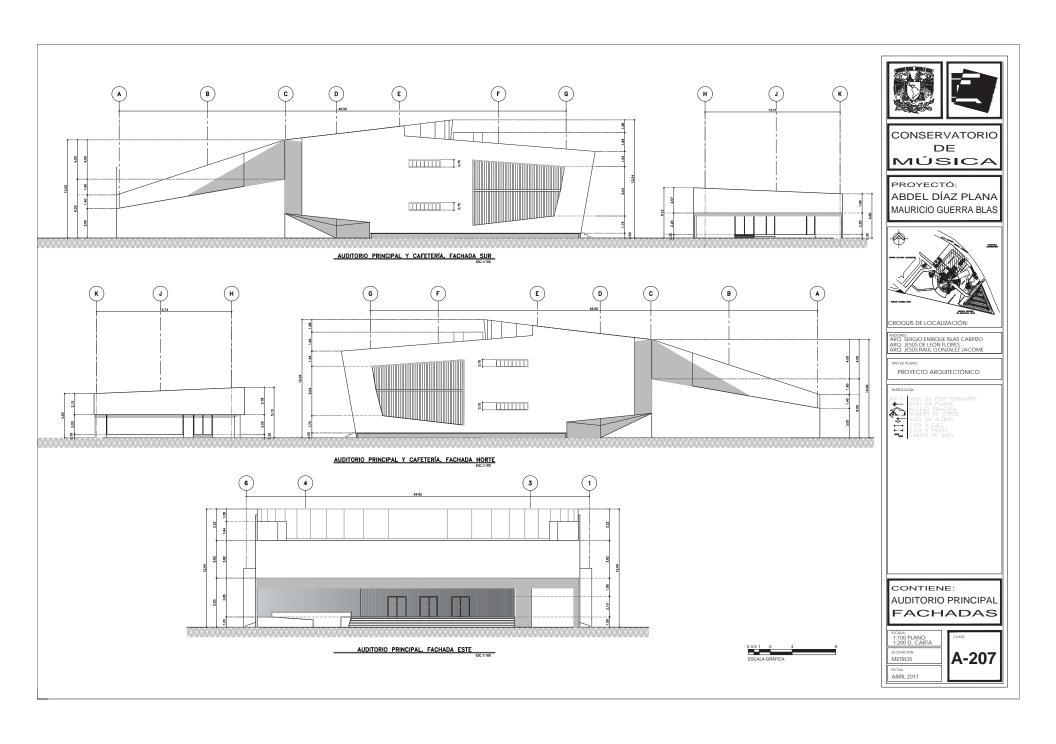


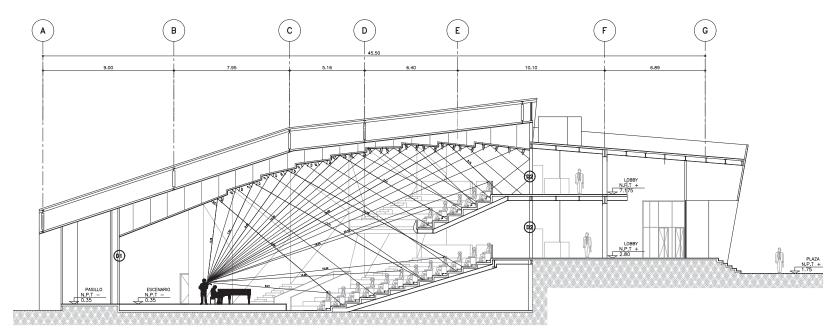












ACÚSTICA M







BUTACA PARA AUDITORIO

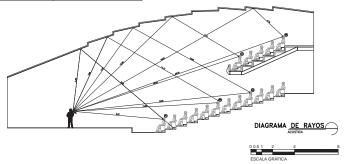
- CENTROS METALICOS Y ORILLAS EN MOF CHAPEADO TABLERO DE RESPALDO CONTRACHAPEADO
- DE AYA DE 15 MM



GRAFICA DE DIAGRAMA DE RAYOS

DIFERENCIA DE LA TRAYECTORIA DEL SONIDO EN M	CONDICIONES DE ESCUCHA
MENOS QUE 8.5344	EXCELENTE PARA DISCURSO Y MÚSICA
8.5344 - 12.192	BUENO PARA DISCURSO, RAZONBLE PARA MUSICA
12.192 - 15.24	MARGINAL
15.24 - 20.72	NEGATIVO
MAS QUE 20.72	EL ECO ES FUERTE

UBICACION 1 U1
DIFERENCIA DE TRAYECTORIA = (5.78+9.89)-(8.27)= 7.4m MENOR QUE 8.5344 EXCELENTE PARA MUSICA DEPENDING DE INVESTIGINA = (5.769439)-(6.27)- 7.4m MENOR QUE 8.5344 EXCELENTE PARA MUSICA MUSICA MUSICAN DE TRAVECTORIA = (7.52+11.71)-(13.26)- 5.97m MENOR QUE 8.5344 EXCELENTE PARA MUSICA MUSICA MUSICAN DE TRAVECTORIA = (9.46+12.26)-(16.32)- 5.4m MENOR QUE 8.5344 EXCELENTE PARA MUSICA EXCELENTE PARA MUSICA DE TRAVECTORIA = (9.46+12.26)-(16.32)- 5.4m MENOR QUE 8.5344 EXCELENTE PARA MUSICA URBONION DE INDICATOR - (12.60+7.13)-(16.04)- 3.69m MENOR QUE 8.5344 EXCELENTE PARA MUSICA
DEFENCIA DE TRANSCTORIA - (12.60+7.13)-(16.04)- 3.69m MENOR QUE 8.5344 EXCELENTE PARA MUSICA
DEFENCIA DE TRANSCTORIA - (12.08+3.74)-(20.42)- 2.4m MENOR QUE 8.5344 EXCELENTE PARA MUSICA







CONSERVATORIO DE MÚSICA

PROYECTÓ: ABDEL DÍAZ PLANA MAURICIO GUERRA BLAS

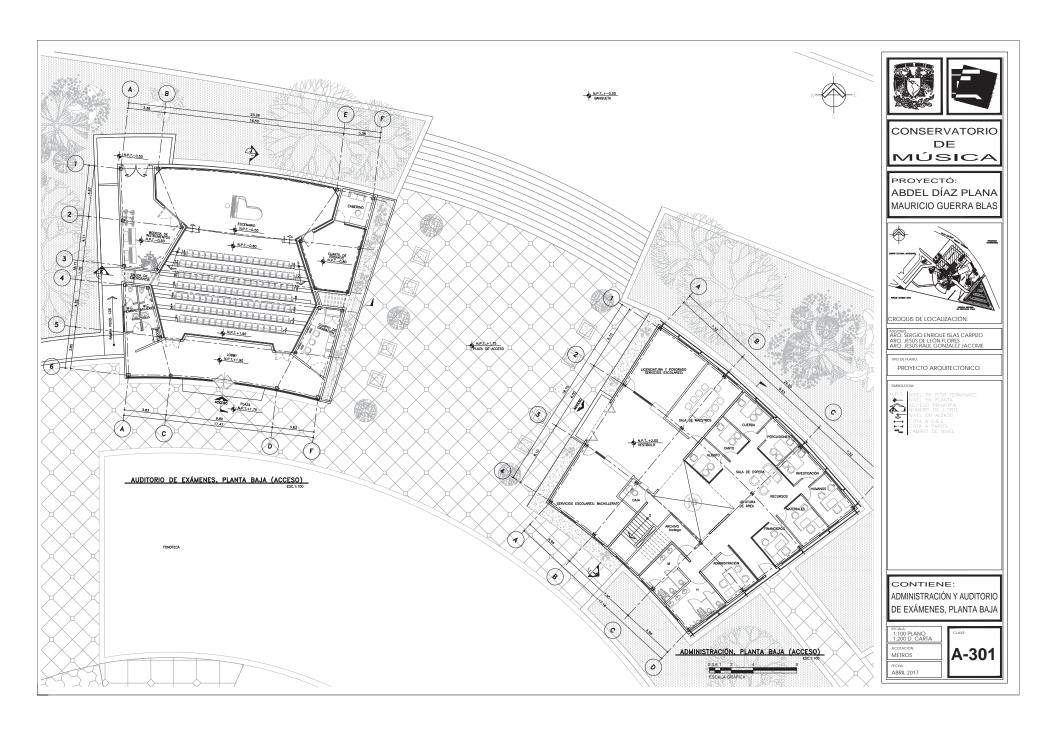


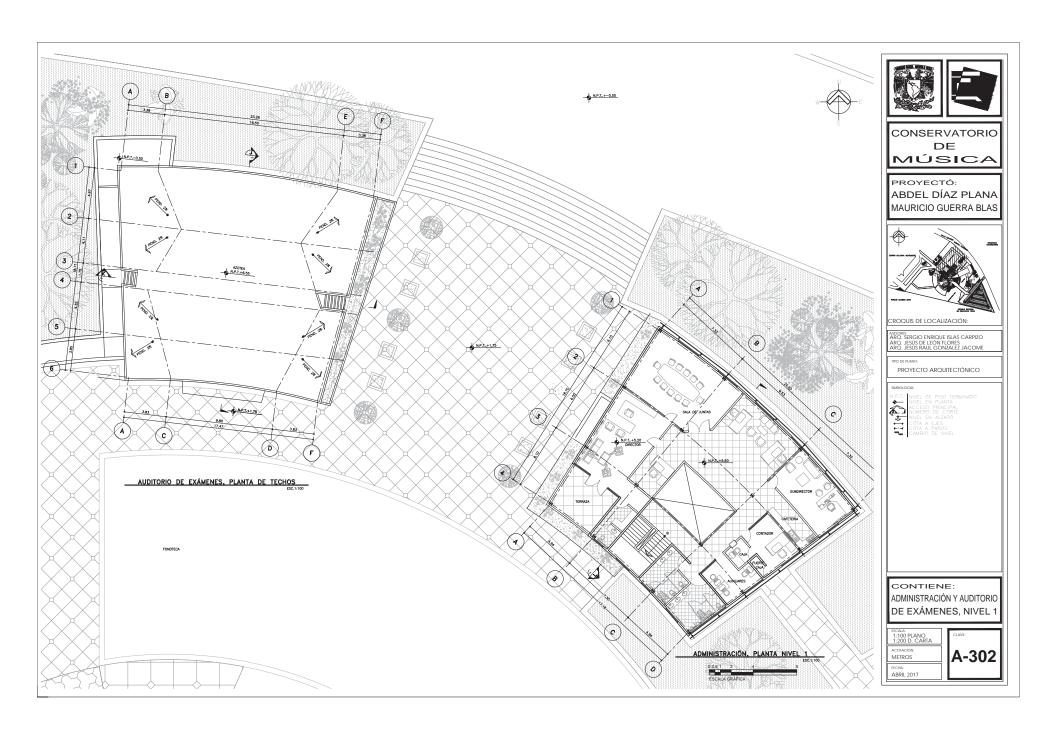
PROYECTO ARQUITECTÓNICO

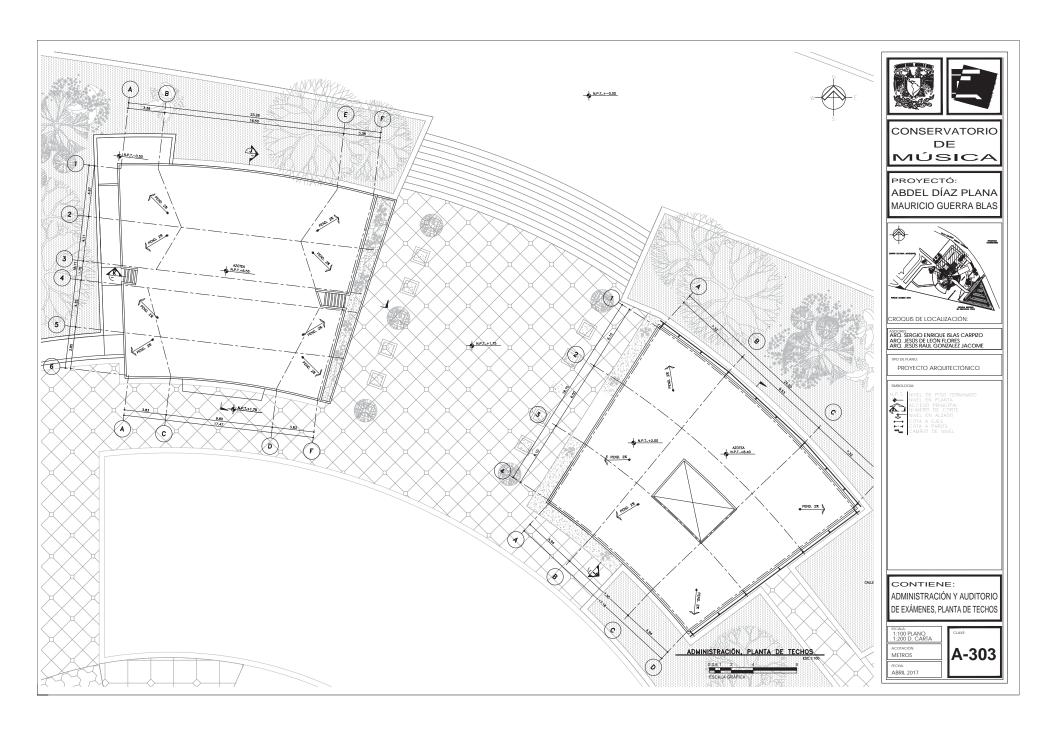
CONTIENE: AUDITORIO PRINCIPAL DETALLES GENERALES

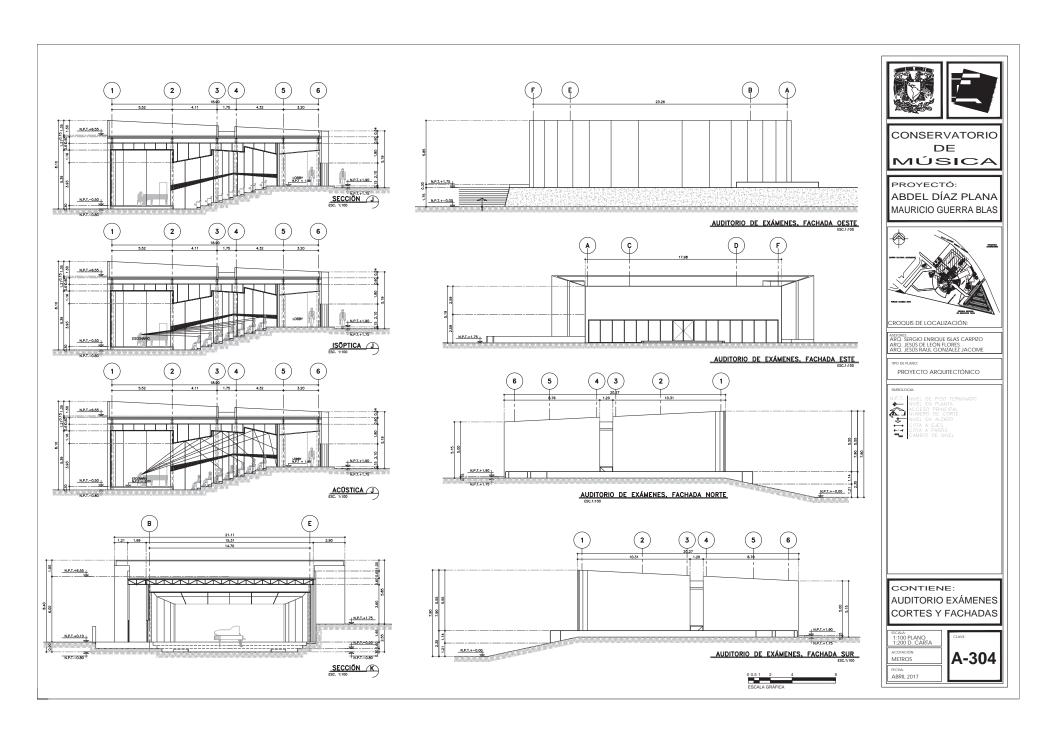
ACOTACIÓN: METROS FECHA: ABRIL 2017

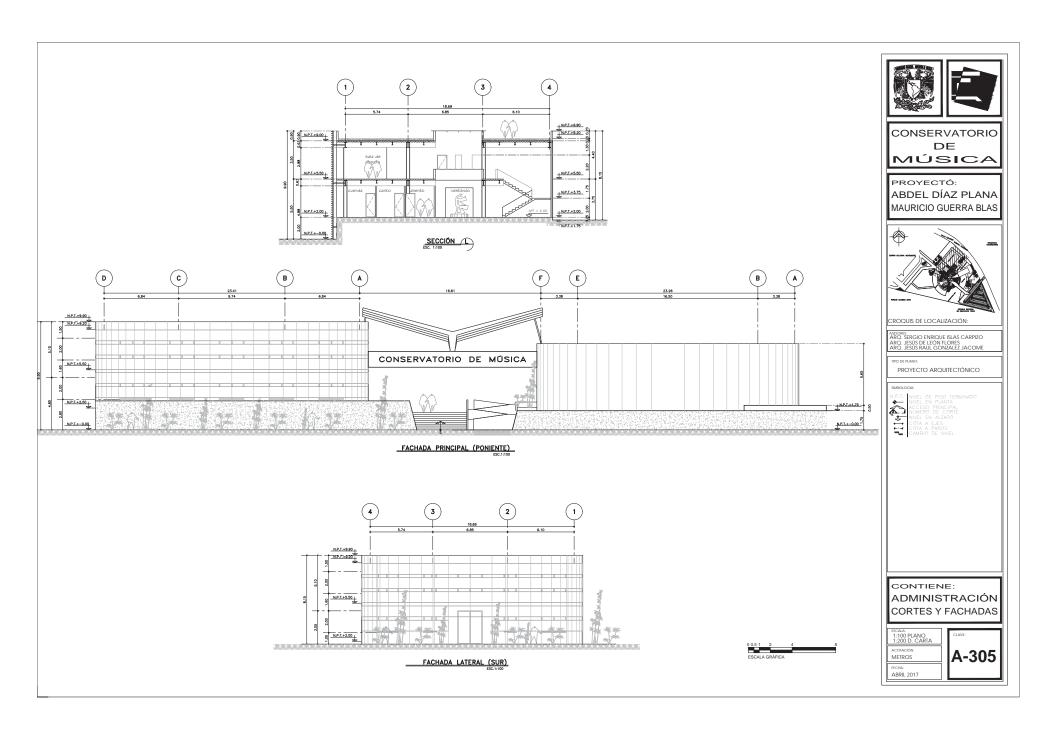
A-208

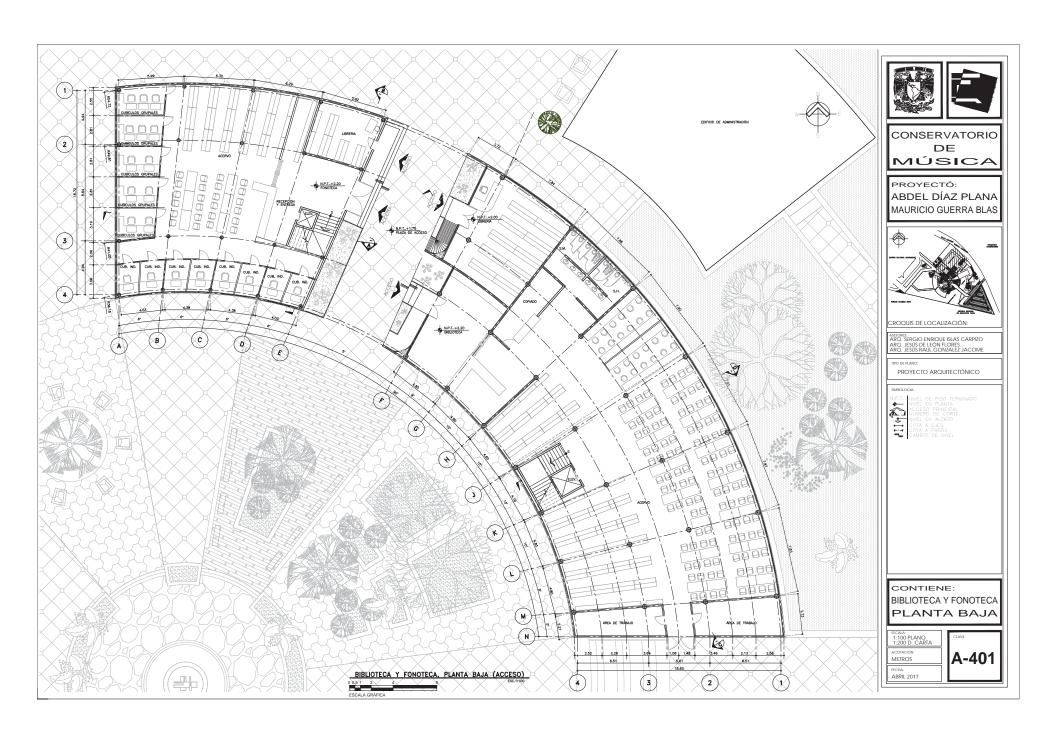


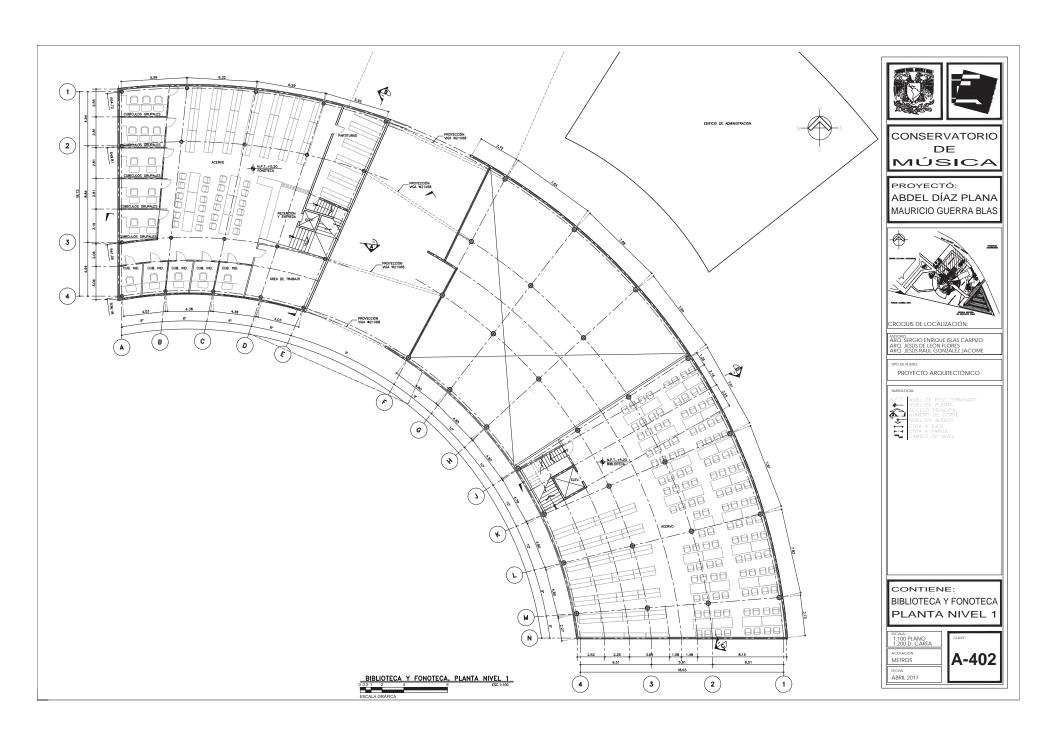


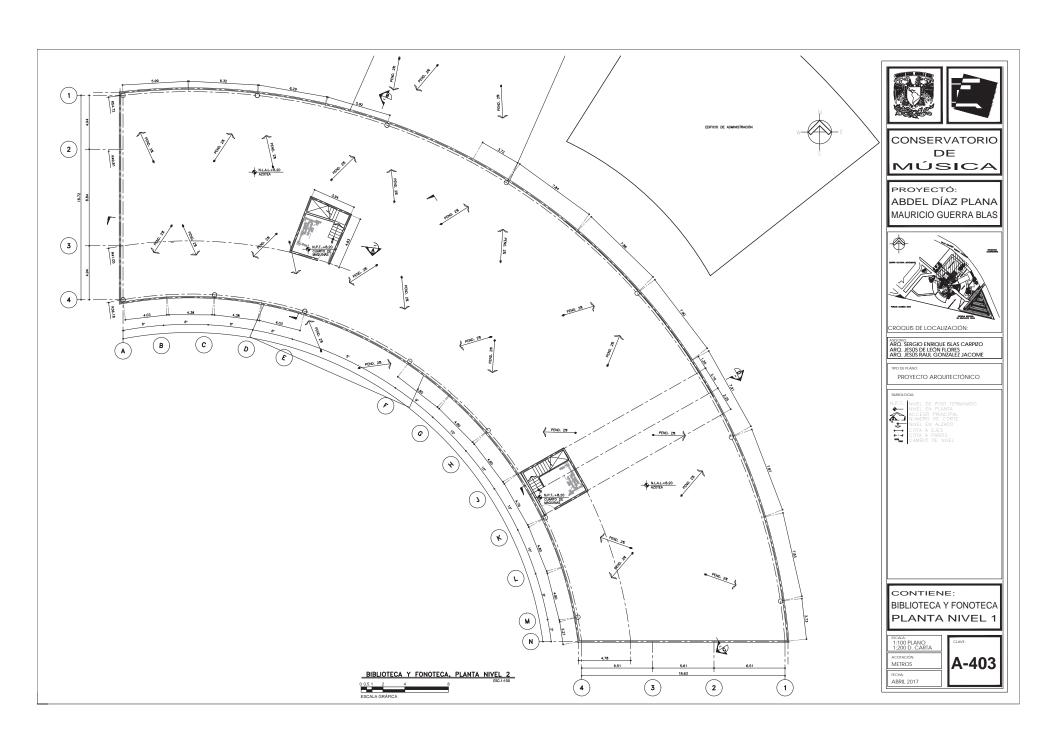


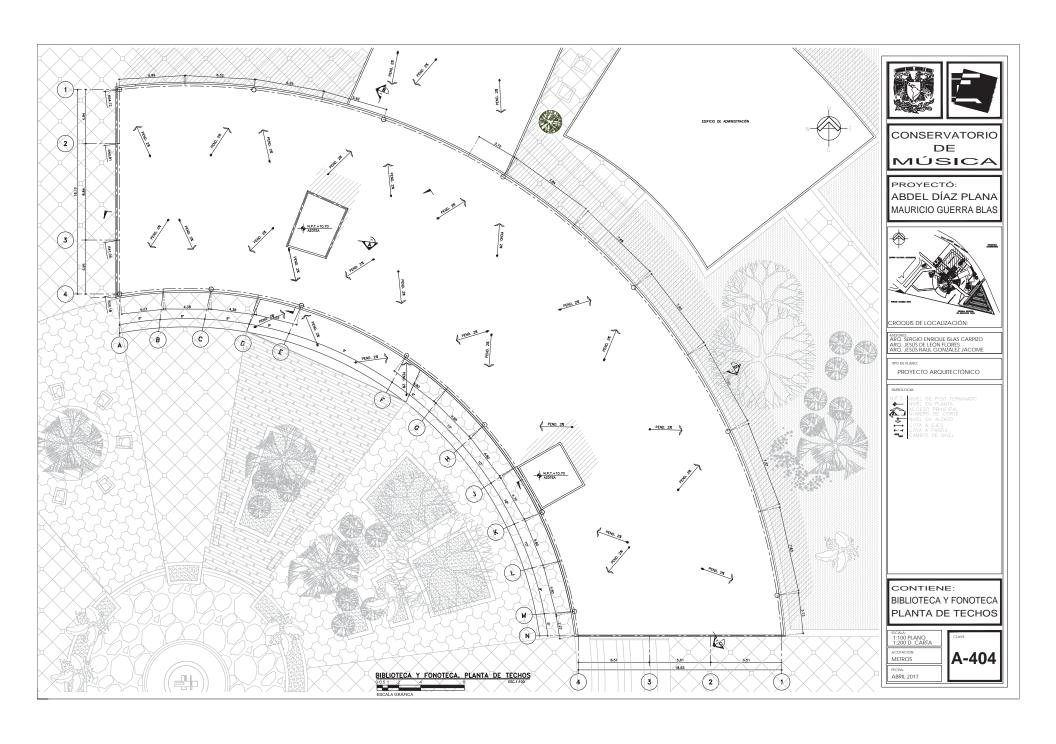


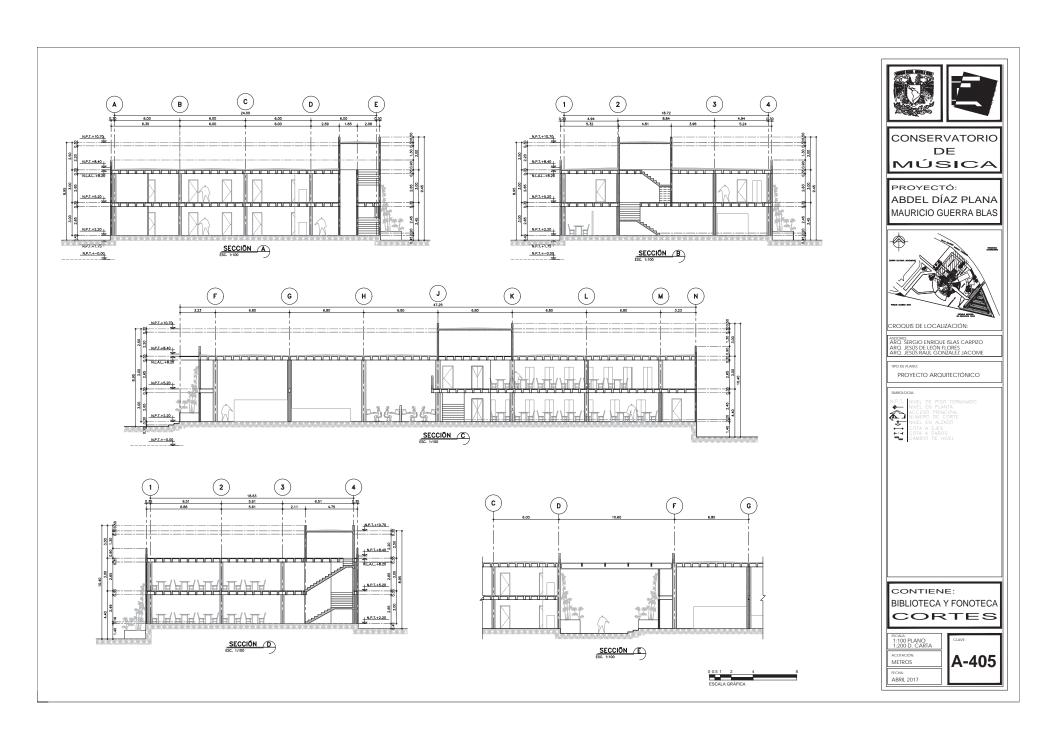


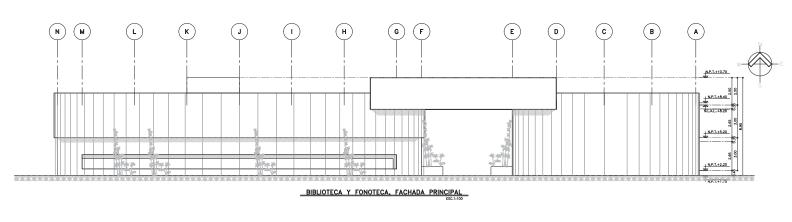


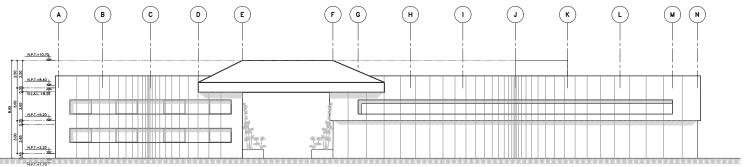










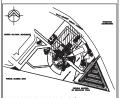








PROYECTÓ: ABDEL DÍAZ PLANA MAURICIO GUERRA BLAS



CROQUIS DE LOCALIZACIÓN:

ASESORES: ARQ. SERGIO ENRIQUE ISLAS CARPIZO ARQ. JESÚS DE LEÓN FLORES ARQ. JESÚS RAUL GONZALEZ JACOME

TIPO DE PLANO:

PROYECTO ARQUITECTÓNICO

SIMBOLOGIA

NIVEL DE PISO TERMII
NIVEL EN PLANTA
ACCESO PRINCIPAL
NUMERO DE CORTE
NIVEL EN ALZADO

NIVEL EN ALZADO
COTA A EJES
COTA A PAÑOS
CAMBIO DE NIVE

CONTIENE:
BIBLIOTECA Y FONOTECA
FACHADAS

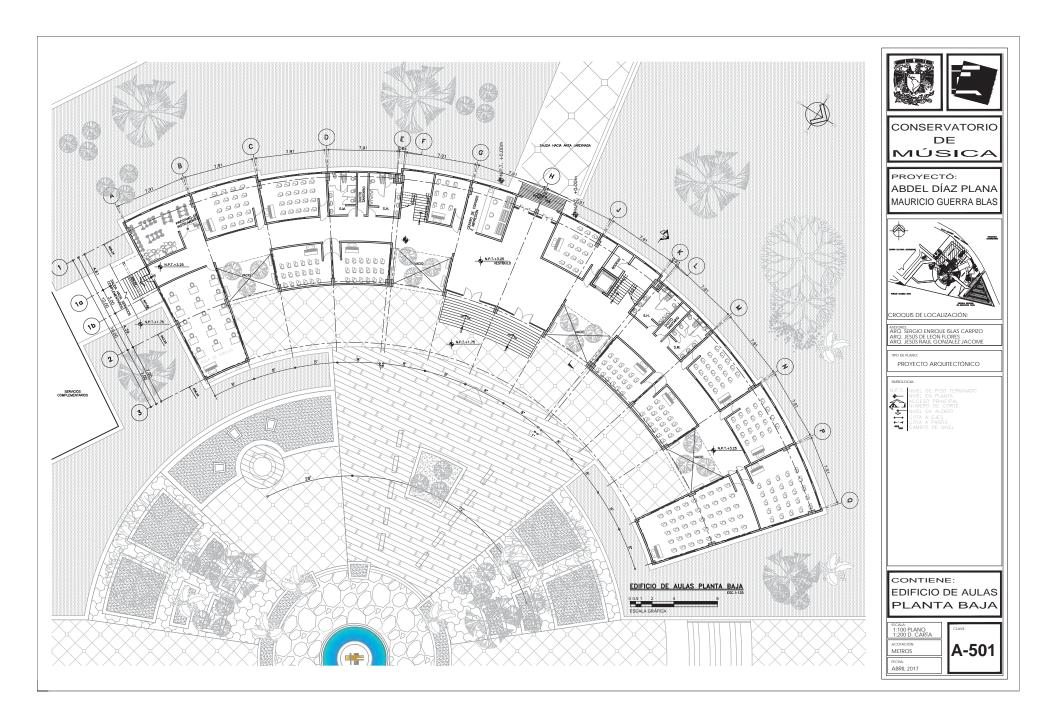
ESCALA:
1:100 PLANO
1:200 D. CAR

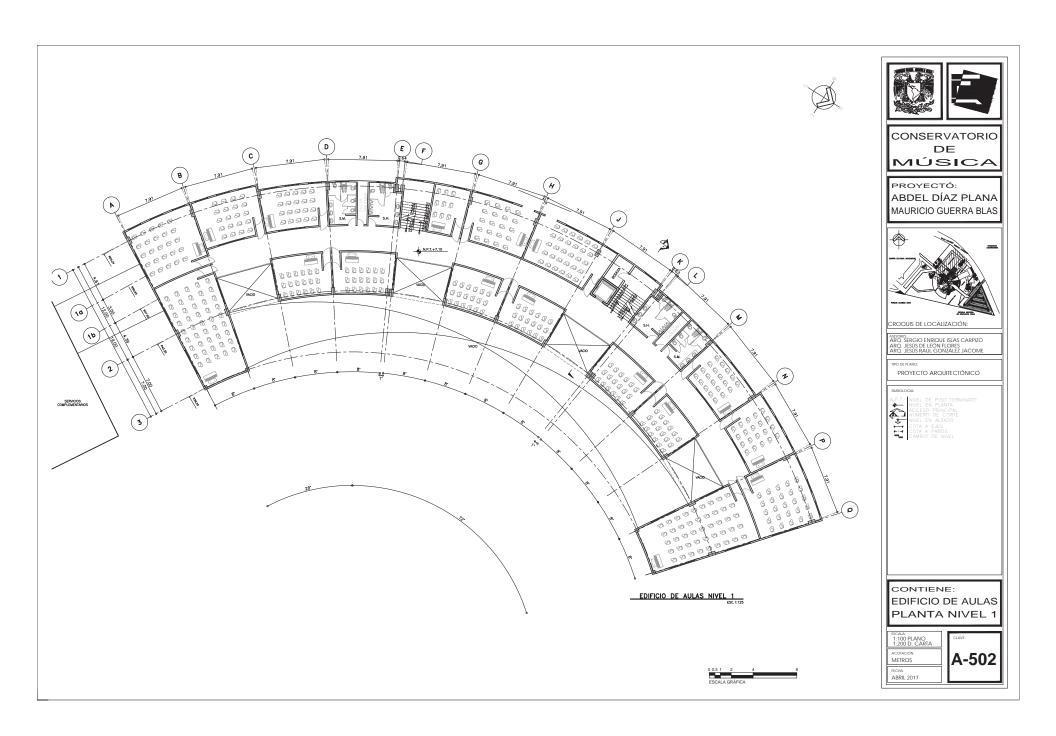
ACOTACIÓN:
METROS

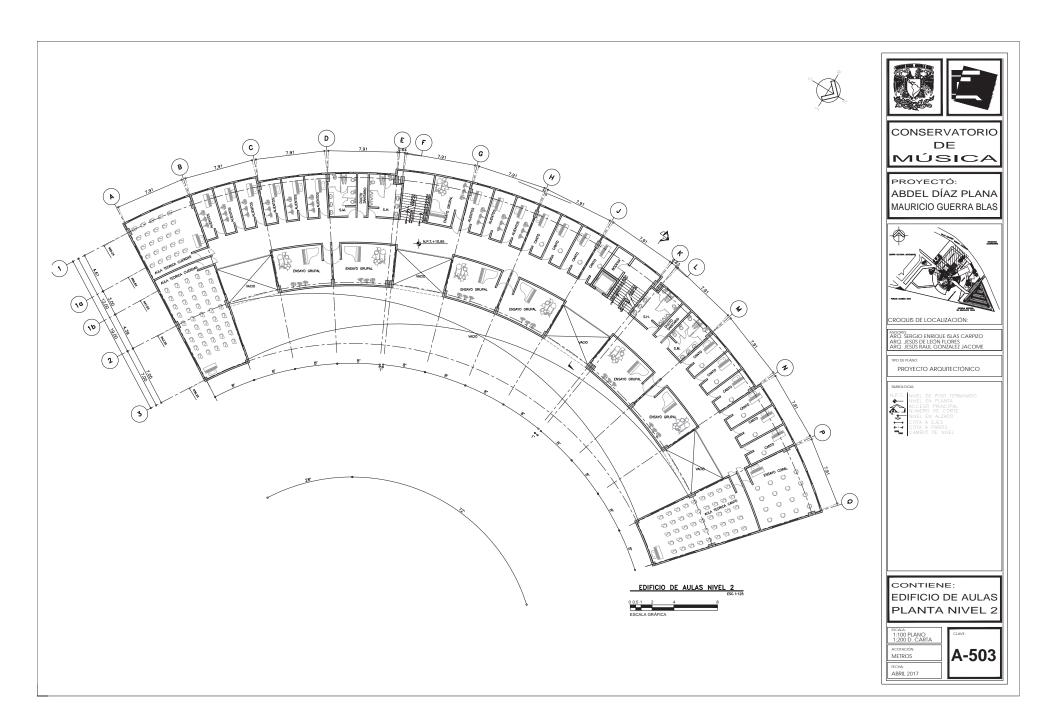
FECHA:
ABRIL 2017

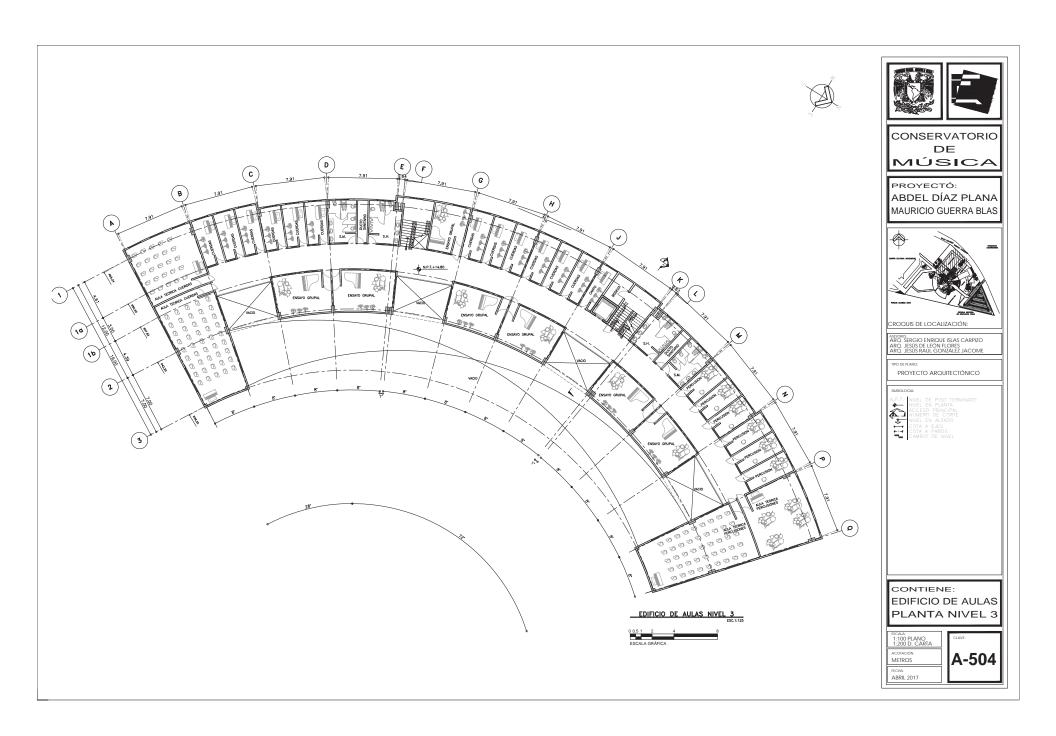
A-406

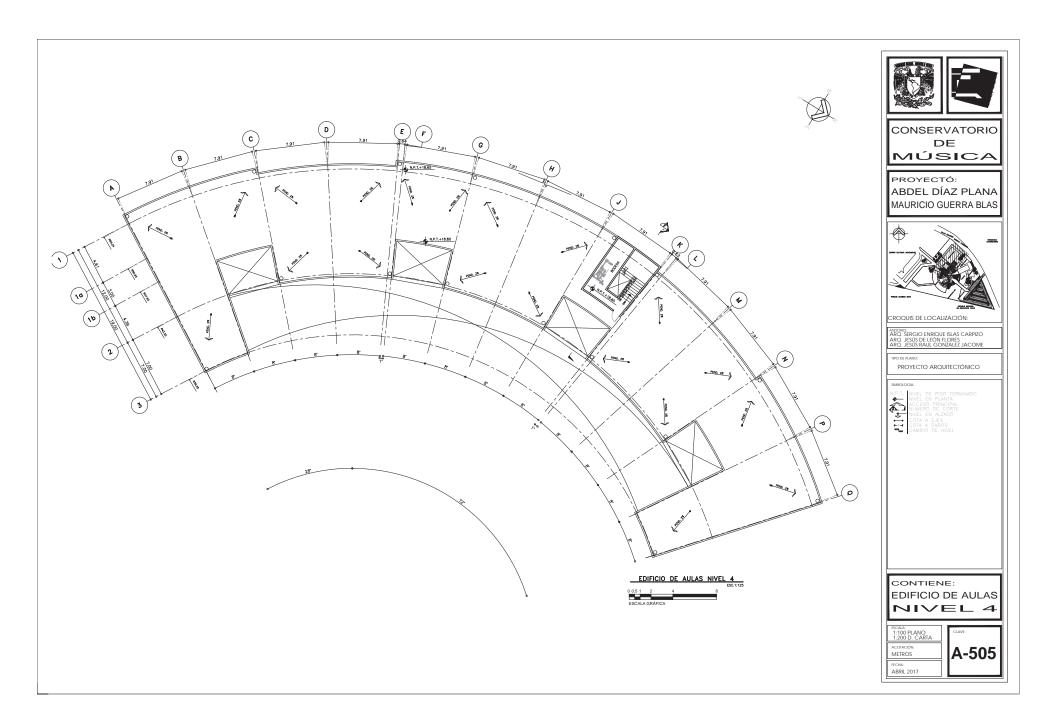


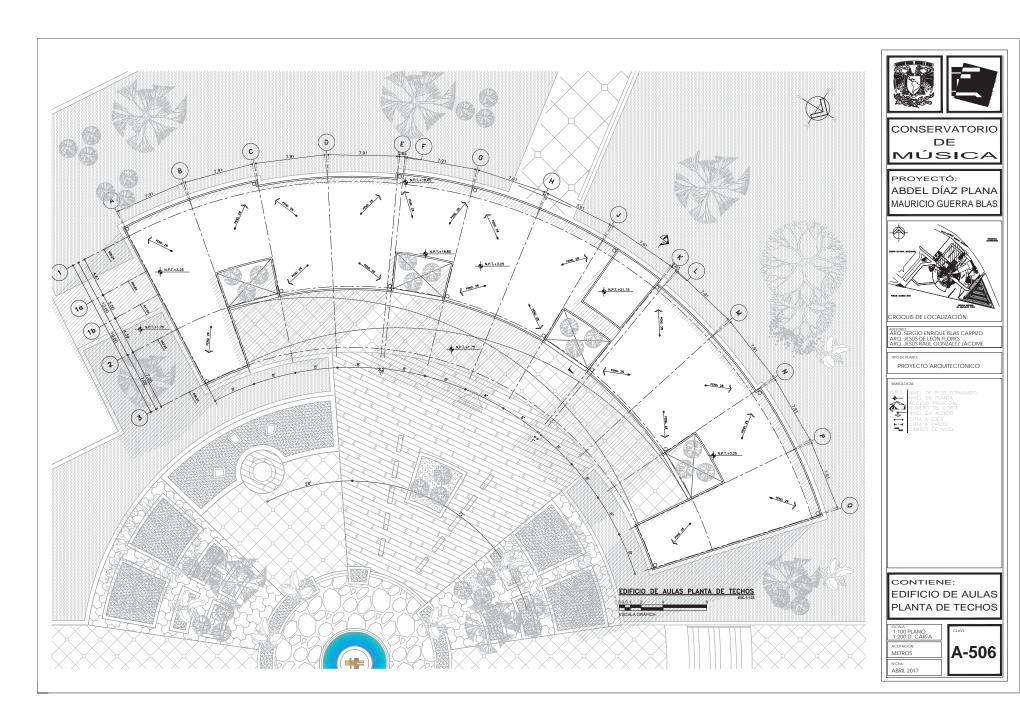


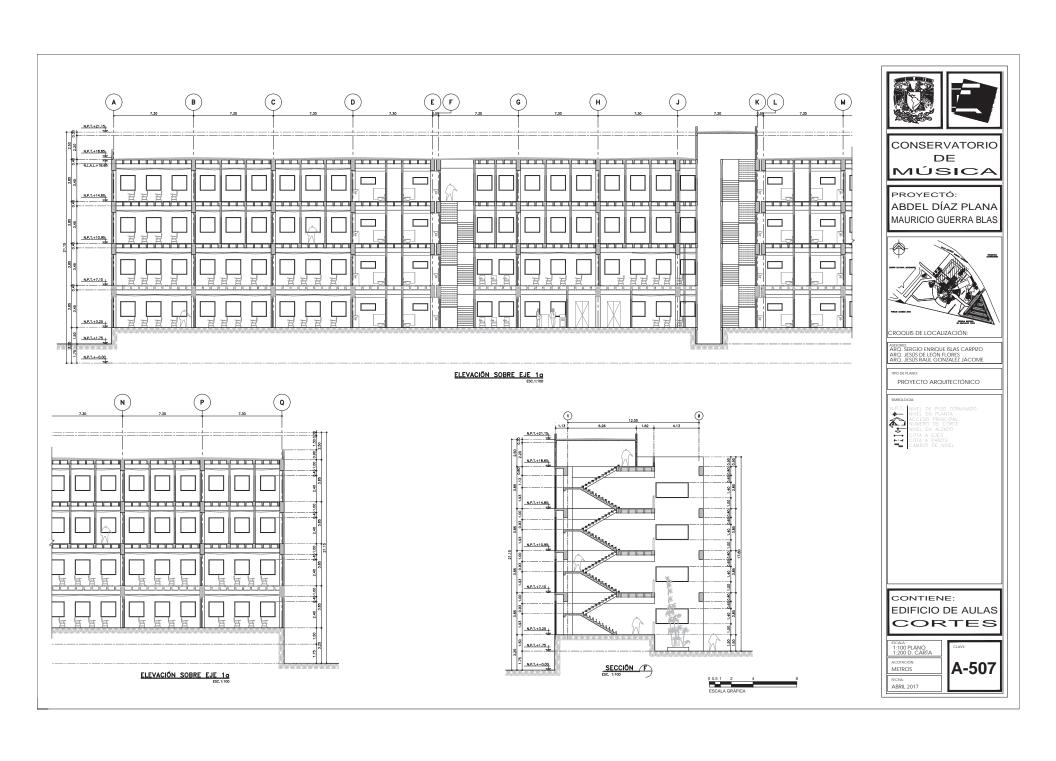


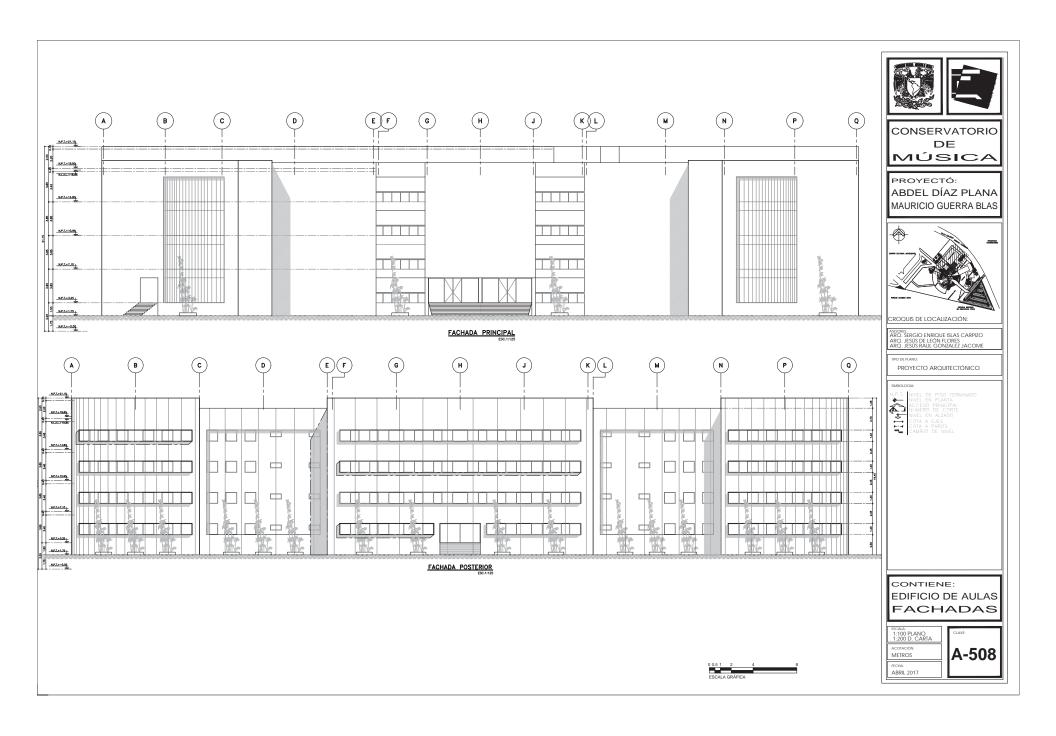


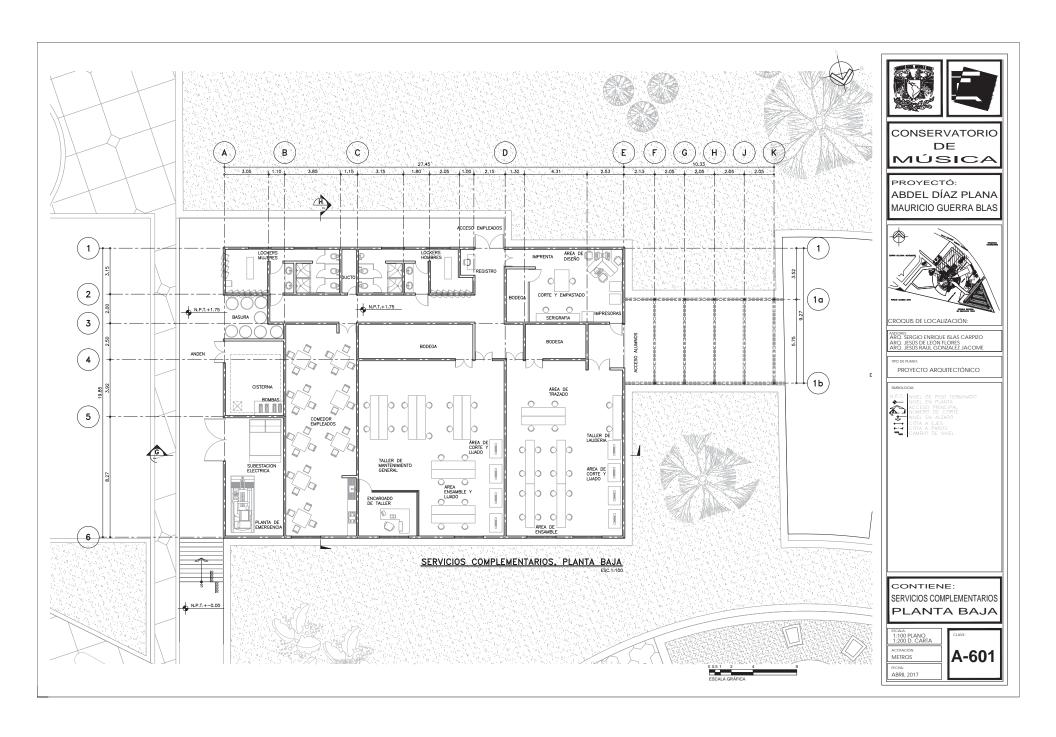


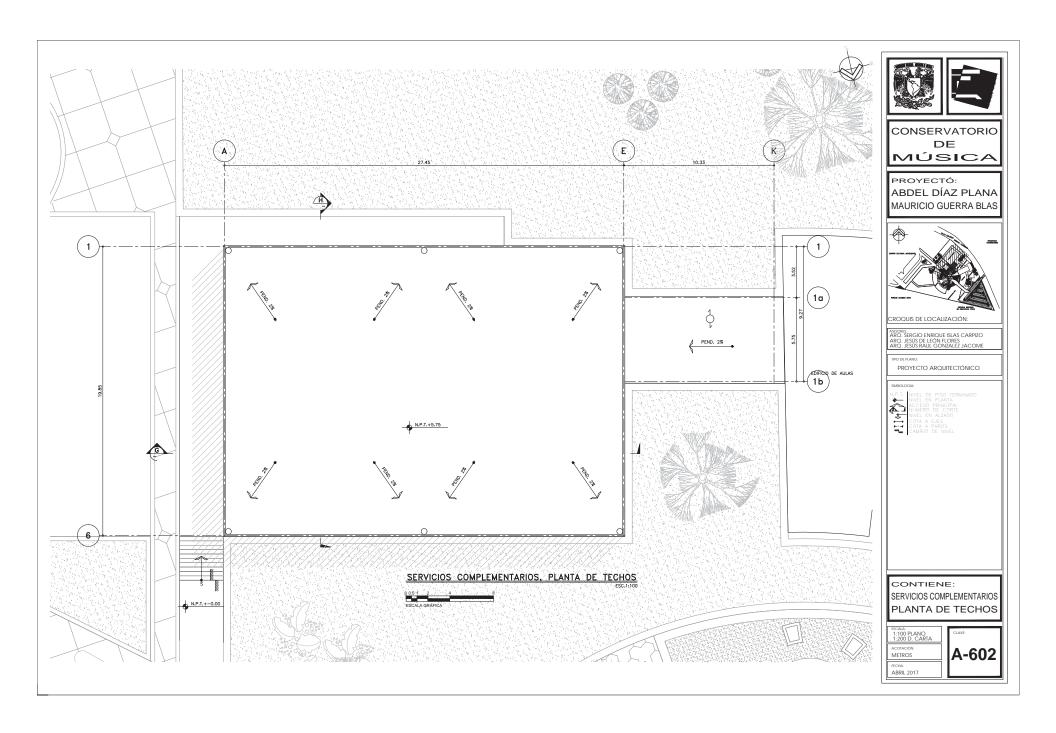


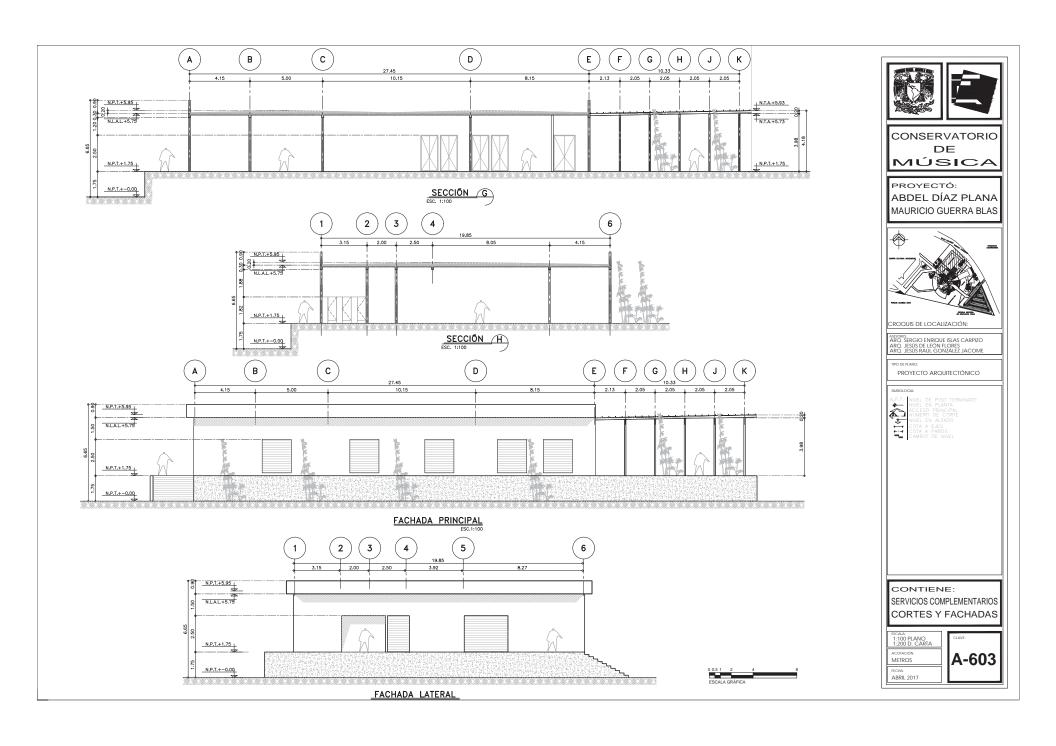


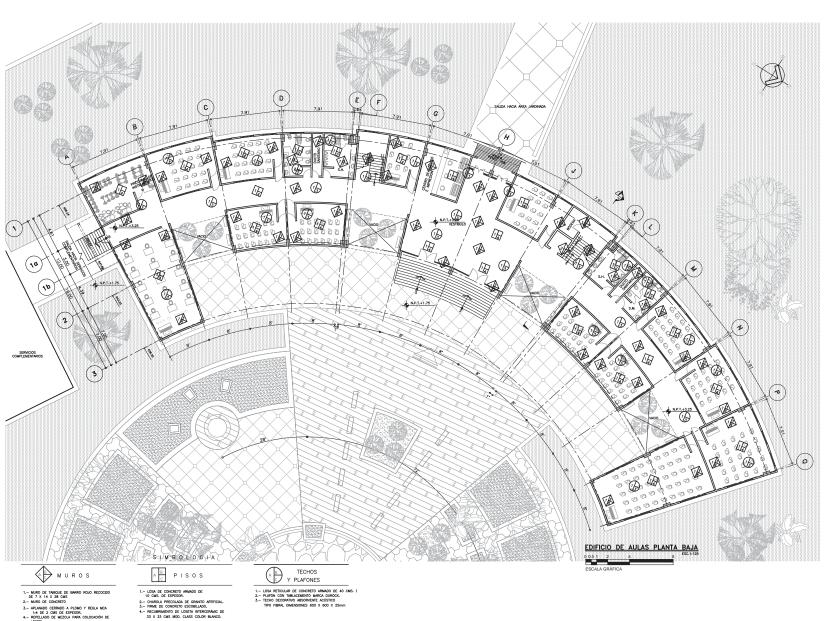








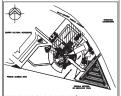








PROYECTÓ: ABDEL DÍAZ PLANA MAURICIO GUERRA BLAS



ASESORES: ARQ. SERGIO ENRIQUE ISLAS CARPIZO ARQ. JESÚS DE LEÓN FLORES ARQ. JESÚS RAUL GONZALEZ JACOME

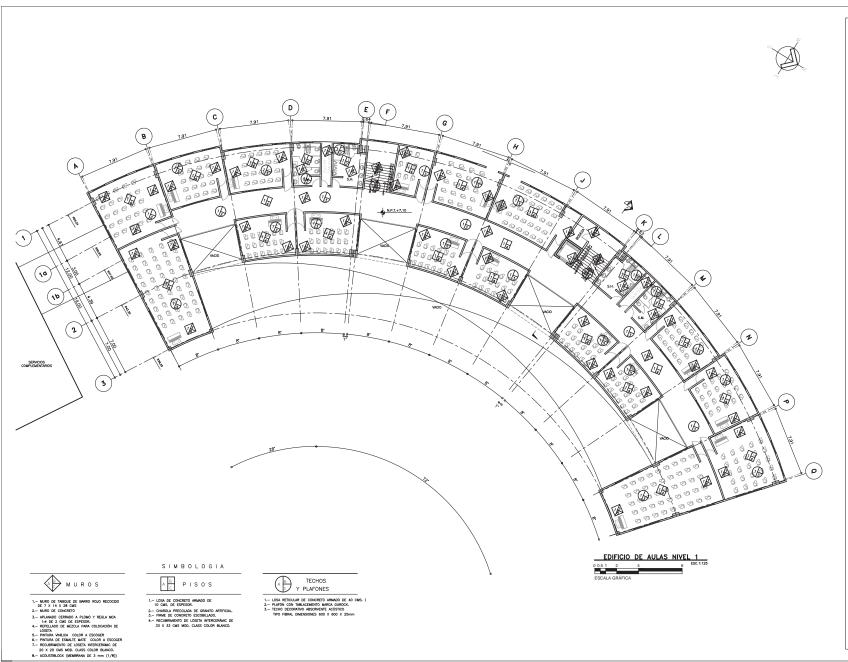
ACABADOS / PLAFONES

CONTIENE: EDIFICIO DE AULAS PLANTA NIVEL BAJA

ACOTACIÓN: METROS

AC-501 FECHA: ABRIL 2017

2.— MARO DE CONCRETO
A.—APLANDO CERRADO A PLONO Y REGLA MACA
1.—APLANDO CERRADO A PLONO Y REGLA MACA
1.—REPLILADO DE MEZICIA PARA COLOCACIÓN DE
LOSETIA
DESTIA
PRIVINA VINILADA. CALICA A ESCOSER
7.—RECURSHINISTO DE LOSETA INTERCERANACIO
20 X 20 CALS MAGO. CALSO CALOR RASCOLO
8.— ACOUSTIBLOCK (MEMBRANA DE 3 mm (1/8))







PROYECTÓ: ABDEL DÍAZ PLANA MAURICIO GUERRA BLAS



ASESORES: ARQ. SERGIO ENRIQUE ISLAS CARPIZO ARQ. JESÚS DE LEÓN FLORES ARQ. JESÚS RAUL GONZALEZ JACOME

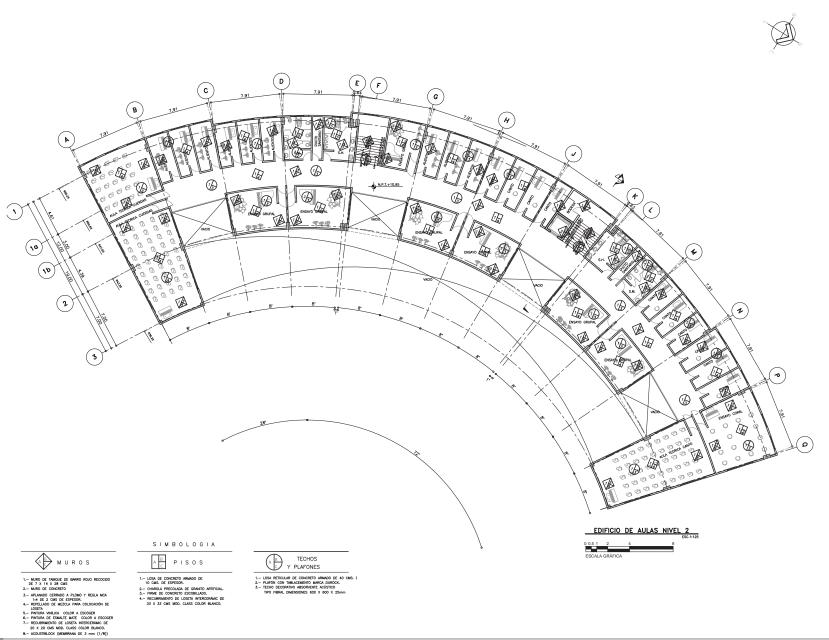
ACABADOS / PLAFONES

1114D

CONTIENE: EDIFICIO DE AULAS PLANTA NIVEL 1

ACOTACIÓN: METROS

ABRIL 2017







PROYECTÓ: ABDEL DÍAZ PLANA MAURICIO GUERRA BLAS

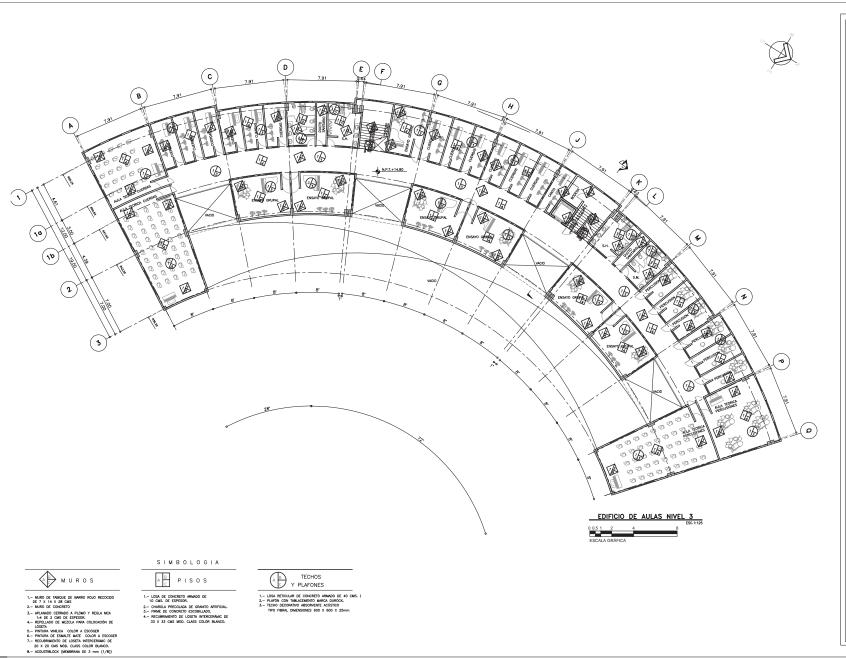


ASESORES: ARQ. SERGIO ENRIQUE ISLAS CARPIZO ARQ. JESÚS DE LEÓN FLORES ARQ. JESÚS RAUL GONZALEZ JACOME

ACABADOS / PLAFONES

CONTIENE: EDIFICIO DE AULAS PLANTA NIVEL 2

ACOTACIÓN: METROS ABRIL 2017







PROYECTÓ: ABDEL DÍAZ PLANA MAURICIO GUERRA BLAS



ASESORES: ARQ. SERGIO ENRIQUE ISLAS CARPIZO ARQ. JESÚS DE LEÓN FLORES ARQ. JESÚS RAUL GONZALEZ JACOME

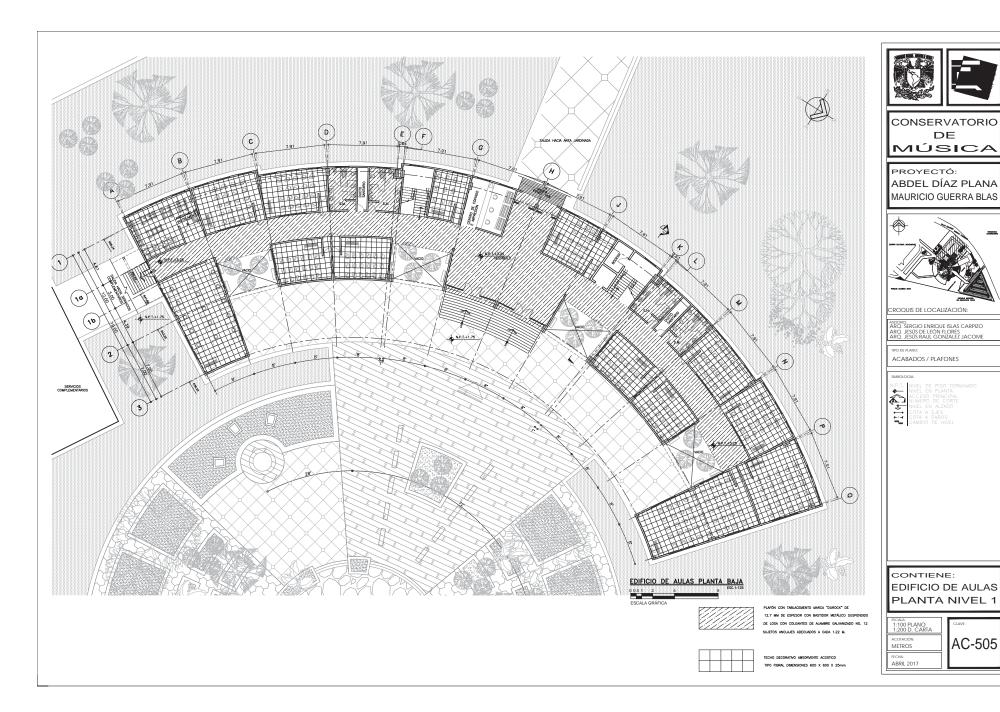
ACABADOS / PLAFONES

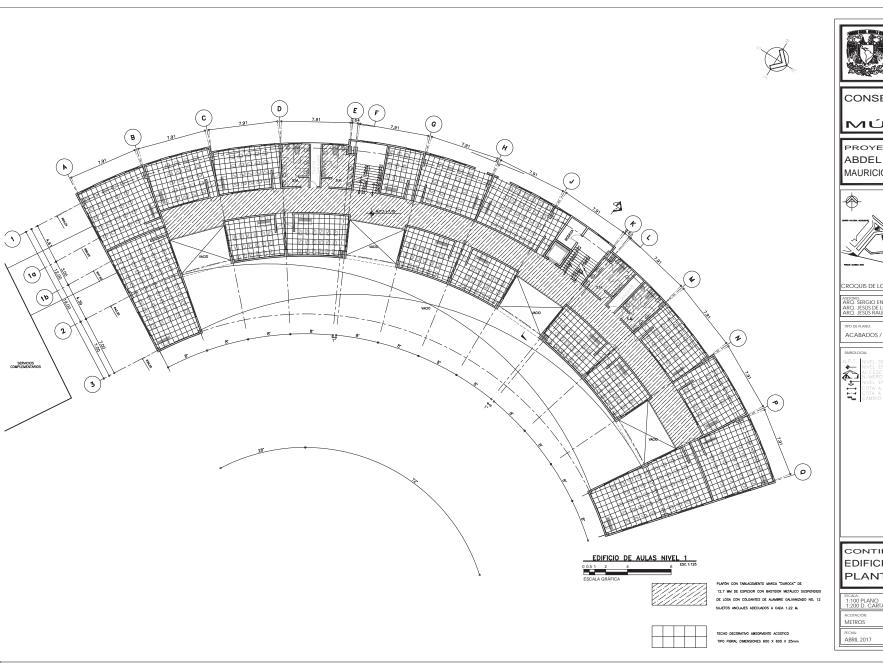
1114D

CONTIENE: EDIFICIO DE AULAS PLANTA NIVEL 3

ACOTACIÓN: METROS

ABRIL 2017

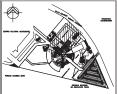








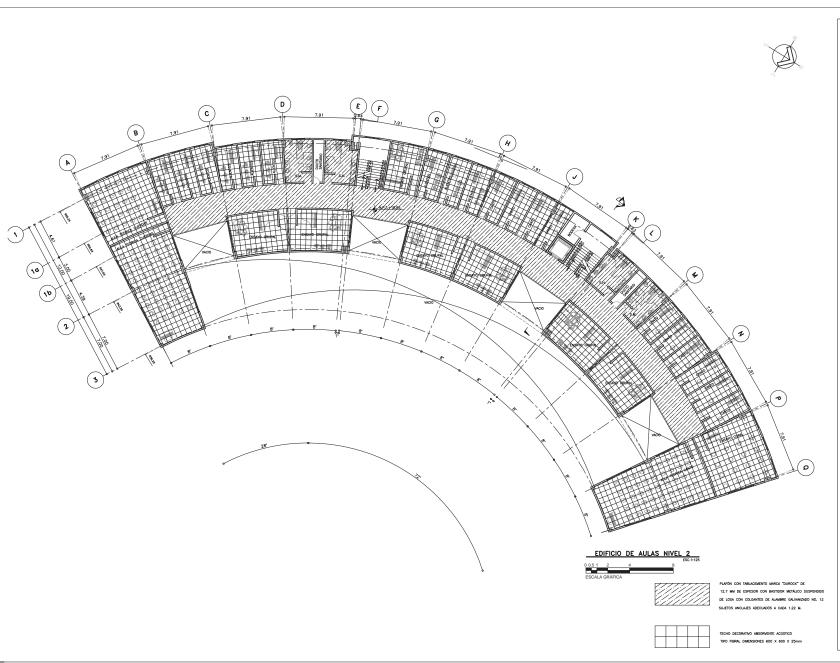
PROYECTÓ: ABDEL DÍAZ PLANA MAURICIO GUERRA BLAS



ASESORES: ARQ. SERGIO ENRIQUE ISLAS CARPIZO ARQ. JESÚS DE LEÓN FLORES ARQ. JESÚS RAUL GONZALEZ JACOME

ACABADOS / PLAFONES

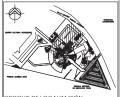
CONTIENE: EDIFICIO DE AULAS PLANTA NIVEL 1







PROYECTÓ: ABDEL DÍAZ PLANA MAURICIO GUERRA BLAS



ROQUIS DE LOCALIZACIO

ASESORES ÁRQ. SERGIO ENRIQUE ISLAS CARPIZO ARQ. JESÚS DE LEÓN FLORES ARQ. JESÚS RAUL GONZALEZ JACOME

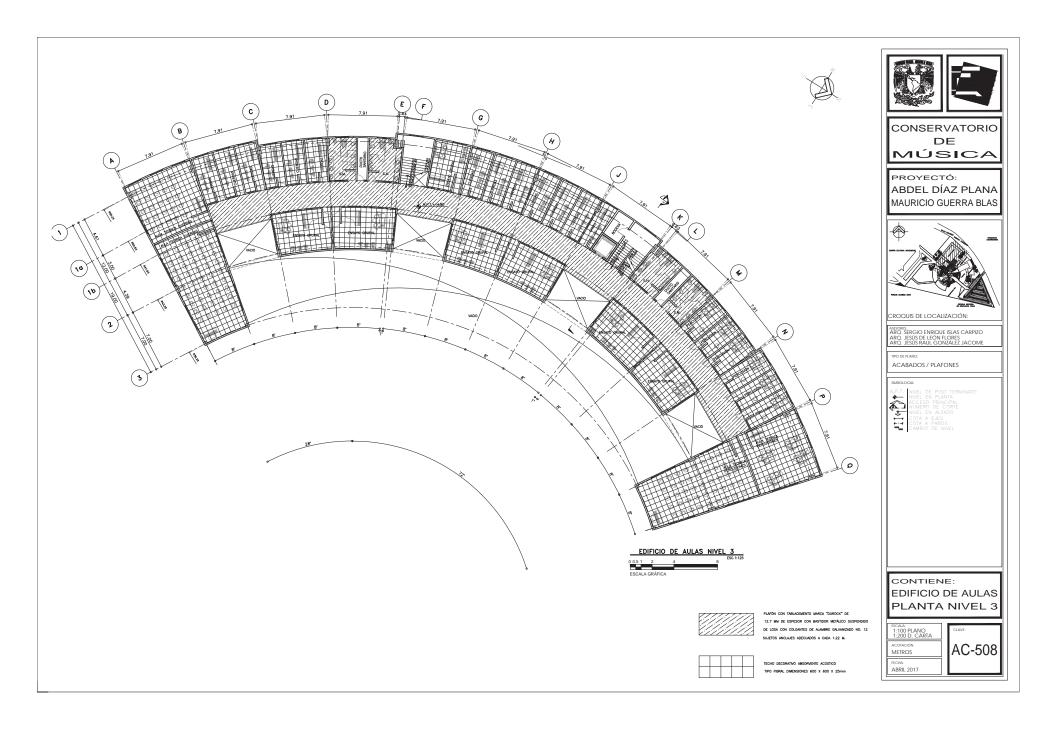
ACABADOS / PLAFONES

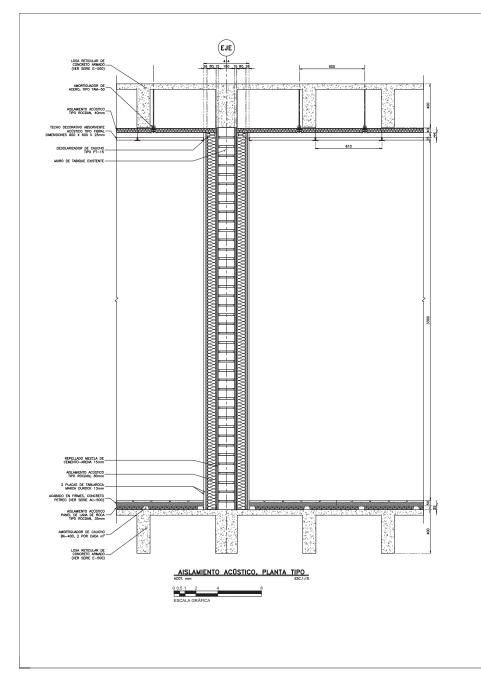
N.P.T. NI

NIVEL DE PISO TERMINADO
NIVEL EN PLANTA
ACCESO PRINCIPAL
NUMERO DE CORTE
NIVEL EN ALZADO
COTA A EJES

CONTIENE: EDIFICIO DE AULAS PLANTA NIVEL 2

ESCALA:
1:100 PLANI
1:200 D. CA
ACOTACION:
METROS
FECHA:
ABRIL 2017











PROYECTÓ: ABDEL DÍAZ PLANA MAURICIO GUERRA BLAS



ASESORES ÁRÓ. SERGIO ENRIQUE ISLAS CARPIZO ARÓ. JESÚS DE LEÓN FLORES ARÓ. JESÚS RAUL GONZALEZ JACOME

TIPO DE PLANO:

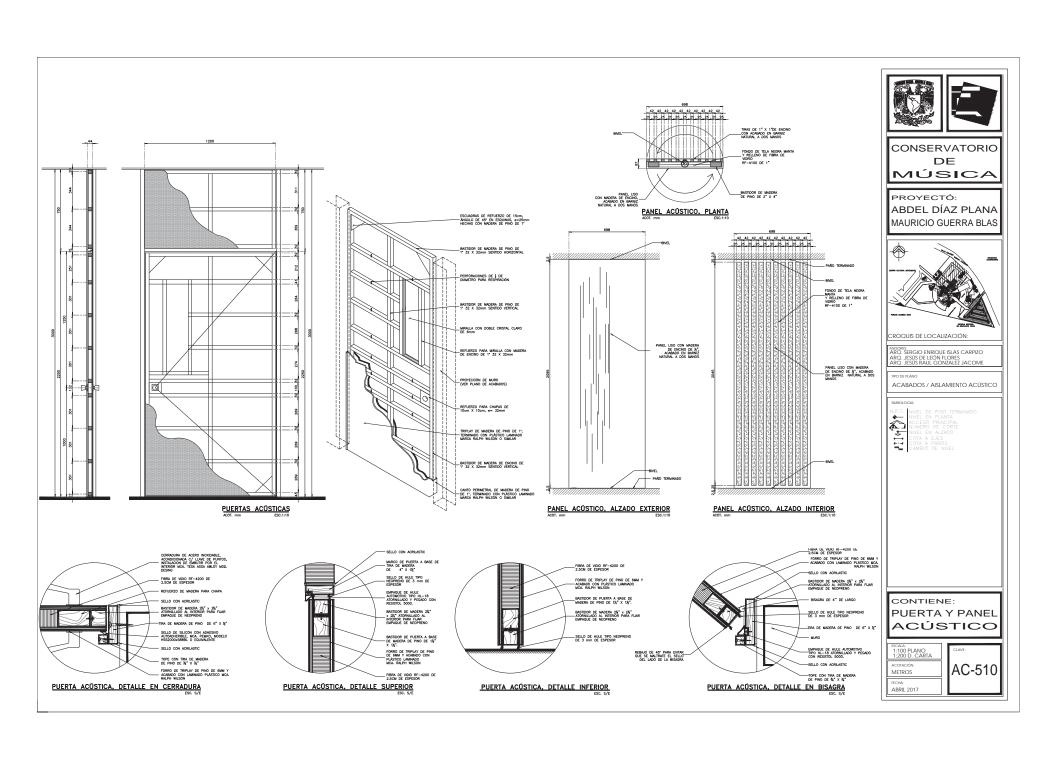
ACABADOS / AISLAMIENTO ACÚSTICO

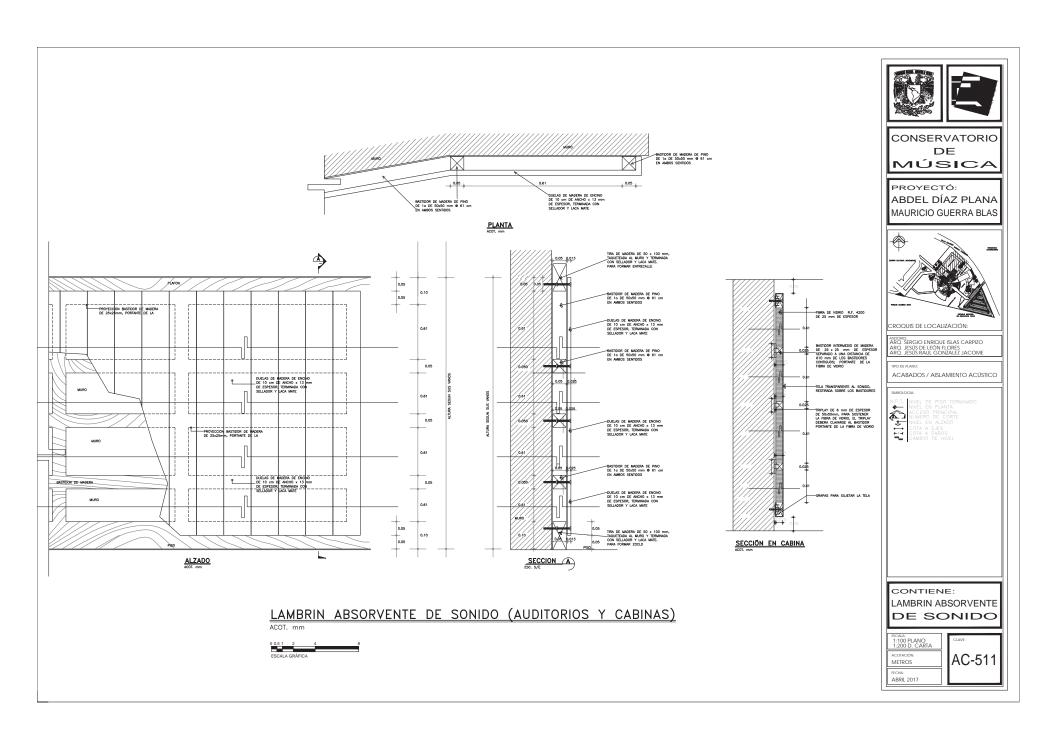
SIMBOLOG N.P.T.

NIVEL DE PISO TERMINADO NIVEL EN PLANTA ACCESO PRINCIPAL NUMERO DE CORTE NIVEL EN ALZADO COTA A EJES COTA A PAÑOS

CONTIENE:
PISOS, MUROS
Y TECHOS

1:100 PLANC 1:200 D. CAF ACOTACION: METROS FECHA ABRIL 2017





NOTAS GENERALES:

REGLAMENTOS Y REFERENCIAS:

CARGAS VIVAS DE DISEÑO:

ENTREPISO: (AULAS)	
Wm PARA ANÁLISIS POR CARGA GRAVITACIONAL	170 Kg/m
Wo PARA ANÁLISIS POR CARGA ACCIDENTAL	90 Kg/m²
AZOTEA:	
Wm PARA ANÁLISIS POR CARGA GRAVITACIOANL	100 Kg/m
Wo PARA ANÁLISIS POR CARGA ACCIDENTAL	70 Kg/m²
PLANTA BAJA:	
Wm PARA ANÁLISIS POR CARGA GRAVITACIONAL	350 Kg/m
Wo PARA ANÁLISIS POR CARGA ACCIDENTAL	150 Kg/m
CIMENTACIÓN:	
Wm PARA ANÁLISIS POR CARGA GRAVITACIONAL	250 Kg/m
Wo PARA ANÁLISIS POR CARGA ACCIDENTAL	100 Kg/m

CARGAS MUERTAS DE DISEÑO:

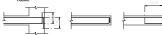
AZOTEA:	
LOSA ALIGERADA 10cm	197 kg/m²
RELLENOS PENDIENTE (7 cm prom.)	91 kg/m*
PLAFOND	12 kg/m²
ENTORTADO	66 kg/m³
IMPERMABILIZANTE	10 kg/m*
INSTALACIONES	10 kg/m ²
SOBRECARGA (N.T.C.E. 5.1.2)	40 kg/m²
ENTREPISOS (TIPO):	
LOSA ALIGERADA	197 kg/m²
ACABADOS	67 kg/m*
PLAFOND	12 kg/m²
INSTALACIONES	5 kg/m³
DENSIDAD DE MUROS	50 kg/m²
SOBRECARGA (N.T.C.E. 5.1.2)	40 kg/m²
PLANTA BAJA:	
LOSA MACIZA 15 cm	360 kg/m²
RELLENO Y FIRMES	280 kg/m²
INSTALACIONES	10 kg/m²
SOBRECARGA (N.T.C.E. 5.1.2)	40 kg/m²
CIMENTACIÓN:	
LOSA MACIZA 15 cm	360 kg/m²
SUPERFICIE DE RODAMIENTO	55 kg/m²
INSTALACIONES	5 kg/m³
BANQUETAS	50 kg/m²
SOBRECARGA (N.T.C.E. 5.1.2)	40 kg/m²

CARGAS ACCIDENTALES

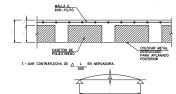


NOTAS DE LOSA ALIGERADA

1.- LOSA DE PERALTE TOTAL N= 40 cm. ALIGERADA CON CASETONES DE POLIESTIRENO



- 3.— LA SEPARACION DE ESTRBOS DONDE SE INDIQUEN SE LIMPEZARAN A CONTAR A PARTO DE LA SEPARACION DE CONTAR A PARTO DE LA SEPARACION DE CONTAR A PARTO DE LA SEPARACION DE LA SERVICIA DE LA SE LA SEPARACION DE MODE DE LA SERVICIA DE LAS ADMINISTRATOR DE LAS CAUSACIONES DE LA SEPARA ARMAN COLCOMIDESE COMO INMINISTRATOR DE LAS ADMINISTRATOR DE LA SEPARA ARMAN COLCOMIDESE COMO INMINISTRATOR DE L'ENTERO DE L'ENTRE DE L'ENT
- 6.— AL CENTRO DE CADA TABLERO DE LOSA SE DARA UNA CONTRAFLECHA= L/500.



MATERIALES

CIMENTACION Y MURO PERIMETRAL

EL CONCRETO SERA TIPO I "ESTRUCTURAL" CON UNA RESISTENCIA MINIMA A LA
COMPRESIONI A LOS 28 DÍAS DE fois50 kg/cm², PARA LOSA FONDO, MUROS EN
CARCAMOS, MUROS PERMETRALES, DADOS, CONTRATRABES Y f'c=400 kg/cm²
PARA PLAS.

SOTANOS Y PLANTA BAJA

EL CONCRETO SERA TIPO I "ESTRUCTURAL" CON UNA RESISTENCIA MÍNIMA A LA COMPRESIÓN A LOS 28 DÍAS DE 1'c=350 kg/cm², PARA LOSAS MACIZAS, RAMPAS, TRABES Y COLUMNAS.

PLANTA TIPO Y AZOTEA

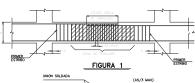
- EL COMORETO SERA TIPO I "ESTRUCTURAL" CON UNA RESISTENCA MÍNIMA A LA COMPRESIÓN A LOS 28 DÁS DE "E-3550A; por", PARA NERNADURAS, TRABES, CAPA DE COMPRESIÓN Y LOS MACZA CON UN MOUDLO DE LASTICODA MÍNIMO DE 14,000 "E Y UN PESO VOLUMETRICO DE 2.2 ION/IN: EN ESTADO FRESCO.
- EL CONCRETO SERA TIPO I "ESTRUCTURAL" CON UNA RESISTENCIA MÍNIMA A LA COMPRESIÓN A LOS 28 DÍAS DE ACUERDO AL PLANO C-07 PARA COLUMNAS.

TABLA DE CONCRETOS						
RESISTENCIA ESPECIFICADA	PESO VOLUMETRICO EN ESTADO FRESCO (MINIMO)	MODULO DE ELASTICIDAD (Es)				
250 kg/cm ²	2.2 t/m ¹	149,666 kg/cm ²				
350 kg/cm²	2.2 t/m ¹	261,916 kg/cm ³				
400 kg/cm²	2.2 t/m ¹	280,000 kg/cm ²				
450 kg/cm²	2.2 t/m ¹	296,985 kg/cm ²				

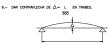
NOTAS GENERALES DE CONCRETO:

NOTAS DE TRABES

- DE NO HACERSE AQUI OTRA INDICACION DEBERA RESPETARSE LO ESPECIFICADO EN LAS NOTAS GENERALES.
- 2.— PARA EL REFUERZO LONGITUDINAL, SE ADMITEN PAQUETES DE NO MAS DE DOS VARILLAS, Y SOLO CUANDO SE ALOJEN EN LAS ESQUINAS DE ESTRIBOS.
- 3.— NO SE ADMITE TRASLAPAR MAS DEL 50% DEL REFUERZO EN UNA MISMA SECCION Y SOLO SE HARAN EN LA ZONA INDICADA EN LA FIG. "A", Y EN CADA TRAMO DE TRASLAPE(LT), LA SEPARACION DE ESTRIBOS NO SERA MAYOR DE 10cm.
- 4.— LAS UNIONES DE VARILLAS POR SOLDADURA PUEDEN HACERSE EN CUALQUER SECCIÓN DE LA TRABEL, A CONDICIÓN DE DUE NO SE UNA MAS DEL 30% DEL REFUERZO DE UNA MEMA SECCIÓN, Y LA DESTACIÓN DETRE DOS UNIONES SEA MAYOR DE BOEM COMO SE INDICA EN LA FIGURA "B".
- PARA DISTRIBUIR LOS ESTRIBOS ESPECIFICADOS SE COLOCARA EL PRIMERO A 5 em. DEL PAÑO INTERIOR DEL APOYO, COMO SE INDICA EN LA FIGURA "A".

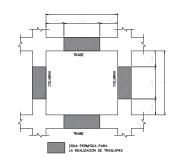


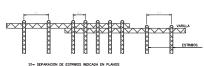




DETALLES DE ACERO DE REFUERZO:





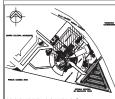


S2= EN ZONA DE TRASLAPES LA SEPARACION DE ESTRIBOS SERA DE 10cm



CONSERVATORIO DE MÚSICA

PROYECTÓ: ABDEL DÍAZ PLANA MAURICIO GUERRA BLAS



CROQUIS DE LOCALIZACIÓN:

ASESORES: ARQ. SERGIO ENRIQUE ISLAS CARPIZO

PROYECTO ESTRUCTURAL

N.P.T. NIVEL DE PISO TERN NIVEL EN PLANTA NIVEL EN PLANTA NUMERO DE CORTE NUMERO DE CORTE NIVEL EN ALZADO OCTA A PAÑOS CAMBIO DE NIVEL

N.T.C. INDICA NIVEL TOPE DE C A.L. INDICA AMBOS LECHOS A.S. INDICA AMBOS SENTIDOS

CONTIENE: NOTAS GENERALES PARA REFUERZO 1 DE 2

CENTÍMETROS

ABRIL 2017







UNAM – Dirección General de Bibliotecas Tesis Digitales Restricciones de uso

DERECHOS RESERVADOS © PROHIBIDA SU REPRODUCCIÓN TOTAL O PARCIAL

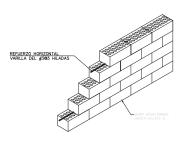
Todo el material contenido en esta tesis esta protegido por la Ley Federal del Derecho de Autor (LFDA) de los Estados Unidos Mexicanos (México).

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

NOTAS DE MUROS

- 1.— EL MURO TIPO NOVACERAMIC VINTEX-MULTEX 6 DEBERÁ TENER DIMENSIONES DE PIEZA DE 12X6X24.
- 2.— EL REFUERZO HORIZONTAL INDICADO PARA MUROS TIPO NOVACERAMIC VINTEX-MULTEX 6 DEBERA SER COLOCADO EN TODOS LOS MUROS DIVISORIO Y DE FACHADA, SIN TRASLAPAR, DE UNA SOLA PIEZA Y ANCLADO A LOS CASTILLOS DE ACUERDO A LO INDICADO EN EL REGLAMENTO DE CONSTRUCCIONES.
- 3.— EL MORTERO DE UNIÓN DE LA MAMPOSTERIA SERA TIPO I CON UNA RESISTENCIA MINIMA A LA COMPRESION f_1^{\bullet} = 125 KG/CM².
- 4.- MORTERO PARA PEGAR PIEZAS LOS MORTEROS QUE SE EMPLEEN EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE MAMPOSTERÍA DEBERÁN CUMPLIR CON LOS REQUISITOS SIGUIENTES:
- A) SU RESISTENCIA A COMPRESIÓN SERÁ POR LO MENOS DE 4
- APA 30 RESISTENCIA A COMPRESSION SERIA FOR LO MERIOS DE 4 MPA (40 KG/CM²).

 B) LA RELACIÓN VOLUMETRICA ENTRE LA ARENA Y LA SUMA DE CEMENTANTES SE ENCONTRARA ENTRE 2.25 Y C) EL VOLUMEN DE ARENA SE MEDIRÁ EN ESTADO SUELTO.
- D) SE EMPLEARÁ LA MINIMA CANTIDAD DE AGUA QUE DÉ COMO RESULTADO UN MORTERO FÁCILMENTE TRABALABLE. SI EL MORTERO INCLIVE CEMENTO DE ALBAÑLERÍA, LA CANTIDAD MÁXIMA DE ÉSTE, A USAR EN COMBINACIÓN CON CEMENTO. SERÁ LA INDICADA EN LA TABLA 2.2. DE LAS N.T.C. DE
- 5.— RESISTENCIAS SE CONSIDERO UNA RESISTENCA A LA COMPRESION Y A CORTANTE DE 1ºm = 60 Kg/cm² v²m = 5.0 Kg/cm² (p=140 Kg/cm² double DE LEASTIGIODE EM = 800 1ºm PARA CARGAS DE CORTA DURACIÓN Em = 350 1ºm PARA CARGAS SISTEMBLES
- 6.- TODAS LAS PIEZAS DEBERAN ESTAR SECAS Y SE ROCIARAN CON AGUA JUSTO ANTES DE LA COLOCACION.
- 7.- LOS TABIQUES DEBERAN COLOCARSE EN FORMA CUATRAPEADA.
- EL DESPLOME DE UN MURO NO SERA MAYOR QUE 0.004 VECES SU ALTURA NI 1.5 cm. DEBIENDOSE VERIFICAR ESTA CONDICION EN DIRECCION HORIZONTAL Y VERTICAL POR MEDIO DE "REVENTONES" A CADA 75cm.
- LA DISTANCIA MAXIMA ENTRE DOS CASTILLOS NO DEBERA EXCEDER DE 300 cm.
- 10.-LAS JUNTAS DE MORTERO TANTO VERTICAL COMO HORIZONTAL DEBERAN TENER UN ESPESOR DE 0.8cm MINIMO Y 1.2cm MAXIMO.



ESPECIFICACIONES DE CIMENTACIÓN:

- 1.- PARA EL DISEÑO DE LA CIMENTACIÓN SE SIGUIERON LOS LINEAMIENTOS INDICADOS EN EL ESTUDIO DE MECÁNICA DE SUELOS.
- 3.— TODO EL REFUERZO DEBERA ESTAR FIJO DURANTE EL COLADO DEL CONCRETO. SI ES NECESARIO, SE DEBERÁN AGREGAR VARILLAS Y/O ESTRIBOS ADICIONALES PARA EL CORRECTO FLAMIENTO DEL ACERO DE REFUERZO.
- 4.- PARA RELLENOS, PROCEDIMIENTOS DE EXCAVACIÓN Y MONITOREO DURANTE LA CONSTRUCCIÓN SEGUIR LAS INDICACIONES DEL ESTUDIO DE MECÁNICA DE SUELOS.

NOTAS SOBRE CIMBRADO Y APUNTALAMIENTO:

- LA CIMBRA Y EL APUNTALAMIENTO DEBEN SER DISEÑADOS POR UN INGENIERO ESPECIALISTA EN LA MATERIA.
- 3.— EN LOSAS MACIZAS NO SE DEBERÁ DESCIMBRAR ANTES DE 3 DÍAS DESPUÉS DEL COLADO NI ANTES QUE EL CONCRETO ALCANCE UN VALOR DE RESISTENCIA A LA COMPRESIÓN DE 245 kg/cm² PARA f'c=350 kg/cm², NI DE 315 kg/cm² PARA
- 4.— EN COLUMNAS Y MUROS LA CIMBRA PODRA RETIRARSE DESPUÉS DE 24 h CUIDANDO QUE ESTOS ELEMENTOS NO DEBERAN DUBANTE EL CUMPAO SEPORTAR CARGA AGUNA. HASTA TERRE UMA RESISTICADA A LA COMPRESIÓN PARA 1°=350 Kg/cm² DE 245 Kg/cm² Y PARA 1°=450 Kg/cm² DE 315 Kg/cm².

ESPECIFICACIONES DE FIRMES:

- CARACTERISTICAS DE LAS BASES DE APOYO:
 MODULO DE REACCION MINIMO DE LOS MATERIALES DE APOYO : $K_{\bullet}=5.5~{\rm kg/cm^2}$.
 CARACTERISTICAS DEL CONCRETO :
- USAR CONCRETO DE BAJA CONTRACCIÓN CON UN VALOR MAXIMO DE 450 MILLONESIMAS A LOS 28 DIAS SEGUN LA NORMA ASTM C-157. ES IMPORTANTE OBSERVAR QUE ESTE TIPO DE CONCRETO IMPUCA UN ADECUADO CONTROL DE CALIDAD DESDE SU

- f°c 200 kg/cm² : EL PROVEEDOR DEL CONCRETO PARA LA LOSA DE PISO DEBERA CONTEMPLAR QUE EL MODULO DE RUPTURA Y LA CONTRACCION MAXIMA PERMISIBLE SON LOS PARAMETROS QUE RIGEN EL DISENO.
- REVENMENTO MAXIMO: REV = 10 cm (DEBERAN REVSARSE LAS DERRENCIAS DE REVENMENTO ENTRE OLLA Y OLLA, CON UNA DIFERENCIA MAXIMA PERMISIBLE DE +/-1 cm.) -AGREGADO MAXIMO :TIMA = 32 mm
- TEMPERATURA DEL CONCRETO DURANTE EL COLADO: T = 25 A 27° C (DEBERAN TOMARSE LAS PRECAUCIONES PERTINENTES PARA COLADOS EN CLIMAS EXTREMOSOS)

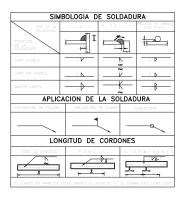
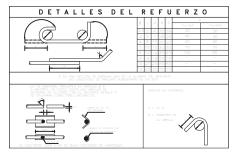


TABLA LONGITUD DE ANCLAJE LA					
No. VARILLA	Ld cm				
f4	40 cm				
#5	50 cm				
#6	80 cm				
#8	140 cm				
£10	200 cm				



NOTAS IMPERMEABLIZACION EN CISTERNA

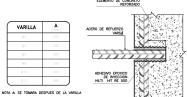
- APLICAR "COLMASOL" O SIMILAR EN INTERIOR DE CISTERNA (PISO Y MUROS) ESTE MATERIAL ES TÓXICO E INFLAMABLE, RÉQUIENE VENTILACION ADECUADA, ALTERNAR OPERARIO CADA 30MINUTOS Y NO MACER DIECO.

CARCAMOS, CISTERNAS Y PLANTAS DE TRATAMIENTO

- EL PRESENTE PROYECTO SOLO INCLUYE LOS MUROS DE CARCAMOS, CISTERNAS Y PLANTAS DE TRATAMIENTO QUE FORMEN PARTE DE LA CUMPATACIÓN.

VARILLA

DISTANCIA DE EMPOTRAMIENTO DE BARRENOS







CONSERVATORIO DE MÚSICA

PROYECTÓ: ABDEL DÍAZ PLANA MAURICIO GUERRA BLAS



ARQ. SERGIO ENRIQUE ISLAS CARPIZO

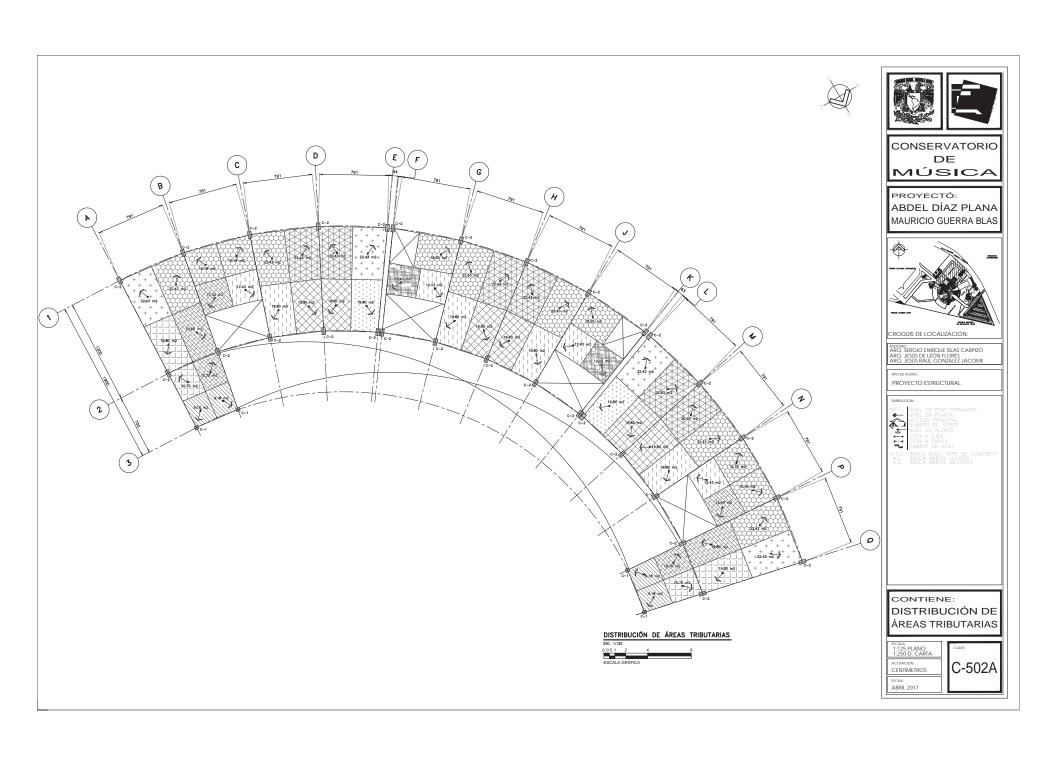
PROYECTO ESTRUCTURAL

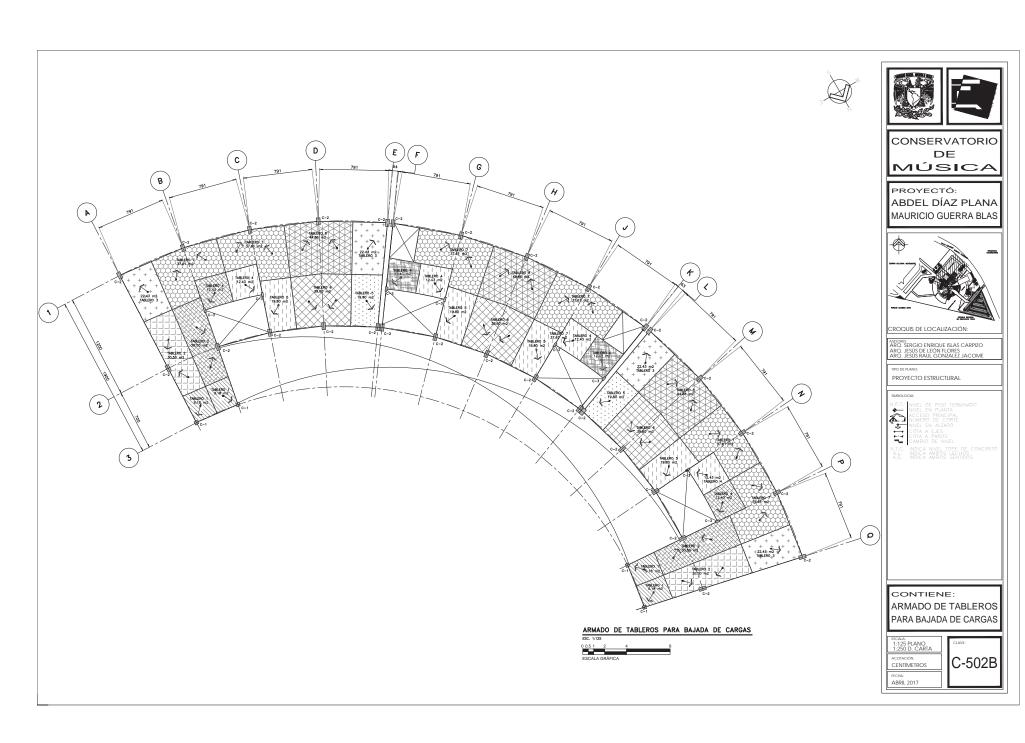
1114D+

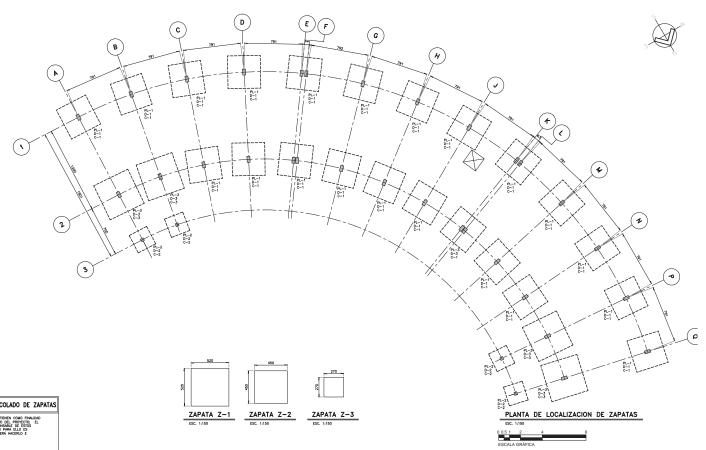
CONTIENE: **NOTAS GENERALES** PARA REFUERZO 2 DE 2

CENTÍMETROS ABRIL 2017







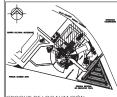






CONSERVATORIO DE MÚSICA

PROYECTÓ: ABDEL DÍAZ PLANA MAURICIO GUERRA BLAS



CROQUIS DE LOCALIZACIÓN:

ASESORES: ARQ. SERGIO ENRIQUE ISLAS CARPIZO ARQ. JESÚS DE LEÓN FLORES ARQ. JESÚS RAUL GONZALEZ JACOME

TIPO DE PLANO:

PROYECTO ESTRUCTURAL

SMBOLOGIA

N.P.T. NIVEL DE PISO TERMINADO
NIVEL EN PLANTA
ACCESO PRINCIPAL
ILIURERO DE CORTE
INVEL EN ALZADO
COTA A EUES

CAMBIO DE NIVEL

C. INDICA NIVEL TOPE DE CONCRE
LINDICA AMBOS SENTIDOS

CONTIENE: PLANTA LOCALIZACIÓN DE ZAPATAS

1:150 PLANO
1:300 D. CART
ACOTACION:
CENTÍMETROS
FECHA
ABRIL 2017

C-503

PROCEDIMIENTO CONSTRUCTIVO PARA EL COLADO DE ZAPATAS

LAS RECOMENDACIONES QUE A CONTINUACIÓN SE PRESENTAN TEINEN COMO FINALIDAD QUE LA CONSTRUCCIÓN DE LAS ZAPATAS ALCANCE EL OBLETINO DEL PROTYCTIO, EL PERFORMADOR COMO GONSTRUCTOR Y EJECUTOR, ES EL RESPONSABLE DE ESTOS TRABALOS, SUPERNAMO EL ALCANCE DE DICHO OBJETTIVO. SI PARA ELLO ES NECESSARIO AJUSTAR ALCIANAS DE LAS RECOMENDACIONES DEBERÁ HACERLO E INFORMARIA DIPENTIMINATIVITE DE LLO.

1) TRAZO DE LAS ZAPATAS.

2) SE DEBERA GARANTIZAR LA VERTICALIDAD DE LA PERFORACION.

3) LA PERFORMIÓN SE REALIZARÁ EN SECO, SIN LA UTILIZACIÓN DE LODO BENTONÍTICO, NI DE POLIMENOS. DESPUÉS DE TERMINADA LA PERFORMIÓN, EN UNA LAPSO NO MAYOR A 18 HRS. SE REALIZARA EL COLADO, QUE DEBERÁ SER CONTINUO PARA ENTAR LA FORMACIÓN DE JUNTAS FRIÁS, EN CASO CONTRADIO TEDIDAS QUE REALIZARSE LA LUMPEZA DEL FONDO.

DÉ APDYOS CIRCULARES PARA ZAPATAS Y SE COLOCARÁN 6 POR SECCIÓN, ESPACIADO LONGITUDINALMENTE A CADA 2.0 m.

5) LAS ZAPATAS SE COLARÁN CON CONCRETO DE F°C DE 250km/cm²: EL TAMAÑO DE

 LAS ZAPATAS SE COLARAN CON CONCRETO DE F°C DE 250kg/cm²; EL TAMARO DE AGREGADO MÁXIMO SERÁ DE 19mm. (3/4°).
 LA JAULA DE ACERO SE RIGIDIZARÁ PARA EVITAR EXCESIVAS DEFORMACIONES QUE PUDI

7) LAS ZAPATAS SE COLARÁN DE ACUERDO AL PROCEDIMIENTO INDICADO EN EL ESTUDIO E MECANICA DE SUELOS Y DEBERA SER AVALADO POR EL ESPECIALISTA.

8) EL EMPOTRAMENTO DE LAS ZAPATAS DENTRO DEL DADO DE CIMENTACIÓN Y CONTRATRASES SE ESPECIACE EN LA ELEVACIÓN GENERA, DEL PLADE, INCLUDA EN EL PLANO C-1000, PARA EL PROCEDIMENTO DE DENOLICIÓN PARA EL RETIRO DEL CONCRETO CONTAMINADO, SE DEBERA AGANITIZAR LA INTEGRIDAD DEL REFUERZO DE LA PILA.

9) SE ANDXA EL FORMATO DE CONTROL DE CADA UNA DE LAS ZAPATAS; EN EL QUE SE REGISTRARÁ LA COMPARACIÓN PARA CADA OLLA DE CONCRETO, DEL VOLUMEN REAL CONT EL TEÓRICO.

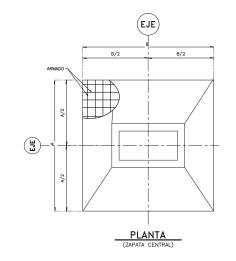
CARACTERÍSTICAS DEL CONCRET

El concreto tendra una resistencia minima a la compreción de f°C=250kg/cm²
 El tamaño de agregado máximo será de 19mm. (3/4°).

TOLERANCIAS DE CONSTRUCCIÓN:

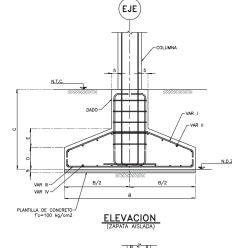
1) EN LA LOCALIZACIÓN DEL CENTRO DE LA PILA, LA TOLERANCIA MÁXIMA SERÁ MENOR AL 4% DEL DIÁMETRO EN CUALQUIER DIRECCIÓN.

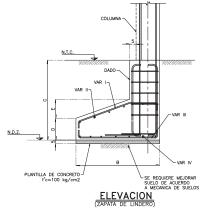
TABLA DE ZAPATAS AISLADAS									
ZAPATA DIMENSIONES			ARMADOS						
TIPO	Α 、	В	D C D , - \		D , = \		VARS. LE	LECHO INF.	
CENTRAL	(cm)	(cm)	(cm)	(cm)	(cm)	I	II	III	IV
Z-1	450	450	220	25	30	#4@20	#4@20	#8@20	#8@20
Z-2	270	270	200	25	30	#4@20	#4@20	#6@20	#6@20
ZC-1	520	520	220	25	30	#4@20	#4@20	#10@20	#10@20 <u></u>

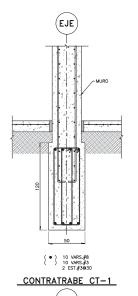


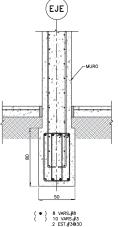
PLANTA

(ZAPATA DE LINDERO)

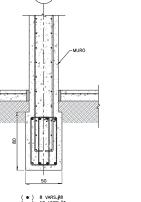








CONTRATRABE CT-1





18 VAR. #8
4 EST. #3@20
1 GRA. #3@20
1 'c=300Kg/cm'

DADO D-1

DADO D-2





CONSERVATORIO DE MÚSICA

PROYECTÓ: ABDEL DÍAZ PLANA MAURICIO GUERRA BLAS



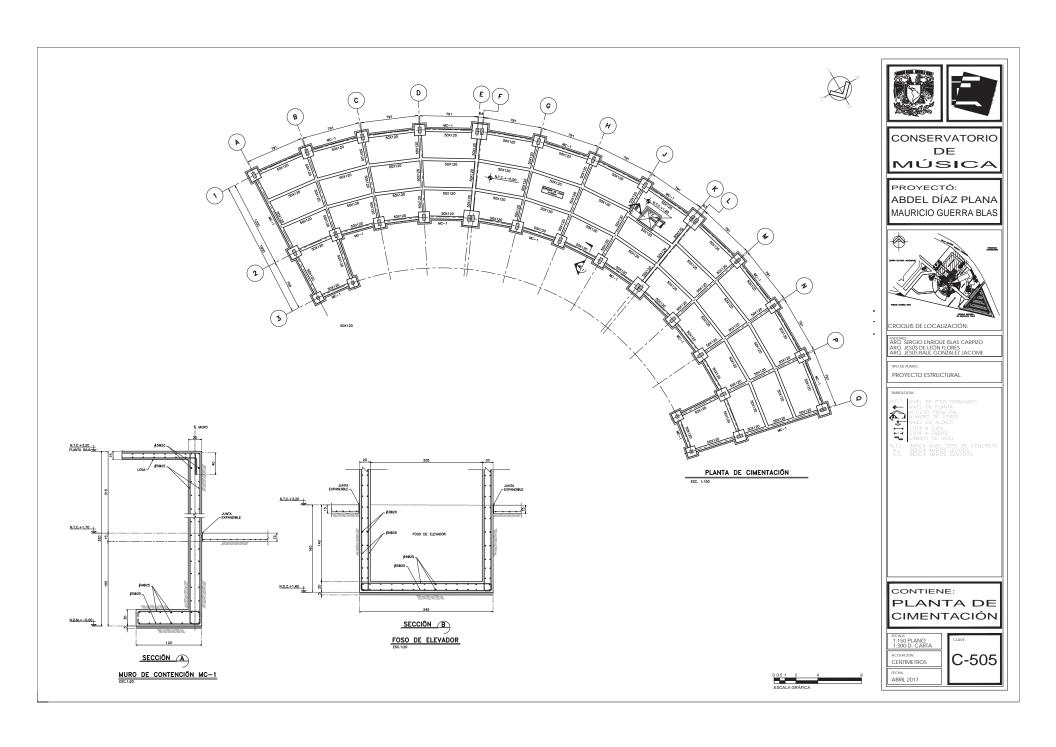
ASESORES: ARQ. SERGIO ENRIQUE ISLAS CARPIZO ARQ. JESÚS DE LEÓN FLORES ARQ. JESÚS RAUL GONZALEZ JACOME

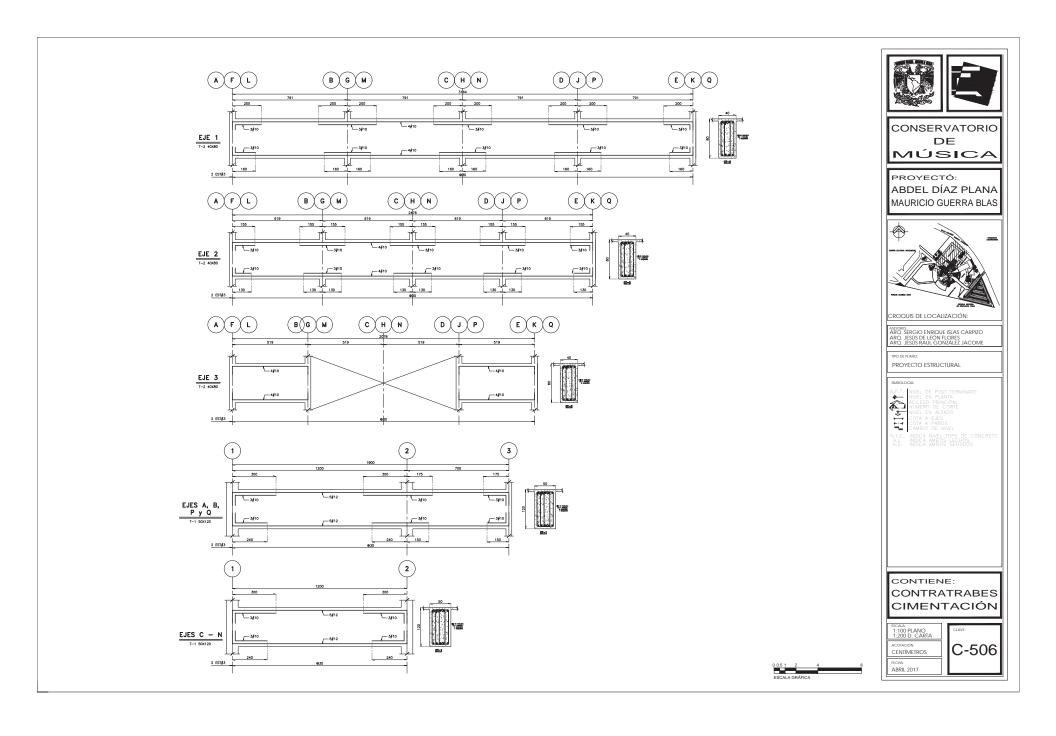
PROYECTO ESTRUCTURAL

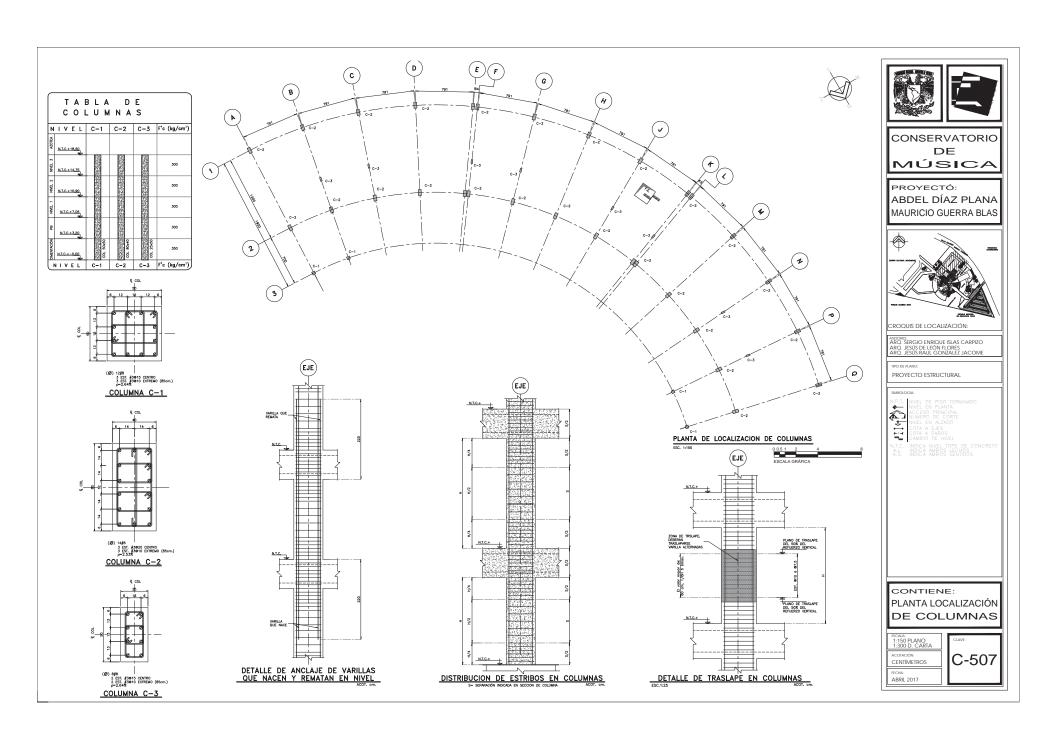


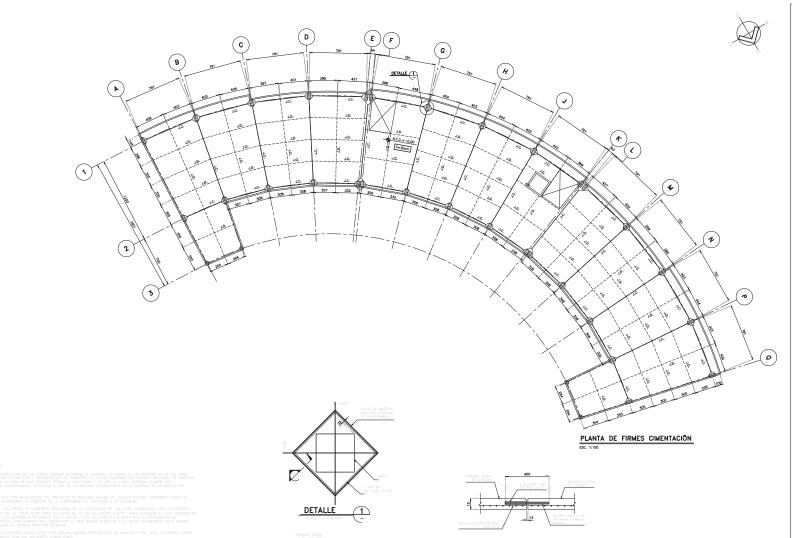
CONTIENE: ARMADO DE ZAPATAS Y DADOS



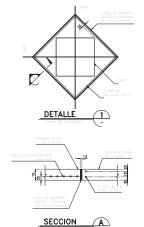




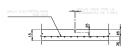




NOTAS:



JUNTA DE CONSTRUCCION (JC)



JUNTA DE DILATACION (JD)

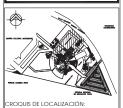






CONSERVATORIO DE MÚSICA

PROYECTÓ: ABDEL DÍAZ PLANA MAURICIO GUERRA BLAS

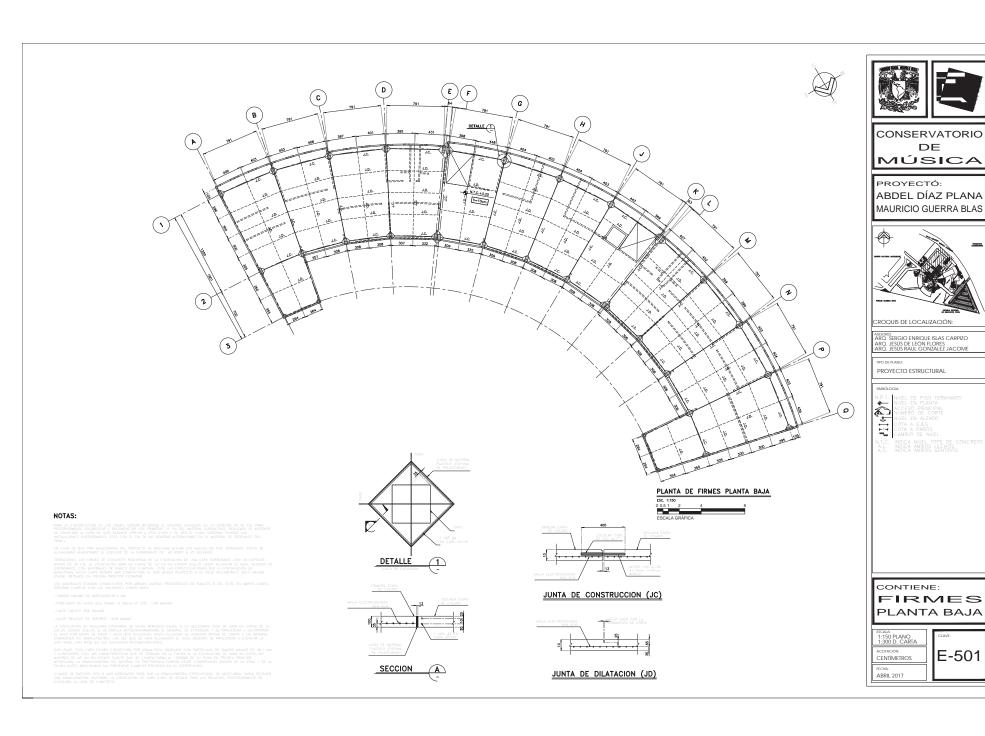


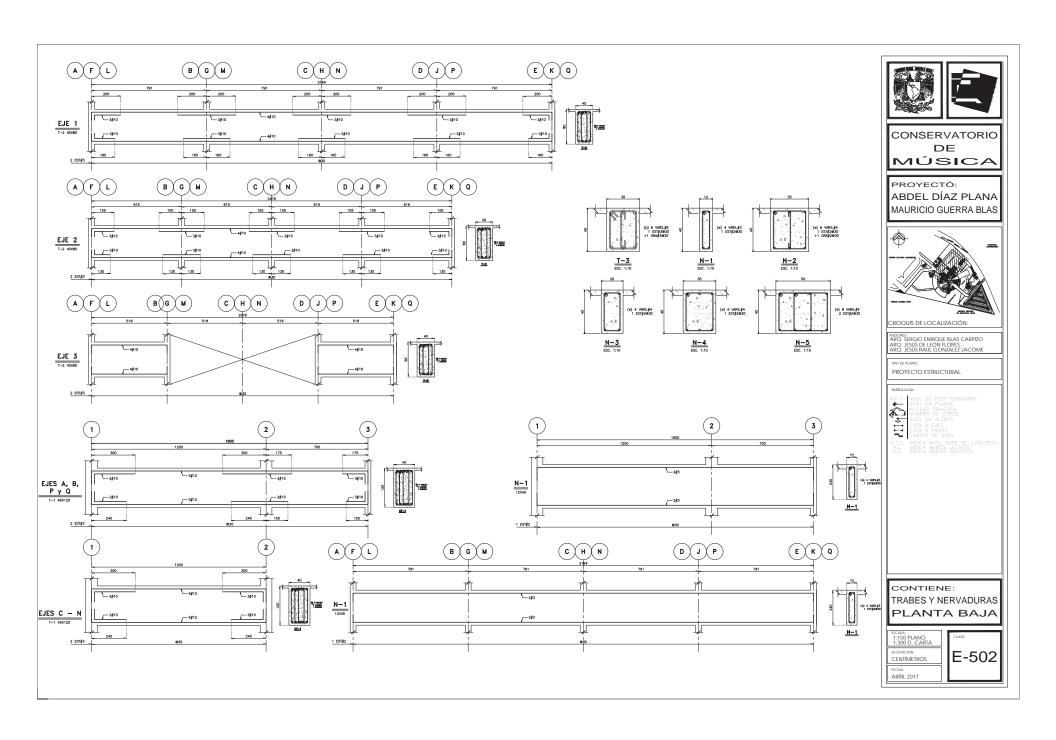
ASESORES ÁRQ. SERGIO ENRIQUE ISLAS CARPIZO ARQ. JESÚS DE LEÓN FLORES ARQ. JESÚS RAUL GONZALEZ JACOME

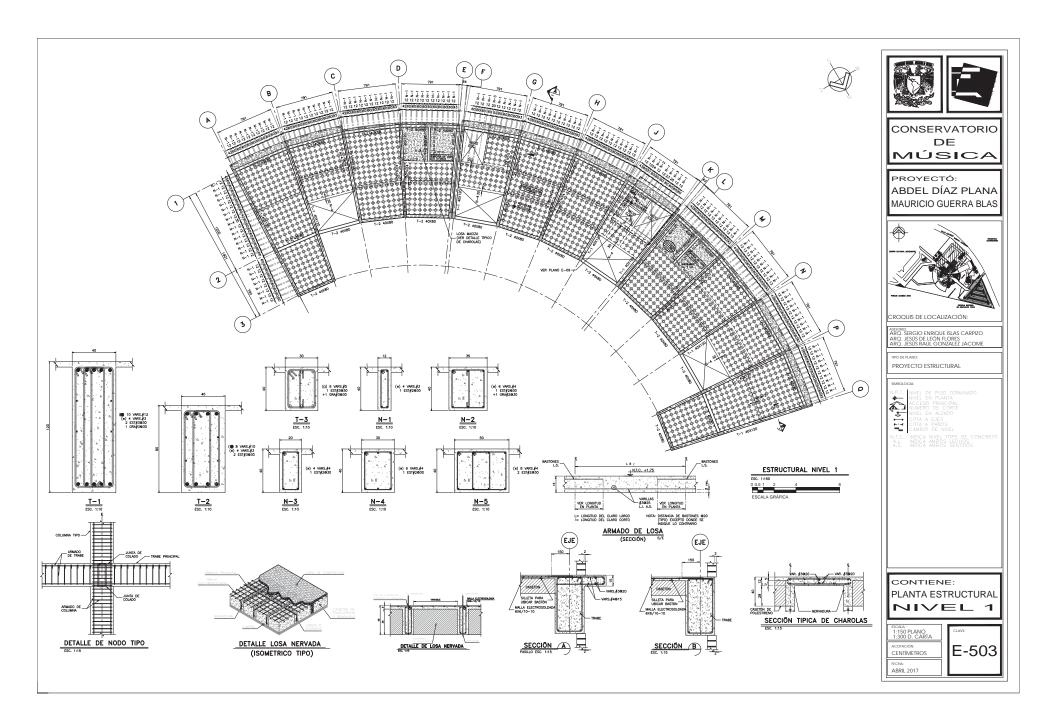
PROYECTO ESTRUCTURAL

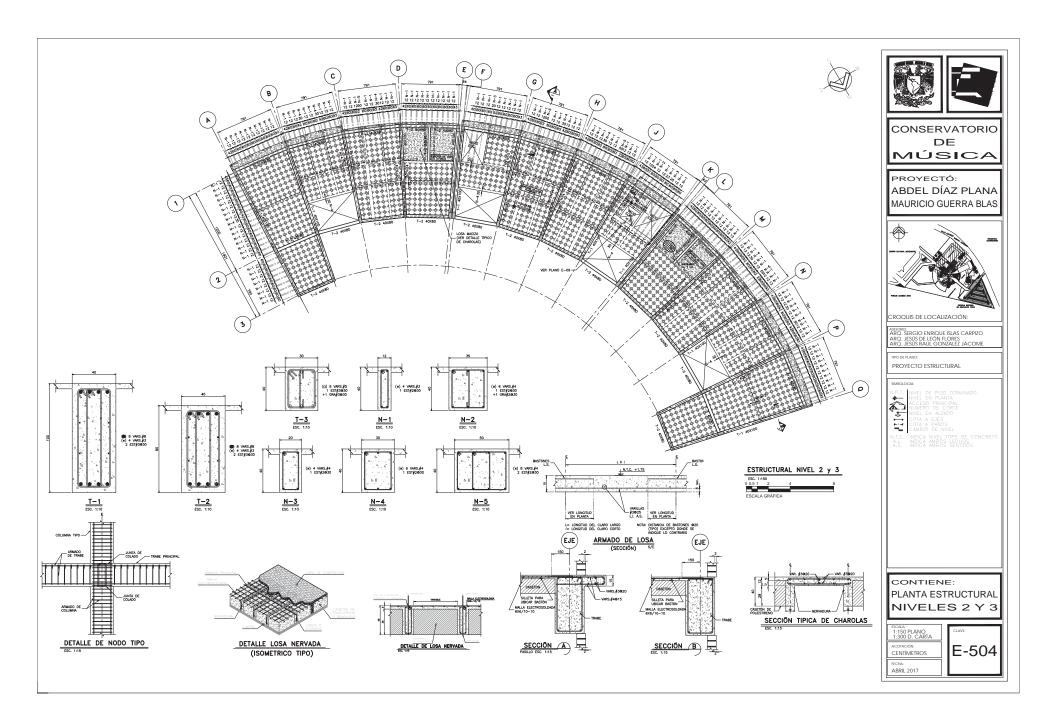
CONTIENE: FIRMES CIMENTACIÓN

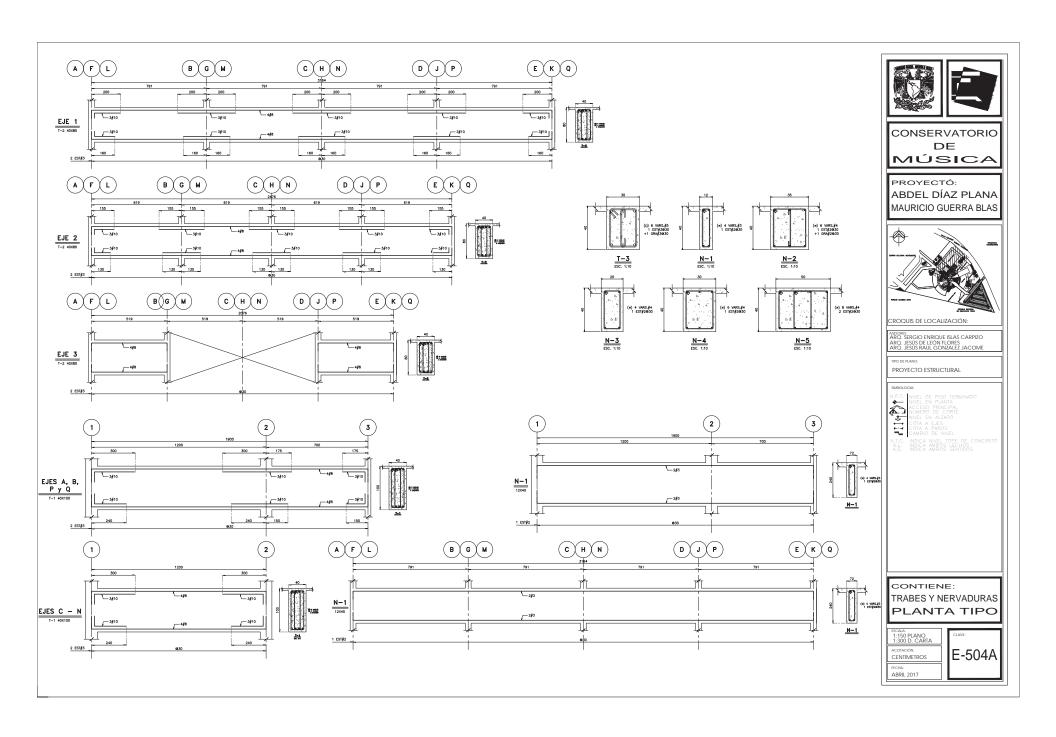
ACOTACIÓN: CENTÍMETROS ABRIL 2017

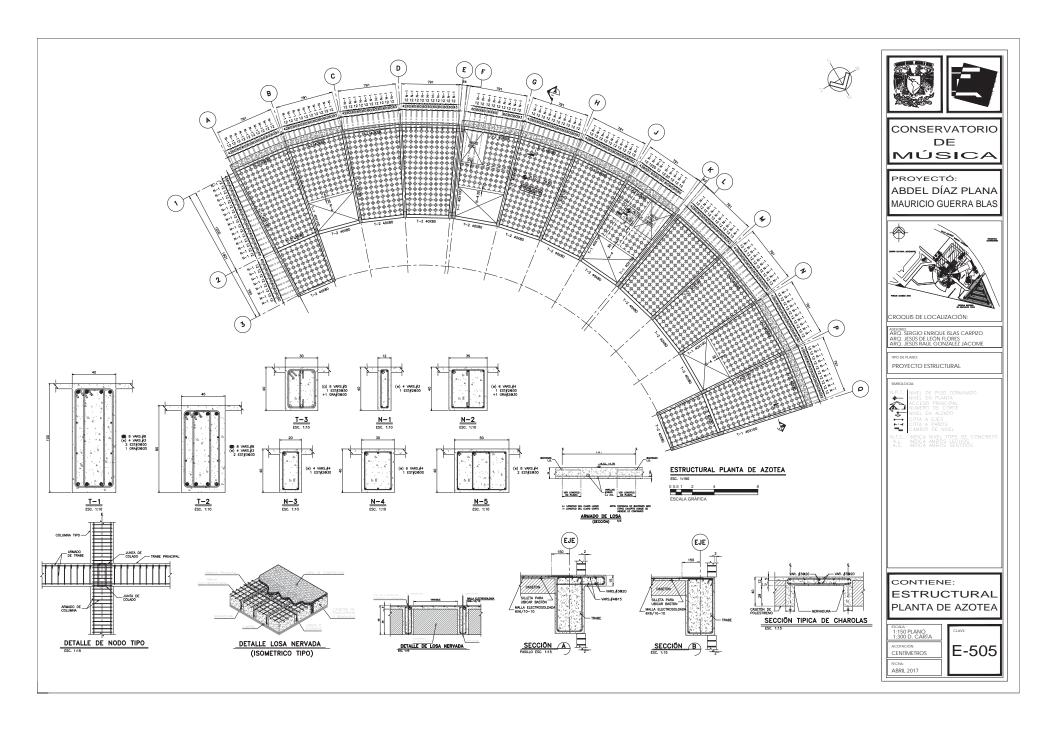


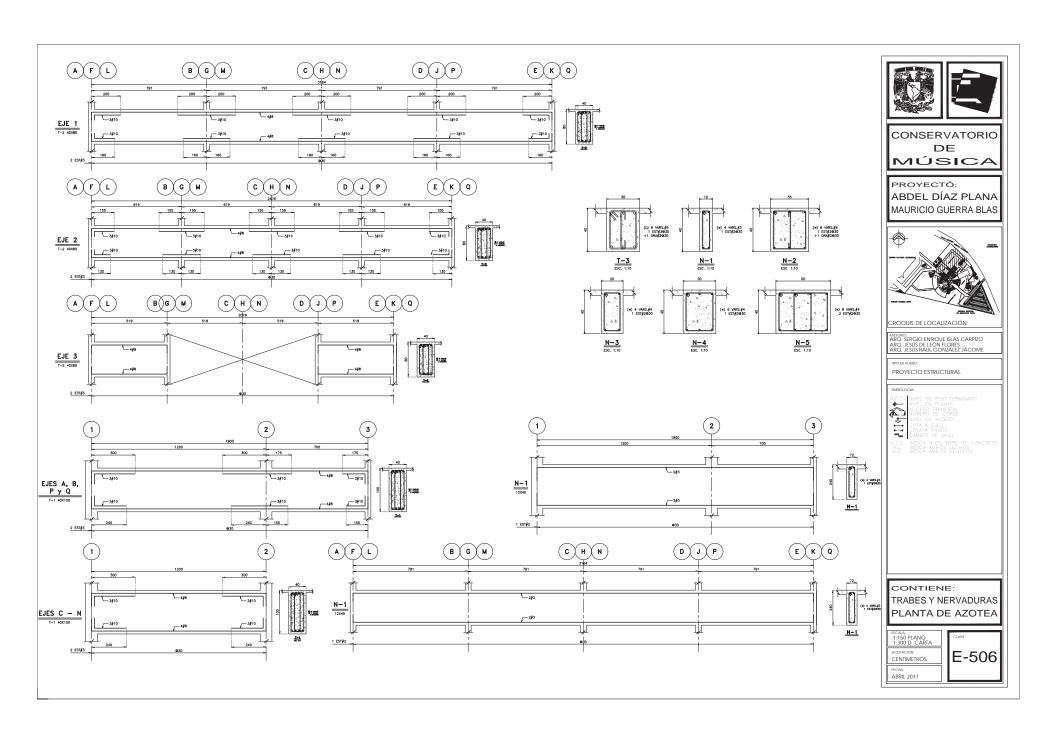


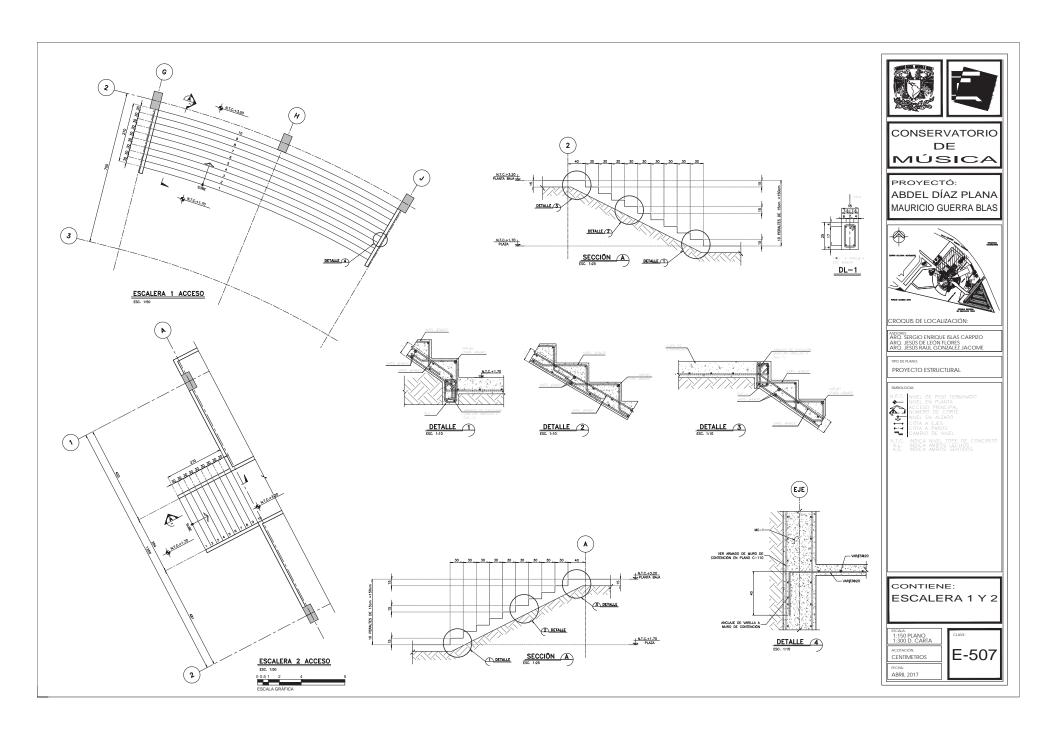


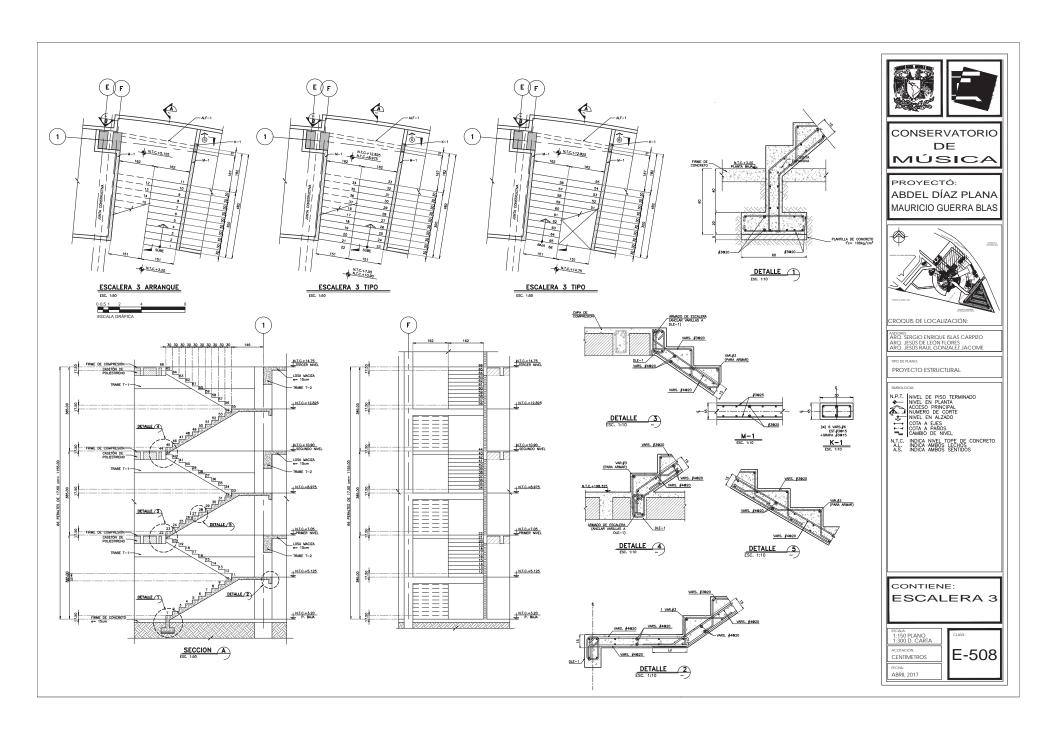


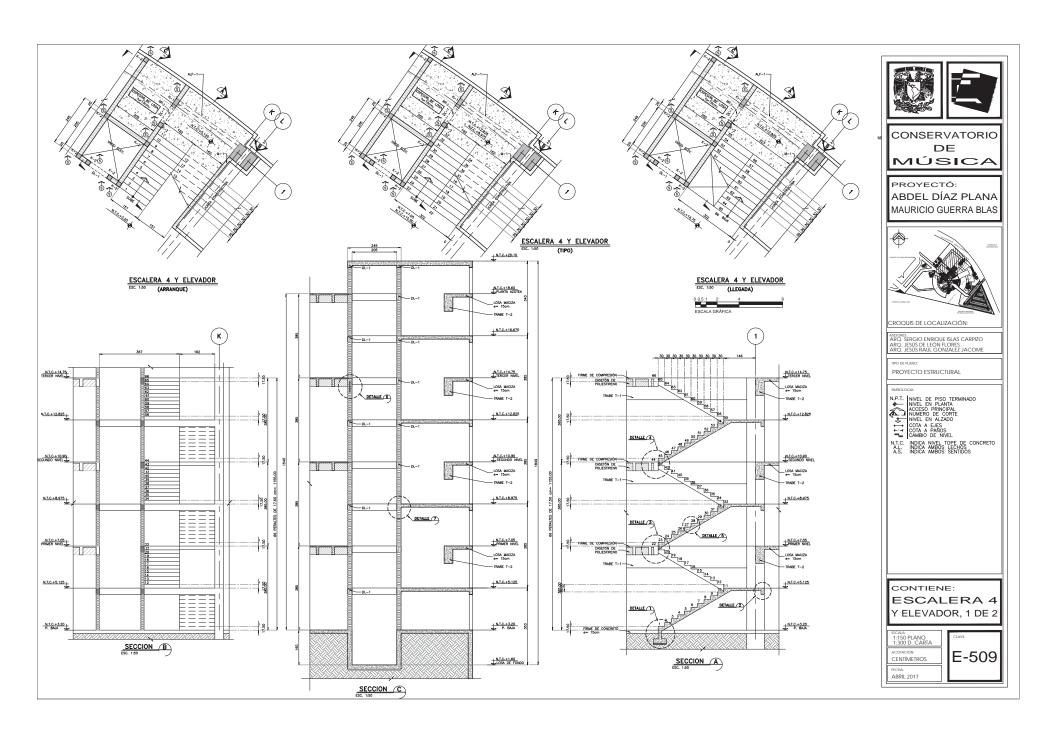


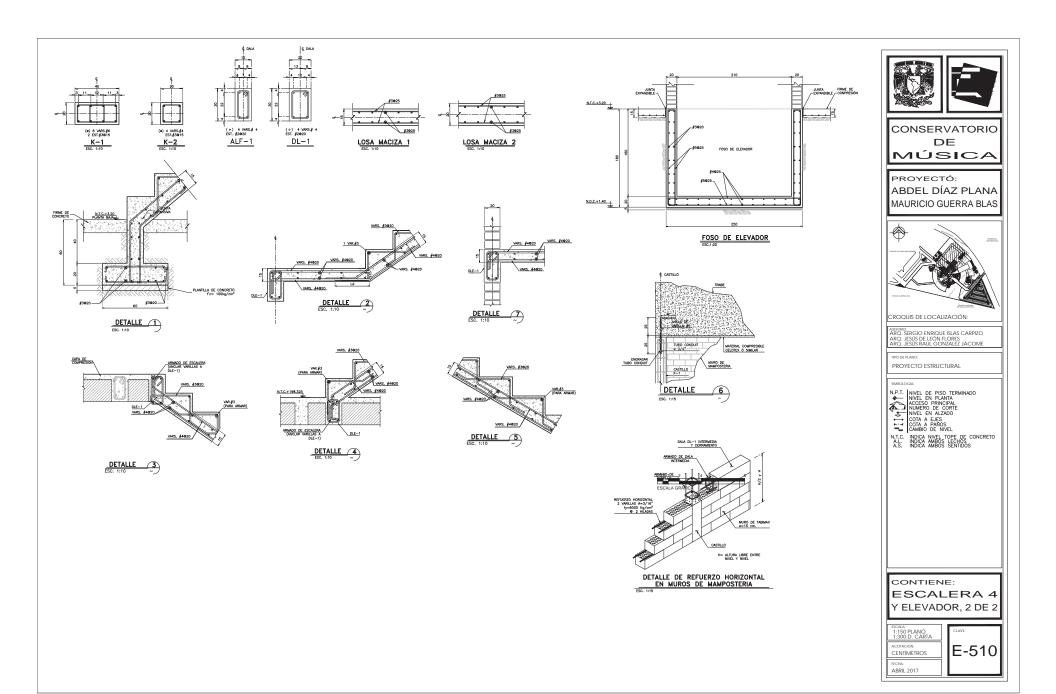


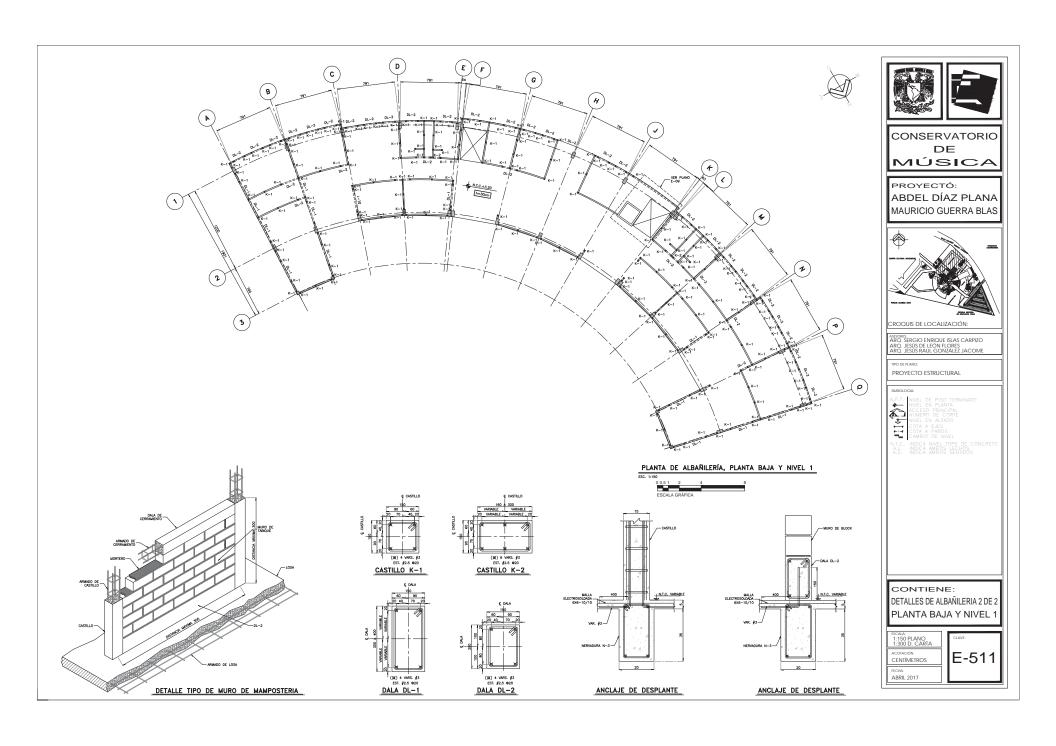


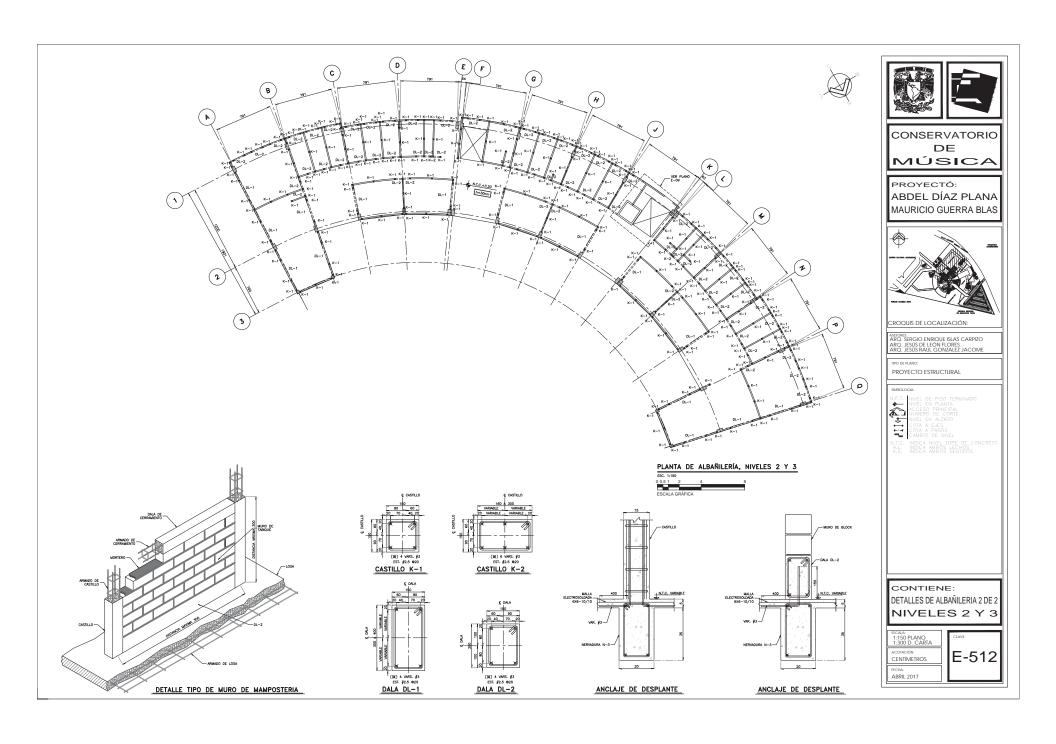


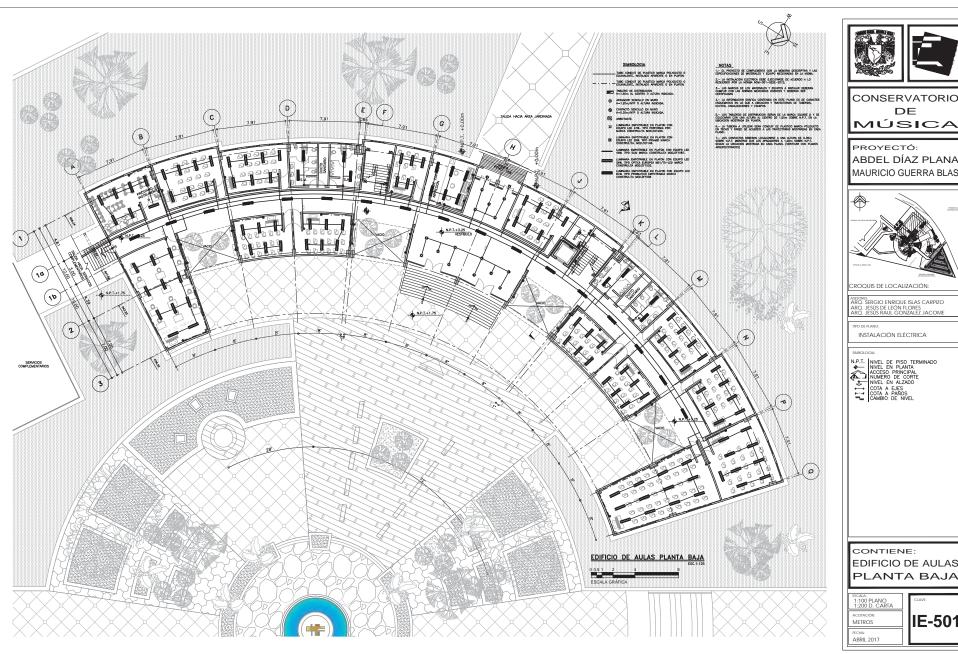








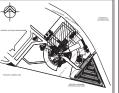






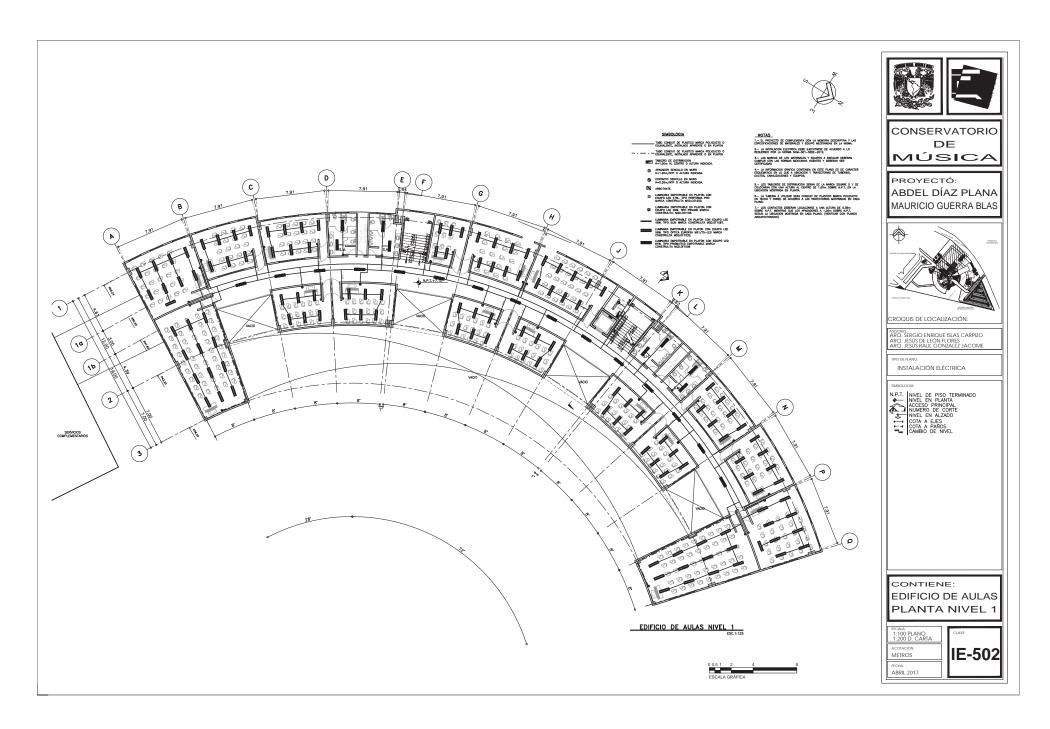
CONSERVATORIO

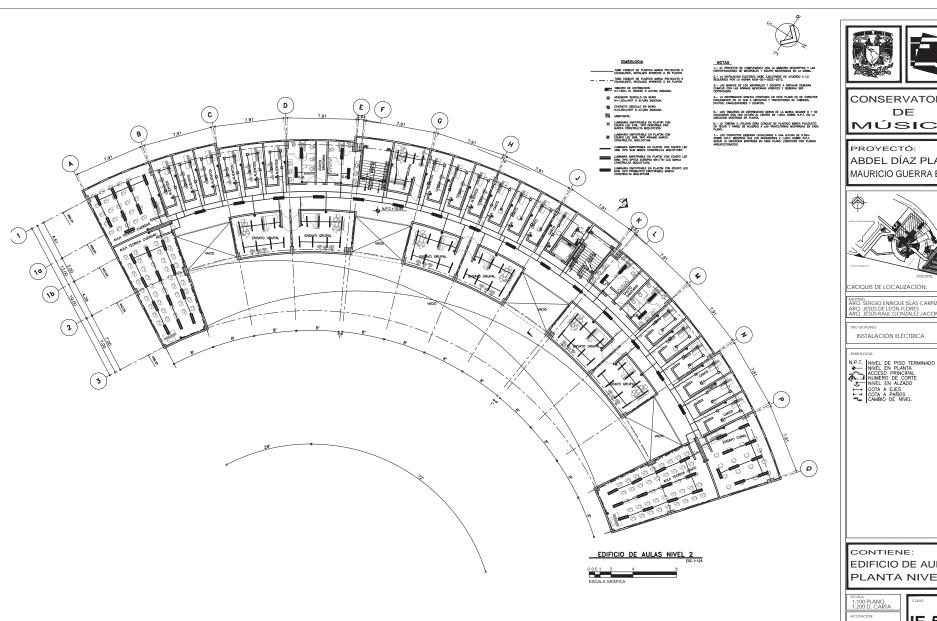
ABDEL DÍAZ PLANA MAURICIO GUERRA BLAS



EDIFICIO DE AULAS

IE-501









CONSERVATORIO DE MÚSICA

PROYECTÓ: ABDEL DÍAZ PLANA MAURICIO GUERRA BLAS



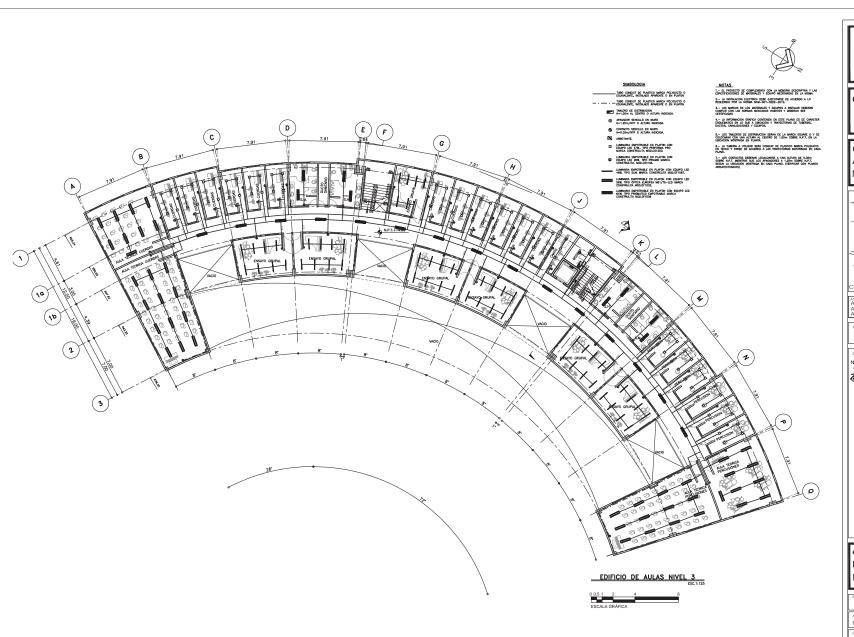
ASESORES: ARQ. SERGIO ENRIQUE ISLAS CARPIZO ARQ. JESÚS DE LEÓN FLORES ARQ. JESÚS RAUL GONZALEZ JACOME

INSTALACIÓN ELÉCTRICA

CONTIENE: EDIFICIO DE AULAS PLANTA NIVEL 2

ACOTACIÓN: METROS FECHA: ABRIL 2017

IE-503







CONSERVATORIO DE MÚSICA

PROYECTÓ: ABDEL DÍAZ PLANA MAURICIO GUERRA BLAS



ASESORES: ARQ. SERGIO ENRIQUE ISLAS CARPIZO ARQ. JESÚS DE LEÓN FLORES ARQ. JESÚS RAUL GONZALEZ JACOME

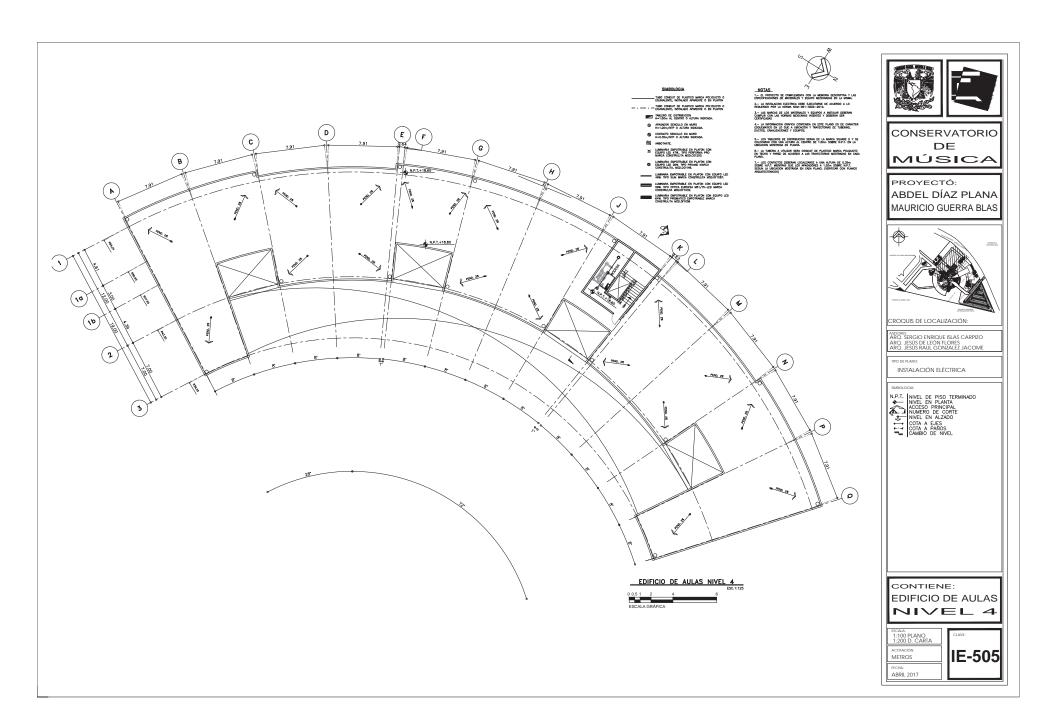
INSTALACIÓN ELÉCTRICA

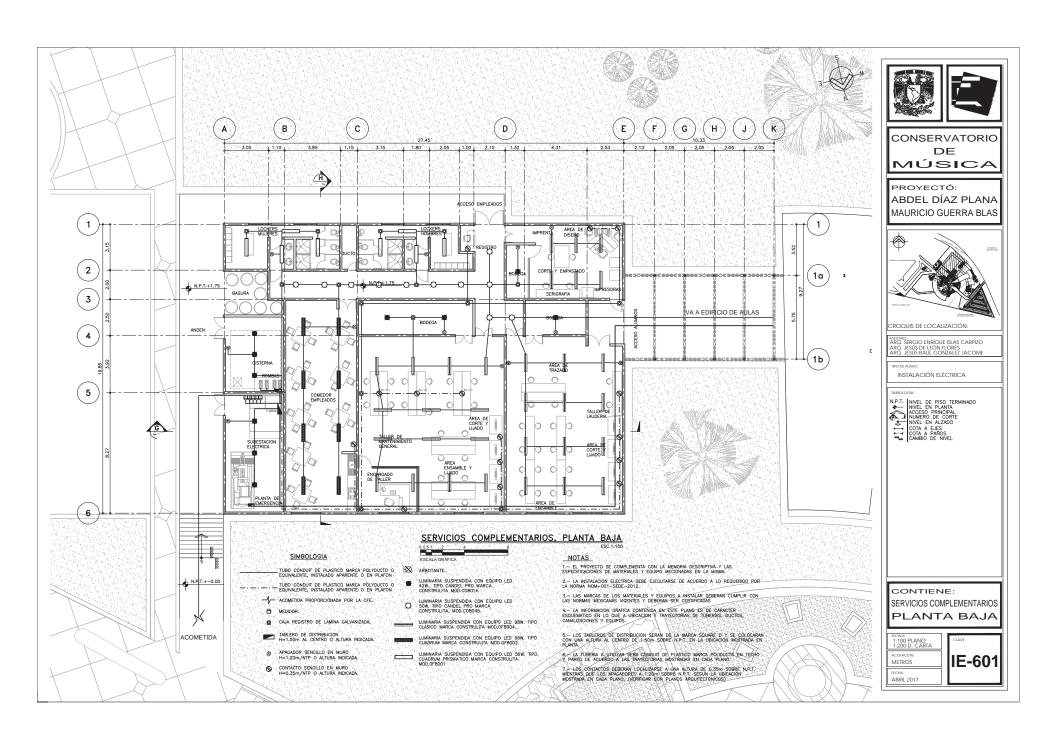
N.P.T. NIVEL DE PISO TERMINADO NIVEL EN PLANTA ACCESO PRINCIPAL NUMERO DE CORTE UNIVEL EN ALZADO COTA A EJES CAMBIO DE NIVEL

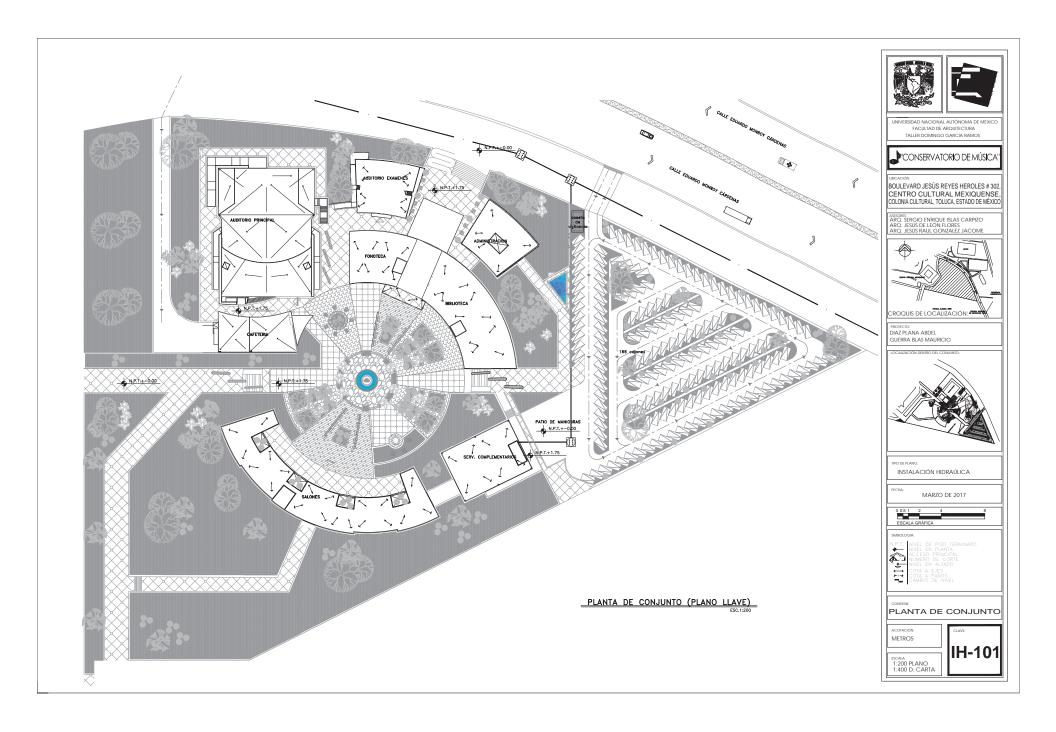
CONTIENE: EDIFICIO DE AULAS PLANTA NIVEL 3

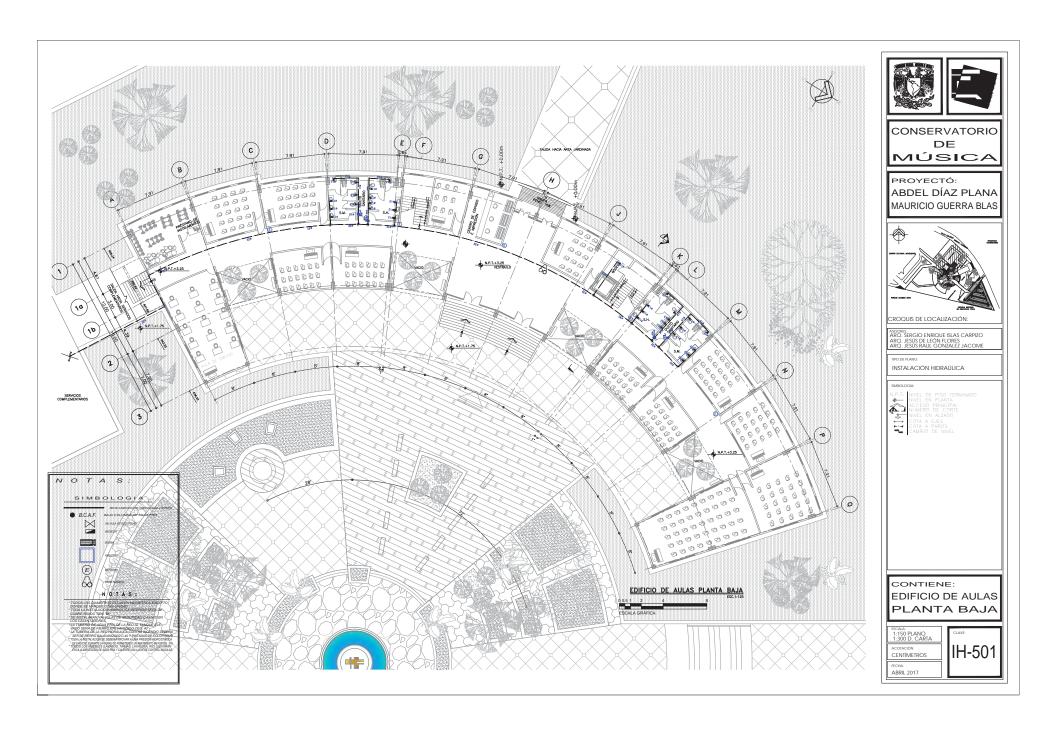
ACOTACIÓN: METROS FECHA: ABRIL 2017

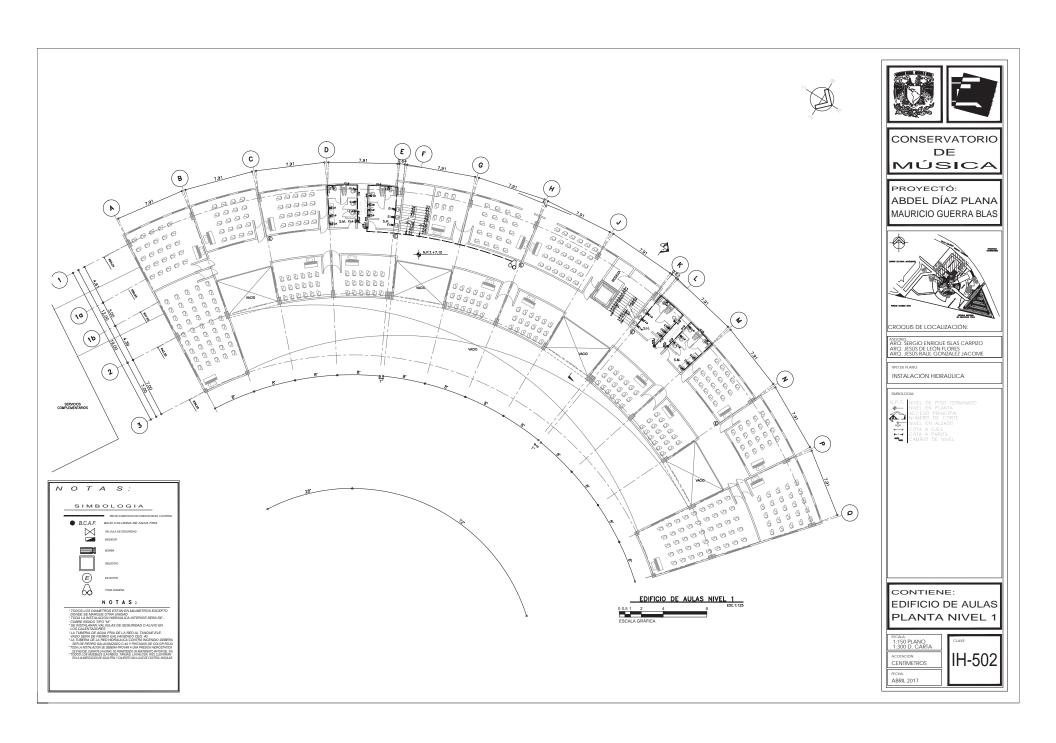
IE-504

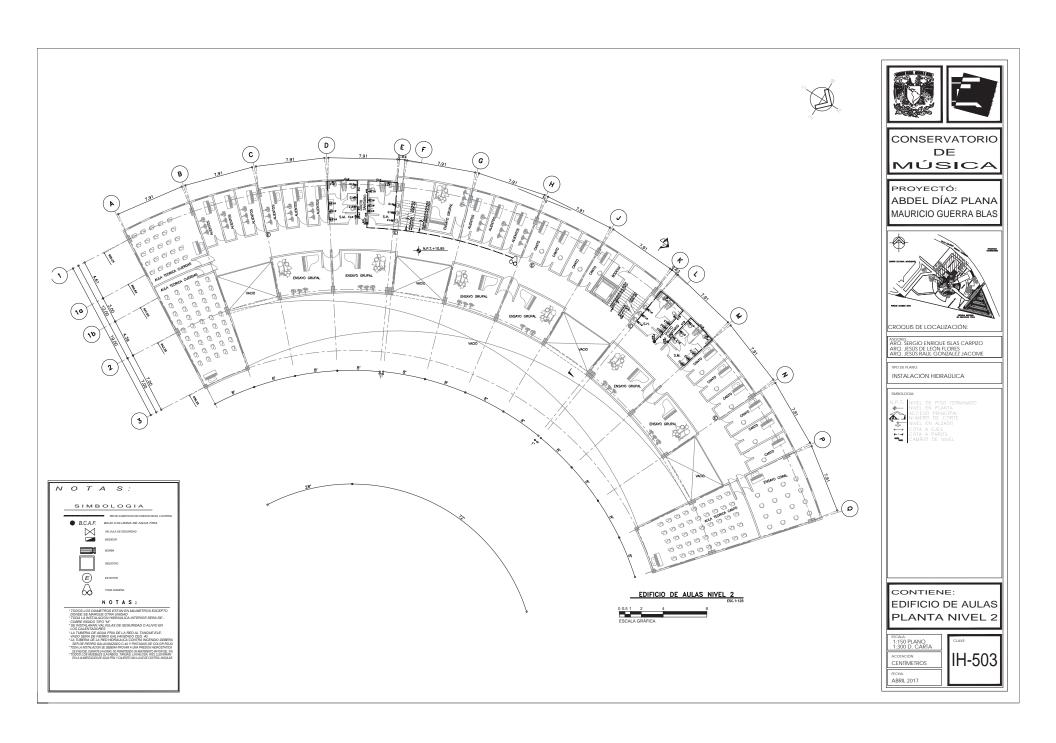


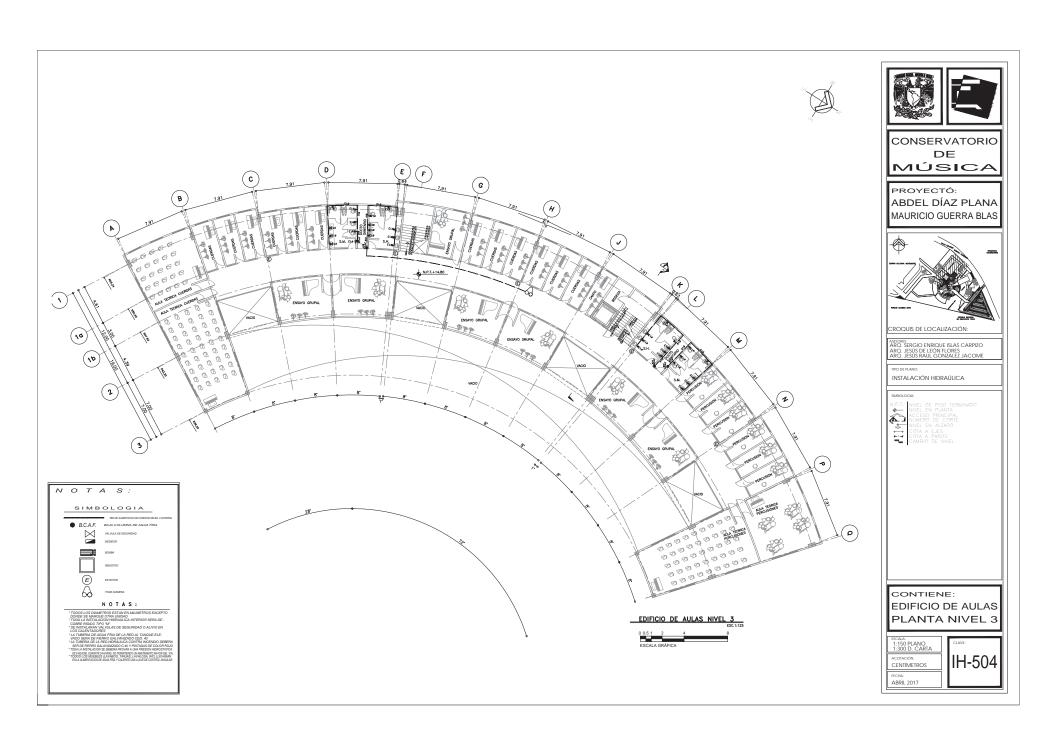


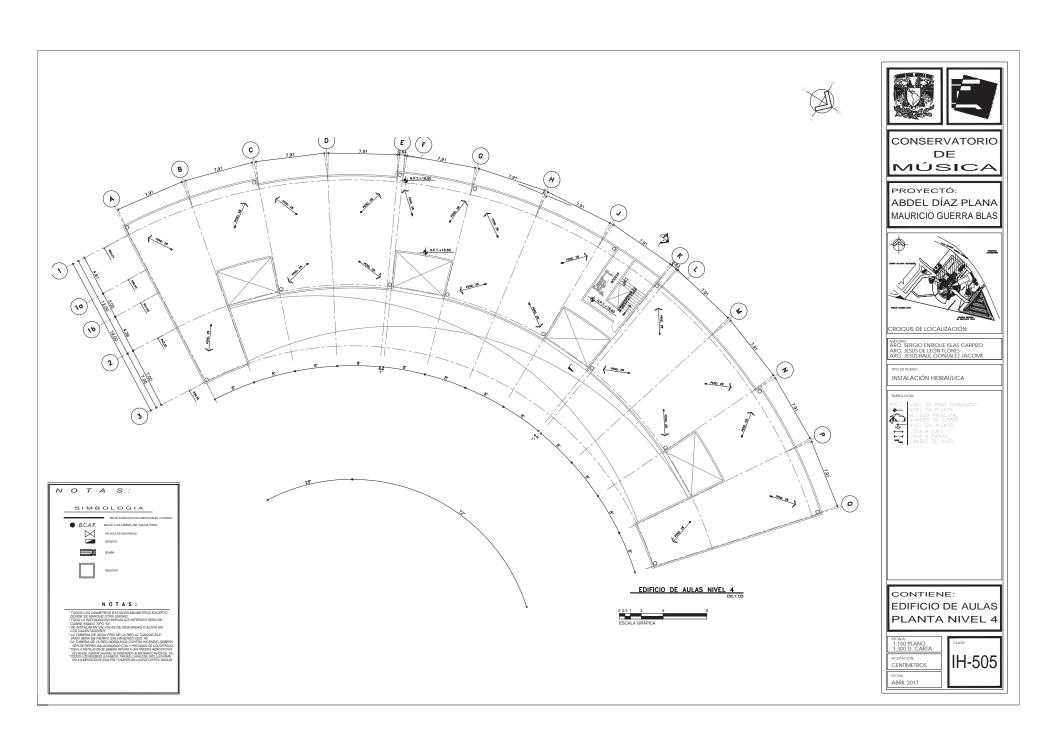


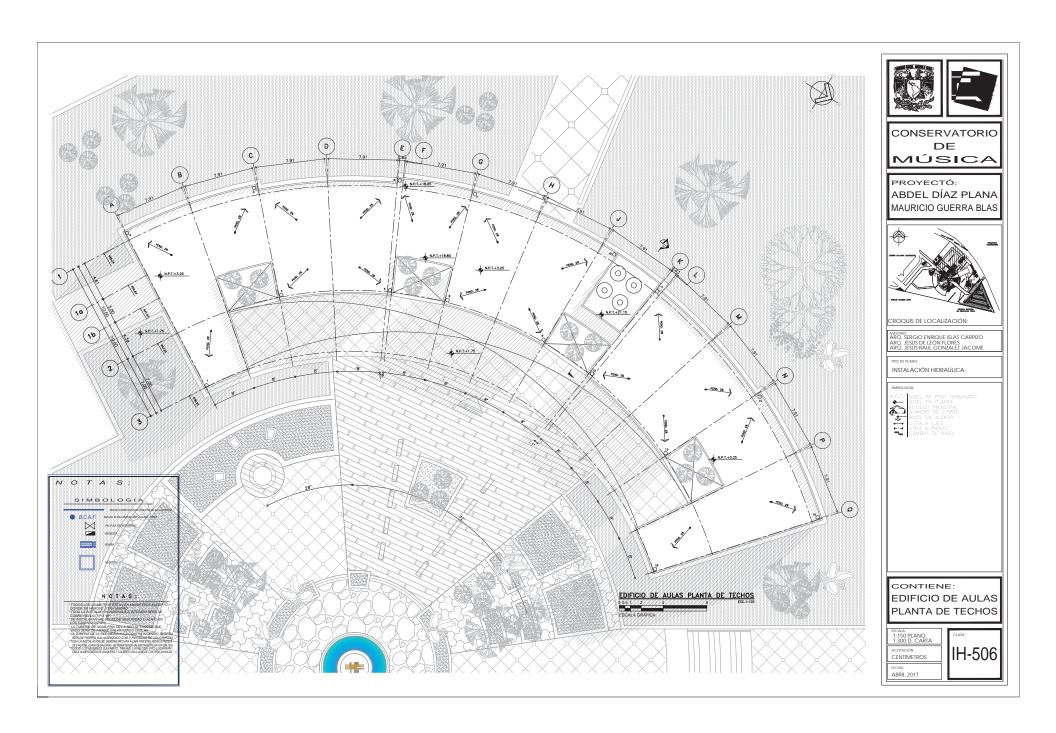




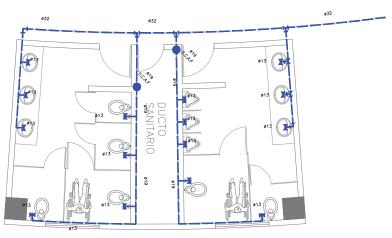




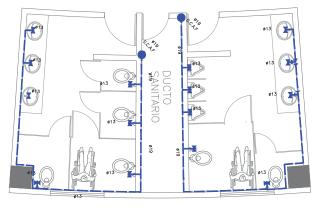








SANITARIOS PLANTA BAJA
ESC.1:100



SANITARIOS PLANTA TIPO

ESC.1:100









CONSERVATORIO DE MÚSICA

PROYECTÓ: ABDEL DÍAZ PLANA MAURICIO GUERRA BLAS



ASESORES: ÁRQ. SERGIO ENRIQUE ISLAS CARPIZO ARQ. JESÚS DE LEÓN FLORES ARQ. JESÚS RAUL GONZALEZ JACOME

INSTALACIÓN HIDRAÚLICA

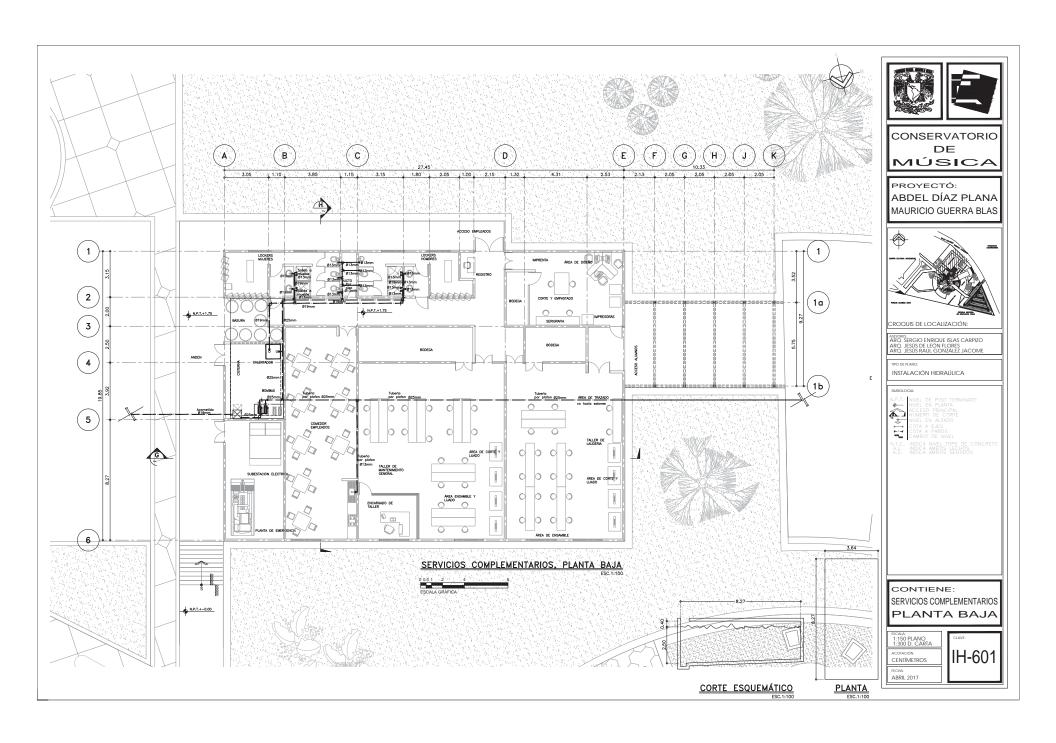
N.T.C. INDICA NIVEL TOPE DE CO A.L. INDICA AMBOS LECHOS A.S. INDICA AMBOS SENTIDOS

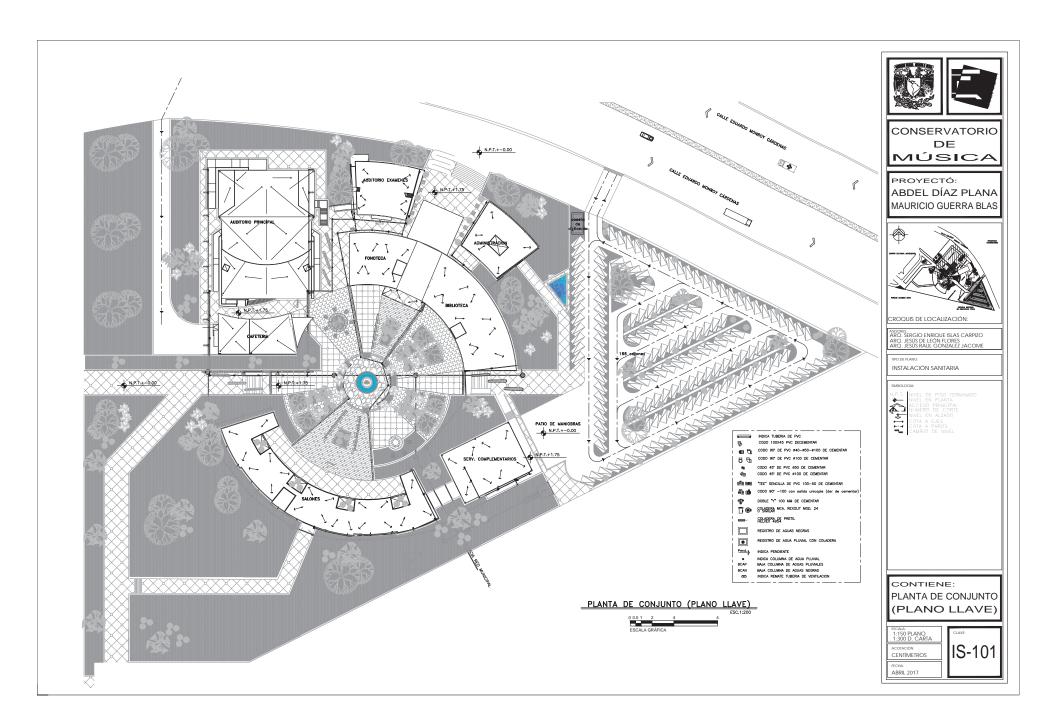
CONTIENE: EDIFICIO DE AULAS DETALLE SANITARIOS

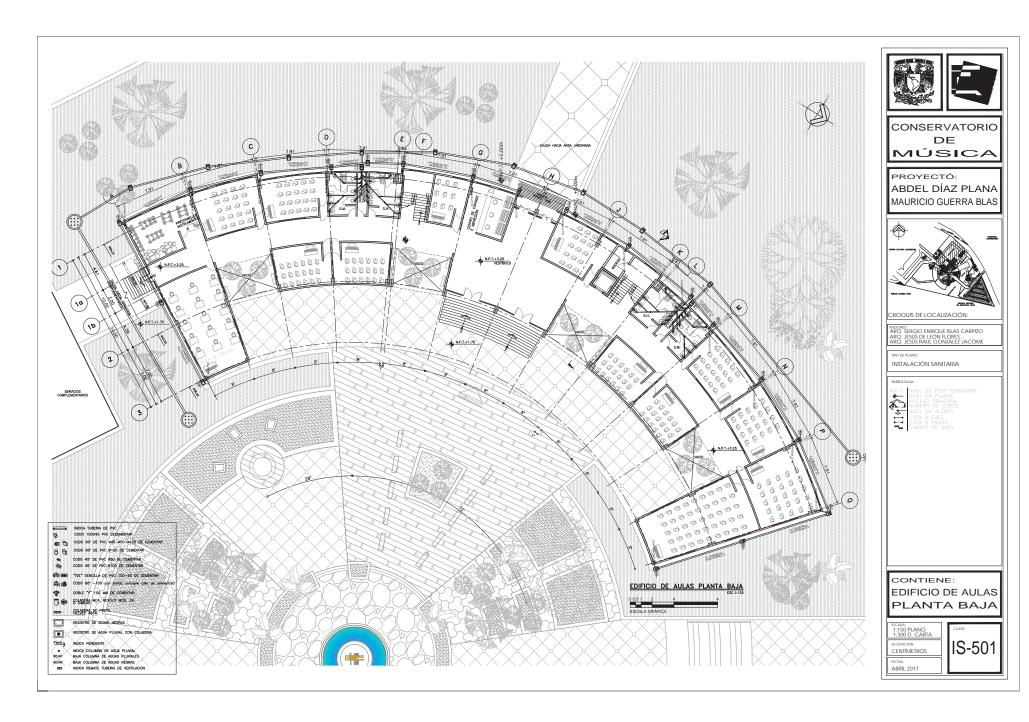
ACOTACION: CENTÍMETROS

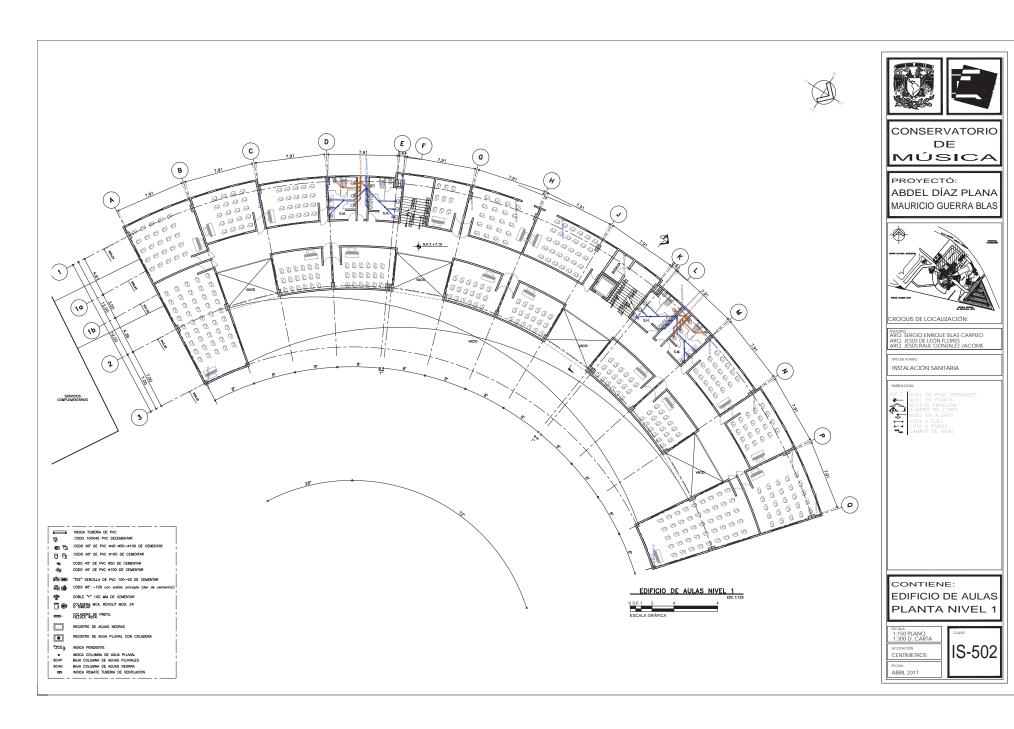
IH-507 ABRIL 2017

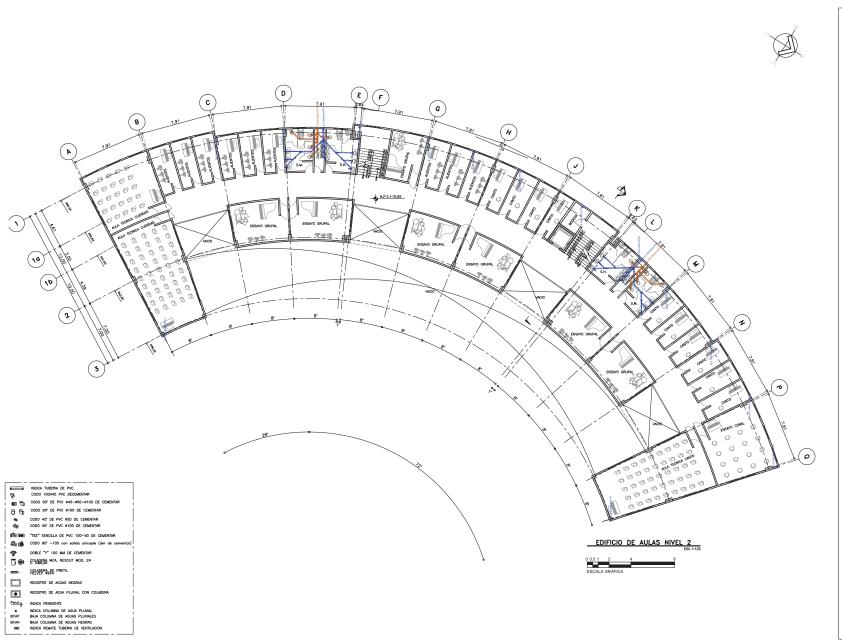










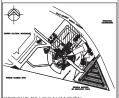






CONSERVATORIO
DE
MÚSICA

PROYECTÓ: ABDEL DÍAZ PLANA MAURICIO GUERRA BLAS



CROQUIS DE LOCALIZACIÓN:

ASESORES: ÁRQ. SERGIO ENRIQUE ISLAS CARPIZO ARQ. JESÚS DE LEÓN FLORES ARQ. JESÚS RAUL GONZALEZ JACOME

INSTALACIÓN SANITARIA

SIMBOLOG

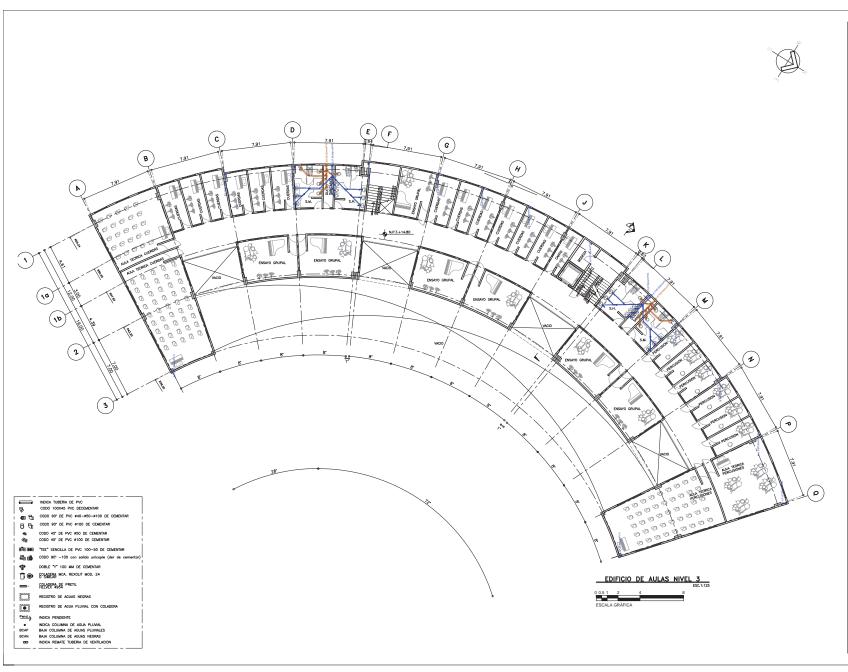
N.P.T.

NIVEL DE PISO TERMINADO NIVEL EN PLANTA ACCESO PRINCIPAL NUMERO DE CORTE NIVEL EN ALZADO COTA A EJES

CONTIENE: EDIFICIO DE AULAS PLANTA NIVEL 2

1:150 PLANO 1:300 D. CART ACOTACIÓN: CENTÍMETROS

FECHA: ABRIL 2017 IS-503







CONSERVATORIO DE MÚSICA

PROYECTÓ: ABDEL DÍAZ PLANA MAURICIO GUERRA BLAS



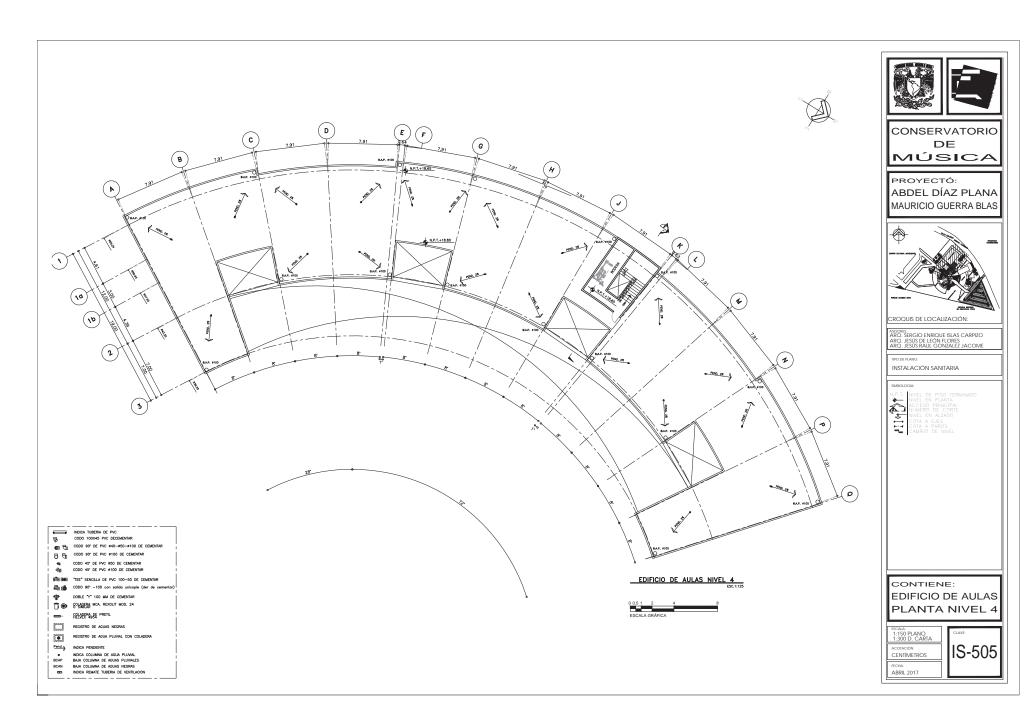
ASESORES: ÁRQ. SERGIO ENRIQUE ISLAS CARPIZO ARQ. JESÚS DE LEÓN FLORES ARQ. JESÚS RAUL GONZALEZ JACOME

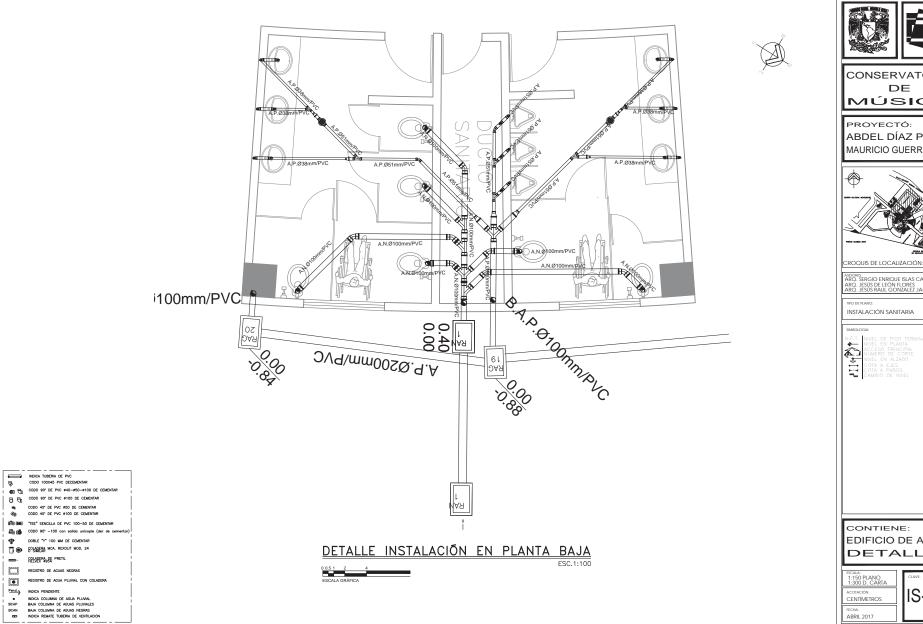
INSTALACIÓN SANITARIA

CONTIENE: EDIFICIO DE AULAS PLANTA NIVEL 3

ACOTACION: CENTÍMETROS

IS-504 FECHA: ABRIL 2017



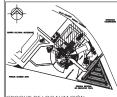






CONSERVATORIO DE MÚSICA

PROYECTÓ: ABDEL DÍAZ PLANA MAURICIO GUERRA BLAS

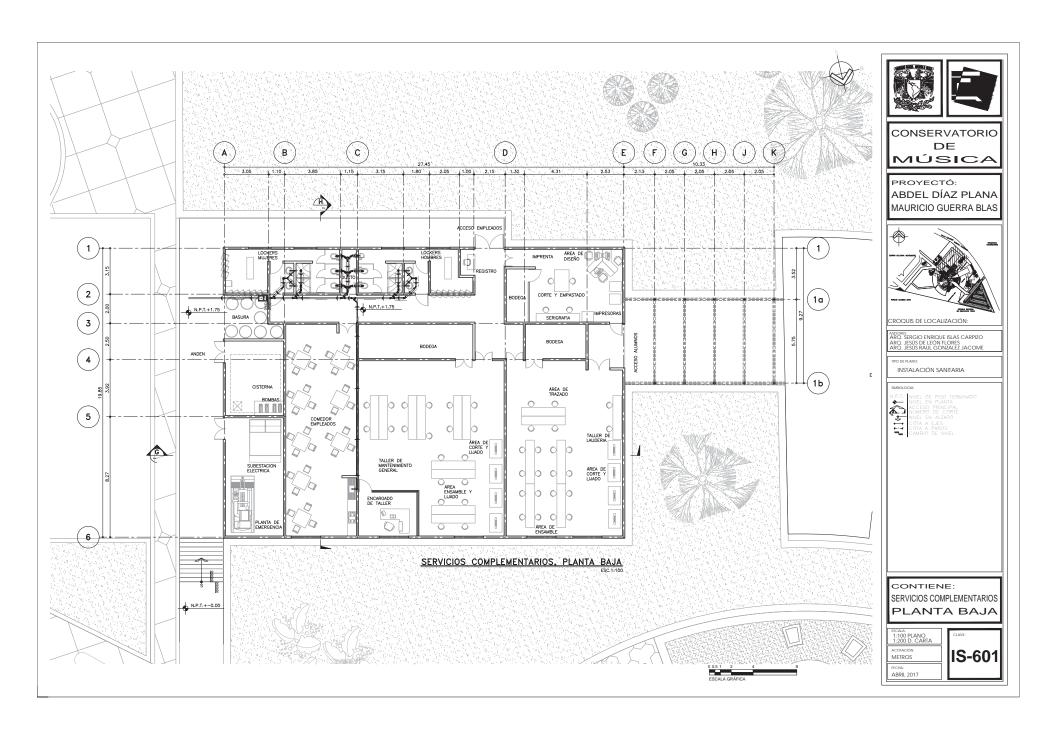


ASESORES: ARQ. SERGIO ENRIQUE ISLAS CARPIZO ARQ. JESÚS DE LEÓN FLORES ARQ. JESÚS RAUL GONZALEZ JACOME

INSTALACIÓN SANITARIA

CONTIENE: EDIFICIO DE AULAS DETALLES

IS-506



ANEXO B

BIBLIOGRAFÍA

Concepts in Architectural Acoustics.

M. David Egan.

Editorial McGraw-Hill Book Company

Architectural Acoustics Illustrated.

Ermann, Michael.

Editorial Wiley.

Diseño Acústico de Espacios Arquitectónicos.

Carrion Isbert, Antoni.

Editorial UPC Edicions.

Acústica Arquitectónica.

Saad, Eduardo.

Editorial Trillas.

Environmental and architectural acoustics.

Z. Maekawa, J. H. Rindel and P. Lord.

Abingdon, Oxon.

Aspectos fundamentales del concreto reforzado.

González Cuevas, Oscar M / Fernández-Villegas, Robles Francisco.

Editorial LUMUSA.

Diseño de concreto reforzado.

McCormac, Jack C. / Brown, Russell H.

Editorial Alfaomega.

Construcción de pisos y losas de concreto.

IMCYC (Instituto Mexicano del Cemento y del Concreto).

Reglamento de Construcciones del Distrito Federal.

Arnal Simón, Luis / Betancourt Suárez, Max.

Editorial Trillas.

Asociación Mexicana de Instituciones de Seguros (A.I.M.S.).

Normas de Proyecto de Ingeniería para instalaciones Hidráulicas y Sanitarias del I.M.S.S.

Conservatorio del Estado de Mexico.

http://www.milenio.com/cultura/mdp-nuevo-ConservatorioMexico_0_352164799.html

Escuela Superior de Musica.

http://arqcam.blogspot.mx/2011_03_23_archive.html

El edificio del conservatorio.

http://polancoayeryhoy.blogspot.mx/2011/03/el-edificio-del-conservatorio.html

Planes Municipales de Desarrollo Urbano, Toluca.

http://sedur.edomex.gob.mx/toluca

Catalogo Construlita 2016-2017

http://www.construlitalighting.com/