

# INFORME GEOTÉCNICO

**PROYECTO:**

CONSTRUCCIÓN DE UNA TIENDA KIOSKO  
MAR DE JAPÓN.

**UBICACIÓN:**

MUNICIPIO DE BAHÍA DE BANDERAS,  
NAYARIT, MÉXICO.

**SOLICITADO POR:**

PROYECTOS KIOSKO

**ARCHIVO:**

*kiojap\_260124*

Zapopan, Jalisco, a viernes 26 de enero de 2024.  
kiojap\_260124

## PROYECTOS KIOSKO PRESENTE.

A continuación, le presentamos los resultados del informe geotécnico realizado para el proyecto de Construcción de una Tienda KIOSKO MAR DE JAPÓN, ubicado en el Municipio de Bahía de Banderas, Nayarit, México.

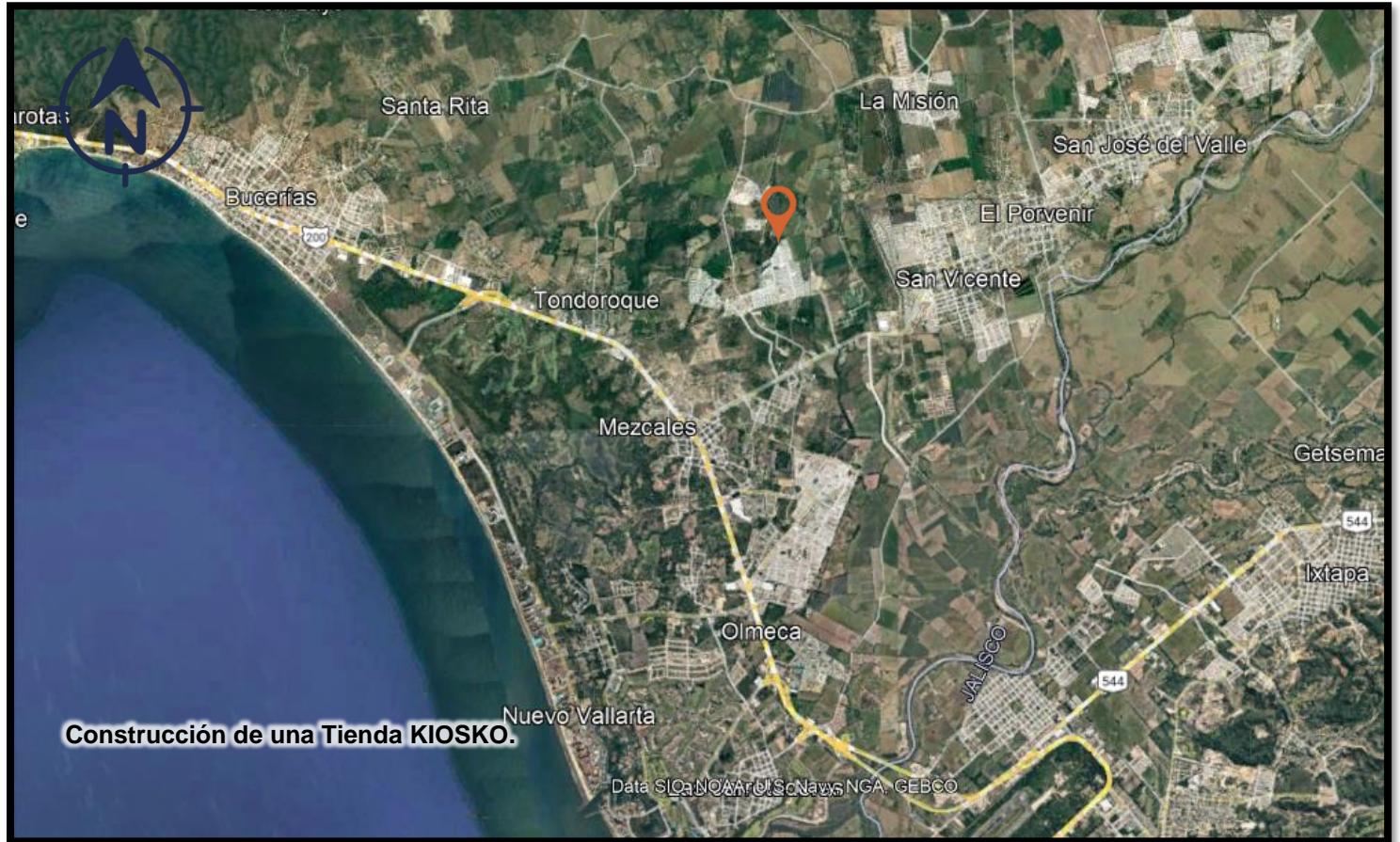


Imagen 1.-Ubicación general

El estudio comprenderá el siguiente índice para el informe geotécnico:

I.	Introducción.....	- 4 -
II.	Antecedentes generales del ensayo de penetración estándar.....	- 6 -
III.	Metodología general del ensayo de penetración estándar.....	- 6 -
IV.	Antecedentes del predio.....	- 9 -
V.	Trabajos de campo y laboratorio .....	- 9 -
VI.	Croquis de ubicación de los sondeos .....	- 14 -
VII.	Cálculo de la capacidad de carga del terreno .....	- 15 -
VIII.	Conclusiones y recomendaciones .....	- 17 -
IX.	Anexo fotográfico.....	- 20 -

## I. Introducción

### a) Localización

El municipio de Bahía de Banderas se localiza Entre los paralelos 20°40' y 21°00' de latitud norte; los meridianos 104°57' y 105°33' de longitud oeste; altitud entre 100 y 1 400 m.

Colinda al norte con el Océano Pacífico y el municipio de Compostela; al este con el municipio de Compostela y el estado de Jalisco; al sur con el estado de Jalisco y el Océano Pacífico; al oeste con el Océano Pacífico. Representa el 2.77% de la superficie del estado. Cuenta con 157 localidades y una población total de 83 739 habitantes.

### b) Fisiografía

Provincia: Sierra Madre del Sur (100%), Subprovincia: Sierras de la Costa de Jalisco y Colima (100%), Sistema de topoformas: Sierra alta compleja (57.50%), Llanuras costeras con deltas (21.91%), Lomerío Típico (12.40%), Llanura con lomerío de piso rocoso o cementado (4.07%), Valle ramificado (2.78%) y Valle ramificado con lomerío (1.34%).

### c) Clima

El clima del municipio es Cálido subhúmedo con lluvias en verano, de mayor humedad (50.73%) cálido subhúmedo con lluvias en verano, de humedad media (47.30%) y semicálido subhúmedo con lluvias en verano, de mayor humedad (1.97%).

### d) Geología

El territorio está conformado por terrenos pertenecientes a los períodos: Cretácico (43.62%), Cuaternario (27.44%) Terciario (22.51%) y Plioceno Cuaternario (3.77%), Roca: Ígnea intrusiva: Granito (36.60%) Ígnea extrusiva: toba-ácida (22.52%), volcanoclástico (6.28%), basalto (2.29%), brecha volcánica básica (1.48%) y andesita (0.73%) Sedimentaria: conglomerado (2.59%) Suelo: aluvial (23.52%), litoral (0.62%) y palustre (071%).

### e) Hidrografía

Región hidrológica: Ameca (50.92%) y Hucicila (49.08%), Cuenca: R. Ameca-Ixtapa (50.92%) y Huicicila-San Blas (49.08%), Subcuenca: R. Ameca-Ixtapa (50.84%), R. Huicicila (49.08%) y R. Mascota (0.08%), Corrientes de agua: Perenne: Perennes: Ameca, La Palapa, El Salitre, Calabazas, Las Truchas, San Sebastián, Los Menores, La Peñita, Huastitán, Huicicila y El Bote Intermitentes: Lo de Marcos, Huisapolera, Sayulita, Carrizos, El Guamúchil, De Galván, Palmareja, La Ceiba, Tepetate, El Huanacaxtle, Charco Hondo, El Naranjal, Las Mesas, El Indio, Frío, La Calera, Los Izotes, Las Piñas, La Quebrada, Los Bueyes, La Chiguaca, Popotán, La Sierra, Las Ánimas, Los Coamiles, Los Picos, El Tizate, Puntoque, El Caloso y El Carrizal Perennes (0.09%) Laguna El Quelele.

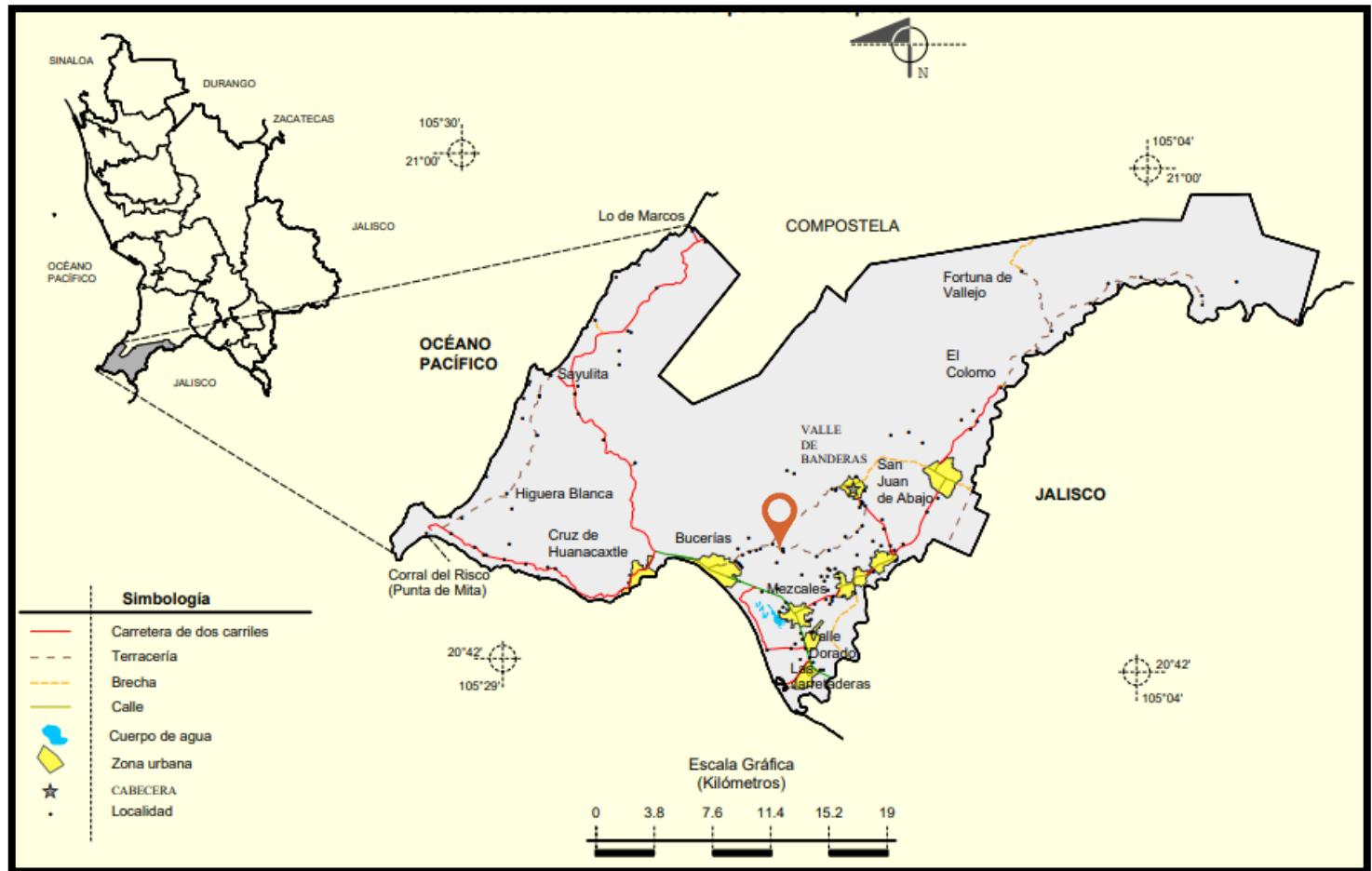


Imagen 2.- Localidades e infraestructura para el transporte

## **II. Antecedentes generales del ensayo de penetración estándar**

El ensayo de penetración estándar o SPT (del inglés Standard Penetration Test), es un tipo de prueba de penetración dinámica, empleada para ensayar terrenos en los que se quiere realizar un reconocimiento geotécnico.

En la práctica resulta difícil conocer geotécnicamente el terreno al 100%, toda caracterización se apoya en un número limitado de observaciones, exploraciones y ensayos, lo cual permite conceptualizar geotécnicamente el terreno, además cabe mencionar que siempre permanecerá un nivel de incertidumbre relativa a las características geotécnicas del sitio, debido a que la prueba de penetración estándar es de exploración puntual la cual tratará de representar las características del suelo de un área a estimar. Para ello, el número de sondeos a realizarse en el estudio geotécnico estará en función del área de desplante de la construcción, en caso que el área de construcción sea mayor a 1,000 m<sup>2</sup> el número de sondeos estará en función de la variabilidad del terreno y la profundidad mínima de exploración estará en función del número de niveles a construir. En caso de que la construcción vaya a tener uno o varios niveles de sótano, esta profundidad mínima de exploración será a partir del nivel inferior del sótano.

## **III. Metodología general del ensayo de penetración estándar**

Dado el extensivo uso de la prueba de penetración estándar como herramienta para la determinación de las propiedades mecánicas de los suelos locales (arenas y gravas pumíticas con contenidos variables de finos limo-arcillosos), es importante hacer énfasis que para que los resultados sean lo más consistentes posibles, la penetración estándar deberá realizarse siguiendo cuidadosamente la norma ASTM D 1586.

La metodología consiste en el hincado de un saca muestras en el subsuelo, entregándole una cierta energía, esta prueba es sin duda la más extendida en la disciplina geotécnica, para la determinación "in situ" de algunas propiedades ingenieriles de los suelos.

La metodología propuesta por Fletcher exhibía las siguientes tareas: Ejecutar una perforación en la zona donde se analizaba el subsuelo, la cual se limpiaba por medio de inyección de agua hasta la profundidad a la que se deseaba extraer la muestra, luego se bajaba la cuchara partida enroscada al extremo de las barras del sondeo. Una vez que la cuchara llegaba al fondo de la perforación, comenzaba el ensayo de penetración propiamente dicho, materializado por medio de un dispositivo que dejaba caer libremente una maza de 140 libras (63,5 kg) desde una altura de 30" (762 mm) sobre la cabeza de golpeo de las barras de sondeo para que el saca muestras penetrase primero 6" (15 cm). El No. de golpes necesario para la hincada del saca muestras se le llamó resistencia normal a penetración (N).

Una vez finalizada la hincada, se extraía la muestra, abriendo longitudinalmente la cuchara, se la colocaba en un recipiente hermético y se le etiquetaba indicando: obra, no. de sondeo, no. de muestra, profundidad y el valor de N. En todo momento las muestras debían de estar al resguardo de heladas o del sol hasta su llegada al laboratorio para la determinación de los parámetros correspondientes.

Los elementos y las características relevantes del método propuesto por la ASTM son las siguientes:

1. Maza de 63,5 kg.
2. Altura de caída: 76 cm
3. Saca muestras: de diámetro externo = (50 mm ó 2 pulgadas)
4. Saca muestras: de diámetro interno = (35 mm ó 1 3/8 pulgadas)
5. Variante con diámetro interno 38 mm y tubo porta muestras (diámetro interno final 35 mm)
6. Mecanismo de liberación del martinetito mediante soga y malacate
7. Barras de sondeo
8. Cabeza de golpeo.

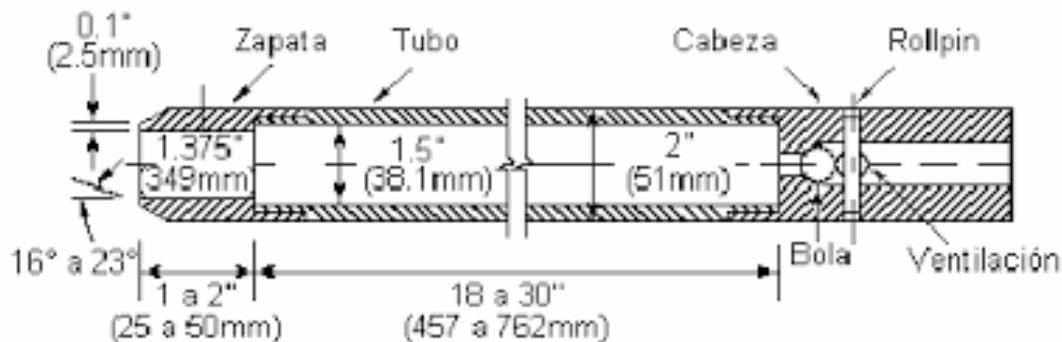


Imagen 3.-Sacamuestra partido ASTM D1586-84 (Ref. 2)

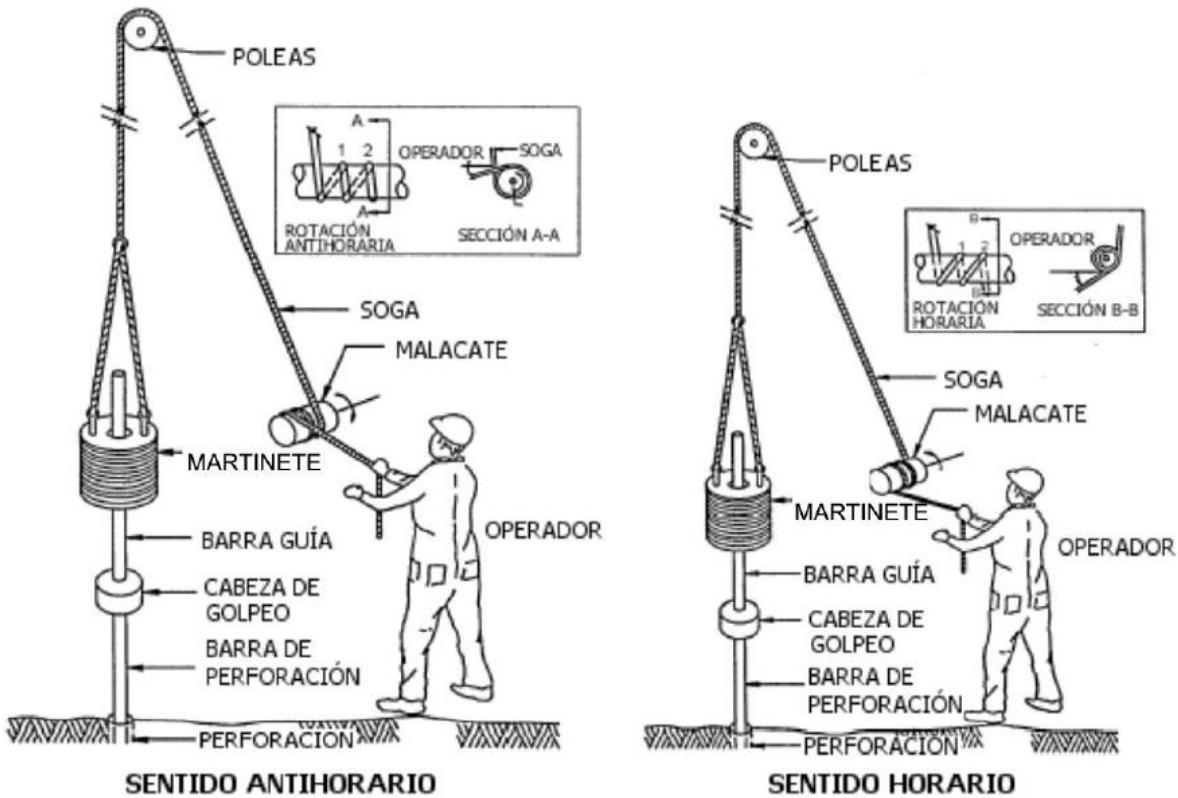


Imagen 4.- Sistema de soga y malacate.

Se detendrá el hincado del muestreador una vez que se cumpla con una de las siguientes condiciones:

- Un total de 50 golpes han sido aplicados durante uno de los tres incrementos de 0.15 m.
- Cuando no se observa ningún avance del saca muestras durante la aplicación de 10 golpes sucesivos del martinetete.
- Cuando se han acumulado un total de 100 golpes.

#### **IV. Antecedentes del predio**

El día 12 de enero del presente año, personal técnico de Ikaro Laboratorio, realizó la visita al sitio, predio que se encuentra sin edificar (*ver anexo fotográfico*), en esta visita se realizaron 2 sondeos de penetración estándar, alcanzando una profundidad máxima de exploración 4.80 m, cabe mencionar que NO se encontró el estrato altamente consolidado ( $N>50$ ) en la profundidad explorada.

No se localizó el nivel de aguas freáticas (N.A.F.) a la profundidad estudiada en la fecha en la que se efectuó la exploración del subsuelo.

#### **V. Trabajos de campo y laboratorio**

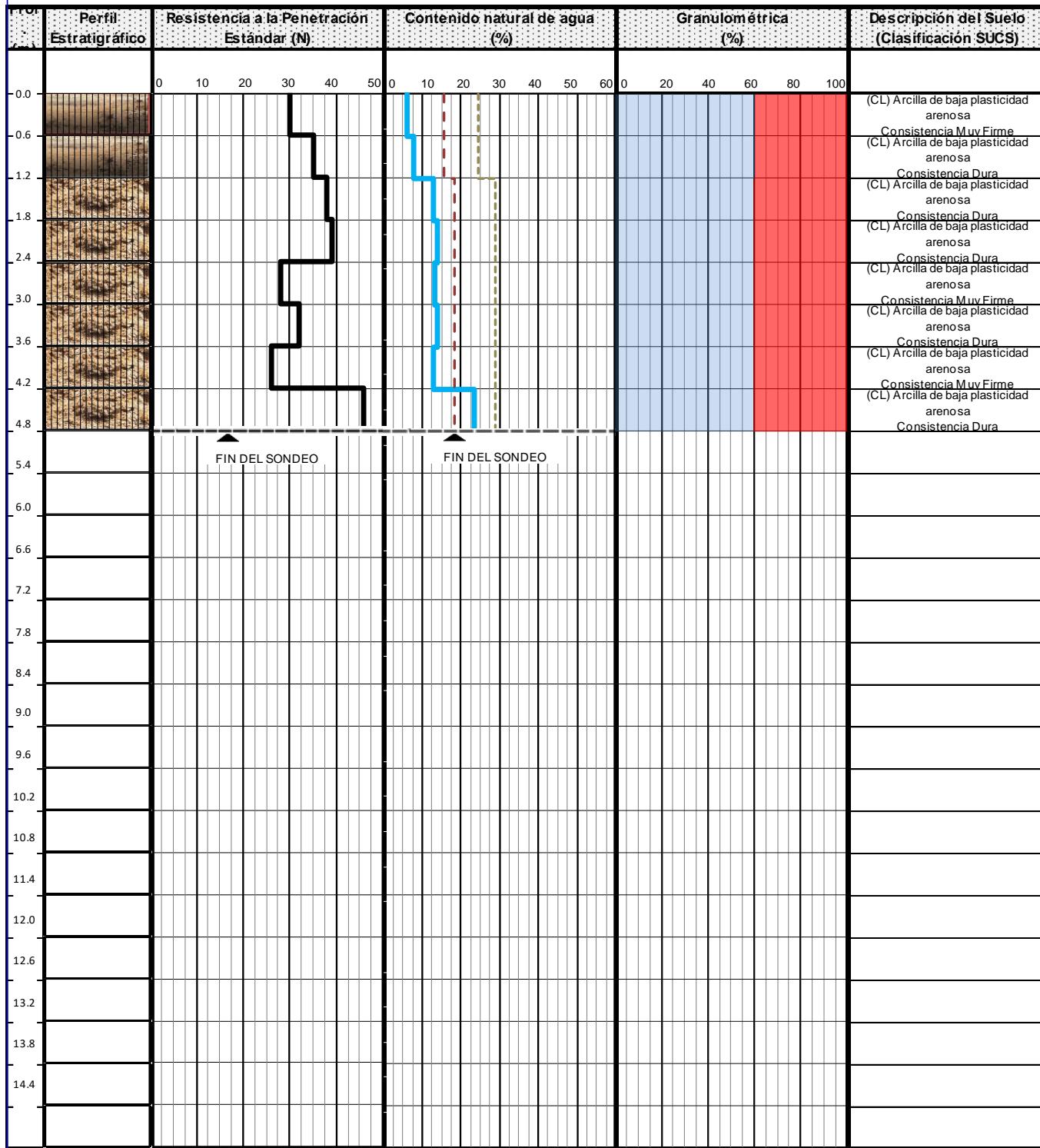
Los trabajos de exploración se efectuaron con la prueba de penetración estándar a cada 0.60 m de profundidad, determinando el diagrama de compacidad relativa de los estratos del subsuelo, rescatando una muestra alterada del terreno a cada 0.60 m de profundidad hasta alcanzar la profundidad antes mencionada; para su análisis en el laboratorio, se determinaron las características físicas y mecánicas, así como las propiedades índice que nos proporcionen las condiciones y limitaciones para el diseño de la cimentación de las edificaciones que se proyectan.

**CARACTERISTICAS FISICAS Y MECANICAS DEL SUELO**  
**SONDEO No. 1**

**Sondeo # 1**

Profundidad (m)	de	0.00	0.60	1.20	1.80	2.40	3.00	3.60	4.20	4.80
	a	0.60	1.20	1.80	2.40	3.00	3.60	4.20	4.80	5.40
<b>Clasificación SUCS</b>	(CL)	(CL)	(CL)	(CL)	(CL)	(CL)	(CL)	(CL)	(CL)	
Masa volumétrica natural (kg/m <sup>3</sup> )	1,243	1,264	1,420	1,432	1,424	1,431	1,418	1,554		
Numero de golpe (N)	30	35	38	39	28	32	26	46		
Contenido de agua, w (%)	6.19%	7.96%	13.00%	13.90%	13.30%	13.82%	12.81%	23.62%		
Densidad de solidos	2.6	2.6	2.6	2.6	2.6	2.6	2.6	2.6		
Limite liquido, LL (%)	24.41%	24.41%	28.89%	28.89%	28.89%	28.89%	28.89%	28.89%		
Limite plastico, LP (%)	15.52%	15.52%	18.43%	18.43%	18.43%	18.43%	18.43%	18.43%		
Indice de plasticidad, IP (%)	8.88%	8.88%	10.46%	10.46%	10.46%	10.46%	10.46%	10.46%		
Granulometria	Material que pasa (%)	Malla No. 4	100.00%	100.00%	100.00%	100.00%	100.00%	100.00%	100.00%	
		Malla No. 40	79.71%	79.71%	79.01%	79.01%	79.01%	79.01%	79.01%	
		Malla No. 200	60.09%	60.09%	59.99%	59.99%	59.99%	59.99%	59.99%	
Grado de saturación, Gw (%)	11.34%	14.58%	25.55%	27.32%	26.13%	27.16%	25.17%	46.42%		
Angulo de friccion interna, f (°)	12	14	14	14	12	14	12	14		
Cohesion (kg/cm <sup>2</sup> )	2.00	2.33	2.53	2.60	1.87	2.13	1.73	3.07		
Consistencia	MUY FIRME	DURA	DURA	DURA	MUY FIRME	DURA	MUY FIRME	DURA		
Compacidad	--	--	--	--	--	--	--	--		

**Observaciones:** No se encontro el estrato altamente consolidado (N>50).  
No se detectó nivel de aguas freáticas (N.A.F.).

**PERFIL ESTRATIGRÁFICO DEL SONDEO 1**


OBSERVACIONES:

Número de golpes "N"

Contenido natural de agua, w (%)

Límite Líquido, LL (%)

Limos o Arcillas

Arenas

Gravas

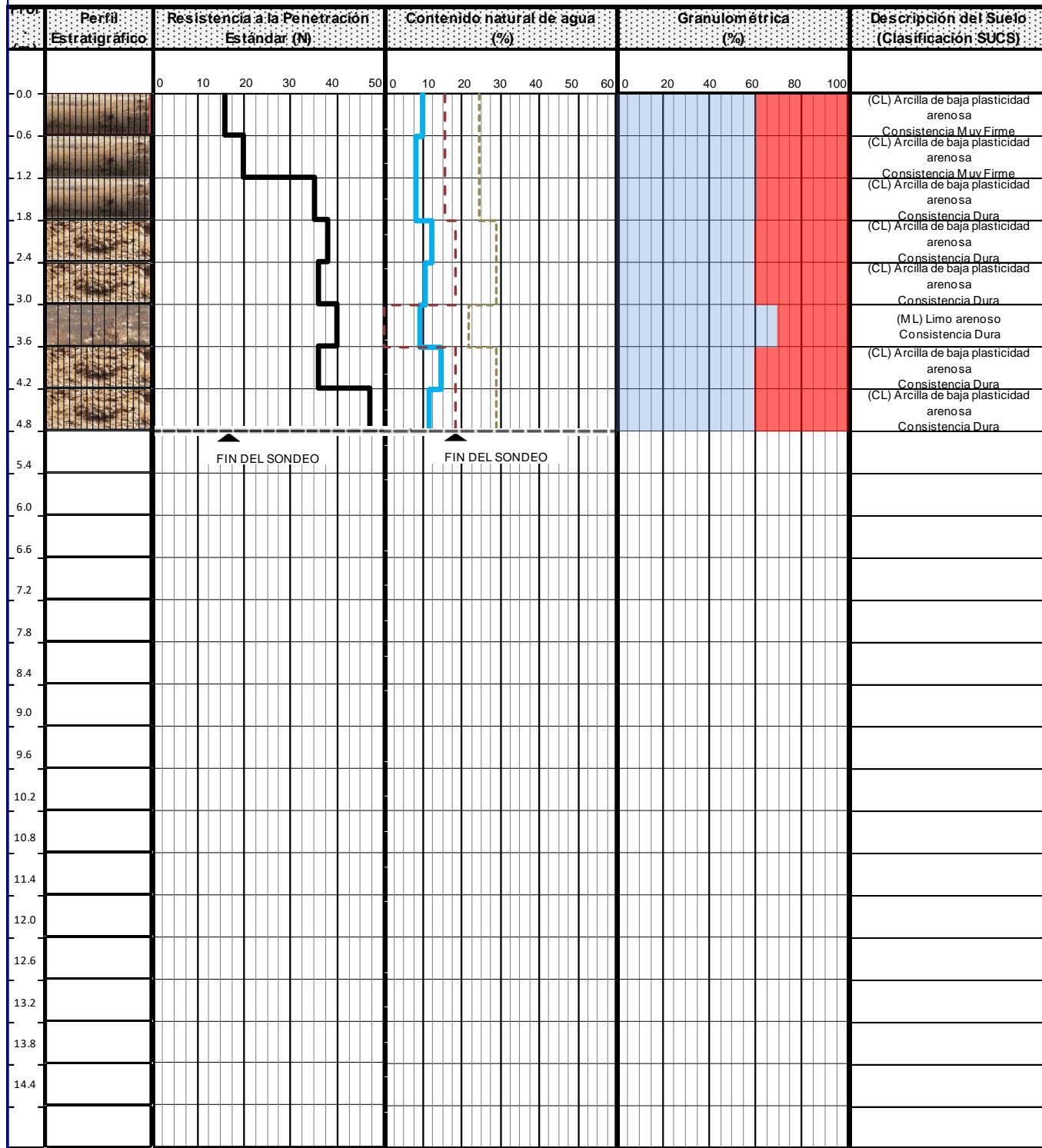
Límite Plástico, LP (%)

**CARACTERISTICAS FISICAS Y MECANICAS DEL SUELO**  
**SONDEO No. 2**

**Sondeo # 2**

Profundidad (m)	de	0.00	0.60	1.20	1.80	2.40	3.00	3.60	4.20	4.80
	a	0.60	1.20	1.80	2.40	3.00	3.60	4.20	4.80	5.40
<b>Clasificación SUCS</b>	(CL)	(CL)	(CL)	(CL)	(CL)	(ML)	(CL)	(CL)		
Masa volumétrica natural (kg/m <sup>3</sup> )	1,286	1,266	1,266	1,411	1,391	1,400	1,441	1,401		
Numero de golpe (N)	16	20	35	38	36	40	36	47		
Contenido de agua, w (%)	9.86%	8.13%	8.14%	12.27%	10.67%	9.10%	14.63%	11.44%		
Densidad de solidos	2.6	2.6	2.6	2.6	2.6	2.5	2.6	2.6		
Limite liquido, LL (%)	24.41%	24.41%	24.41%	28.89%	28.89%	21.93%	28.89%	28.89%		
Limite plastico, LP (%)	15.52%	15.52%	15.52%	18.43%	18.43%	NP	18.43%	18.43%		
Indice de plasticidad, IP (%)	8.88%	8.88%	8.88%	10.46%	10.46%	NP	10.46%	10.46%		
Granulometria	material que pasa (%)	Malla No. 4	100.00%	100.00%	100.00%	100.00%	100.00%	100.00%	100.00%	
		Malla No. 40	79.71%	79.71%	79.71%	79.01%	79.01%	82.65%	79.01%	79.01%
		Malla No. 200	60.09%	60.09%	60.09%	59.99%	59.99%	69.68%	59.99%	59.99%
Grado de saturación, Gw (%)	18.05%	14.89%	14.91%	24.11%	20.97%	18.46%	28.75%	22.48%		
Angulo de friccion interna, f (°)	12	12	14	14	14	14	14	14		
Cohesion (kg/cm <sup>2</sup> )	1.07	1.33	2.33	2.53	2.40	2.67	2.40	3.13		
Consistencia	MUY FIRME	MUY FIRME	DURA	DURA	DURA	DURA	DURA	DURA		
Compacidad	--	--	--	--	--	--	--	--		

**Observaciones:** No se encontro el estrato altamente consolidado (N>50).  
 No se detectó nivel de aguas freáticas (N.A.F.).

**PERFIL ESTRATIGRAFICO DEL SONDEO 2**


OBSERVACIONES:

Número de golpes "N"

Contenido natural de agua, w (%)

Limos o Arcillas

Arenas

Gravas

Limite Líquido, LL (%)

Limite Plástico, LP (%)

## VI. Croquis de ubicación de los sondeos

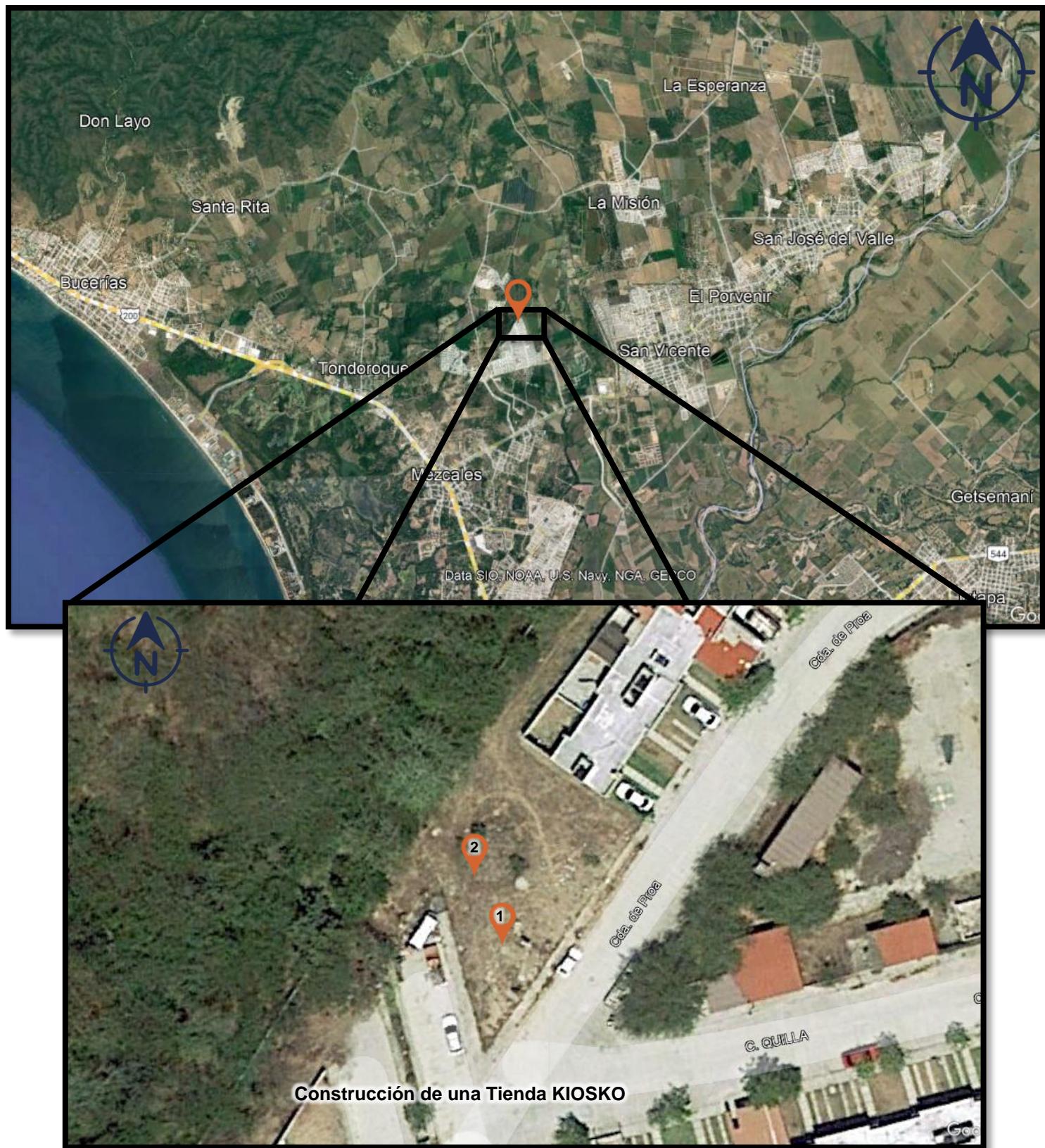


Imagen 5.- Ubicación de los sondeos en el predio.

## VII. Cálculo de la capacidad de carga del terreno

“La intensidad del movimiento sísmico es uno de los peligros al que están expuestas las construcciones. Para tomar en cuenta el peligro sísmico, frecuentemente se recurre al uso de espectros de diseño que dependen, entre otros aspectos, de la cercanía del sitio a las fuentes generadoras de temblores y de las condiciones locales del terreno. En el pasado, esto se resolvió mediante una regionalización sísmica del territorio mexicano que consistía en cuatro zonas, y una clasificación en tres tipos de terreno. Se proporcionó una forma funcional del espectro de cinco parámetros consignados en una tabla en que se atendía la zona sísmica y el tipo de terreno.”



Imagen 6.- Regionalización Sísmica de la República Mexicana (CFE)

“Los avances en materia de ingeniería sísmica e ingeniería estructural, han permitido refinar los criterios de diseño sísmico de estructuras, basándose en modelos matemáticos más complejos”(Manual de Diseño de Obras Civiles, Diseño por sismo, C.F.E., 2008), dichos cálculos se pueden realizar con el programa PRODISIS (Programa para Diseño Sísmico), para la obtención del valor de la aceleración máxima del terreno rocoso en cualquier parte del país, generación de acelerogramas sintéticos y espectros de diseño. Para conocer más detalles, será necesario consultar el Manual de Diseño de Obras Civiles, Diseño por sismo de la C.F.E., 2008.

Las Capacidades de Carga de acuerdo con la Teoría de Terzaghi-Meyerhof, para suelos cohesivo-friccionantes, para cada nivel, con un coeficiente de seguridad del orden de 3.50 serán de:

#### **CAPACIDAD DE CARGA PARA UNA CIMENTACIÓN CORRIDA**

<b>Profundidad D<sub>f</sub> (m)</b>	<b>0.80</b>	<b>1.00</b>	<b>1.20</b>	<b>1.40</b>	<b>1.60</b>
<b>Ancho B (m)</b>	<b>q<sub>adm</sub> (t/m<sup>2</sup>)</b>				
0.60	24.08	24.32	29.56	29.85	30.14
0.80	24.11	24.35	29.60	29.89	30.19
1.00	24.15	24.38	29.65	29.94	30.23
1.20	24.18	24.41	29.70	29.99	30.28
1.40	24.21	24.44	29.74	30.03	30.32
1.60	24.24	24.47	29.79	30.08	30.37

#### **CAPACIDAD DE CARGA PARA UNA CIMENTACIÓN CUADRADA**

<b>Profundidad D<sub>f</sub> (m)</b>	<b>0.80</b>	<b>1.00</b>	<b>1.20</b>	<b>1.40</b>	<b>1.60</b>
<b>Ancho B (m)</b>	<b>q<sub>adm</sub> (t/m<sup>2</sup>)</b>				
0.50	30.97	31.20	37.82	38.11	38.40
1.00	31.03	31.27	37.91	38.20	38.49
1.50	31.09	31.33	38.00	38.29	38.58
2.00	31.15	31.39	38.09	38.38	38.67
2.50	31.22	31.45	38.18	38.47	38.76
3.00	31.28	31.51	38.27	38.56	38.85

**Nota:** Las capacidades de carga están dadas a partir del nivel de terreno actual.

## VIII. Conclusiones y recomendaciones

El suelo estudiado hasta las profundidades mencionadas está constituido depósitos de materiales que consisten en una Arcilla de baja plasticidad arenosa (CL) y un Limo arenoso (ML).

Las consistencias van de MUY FIRME a DURA, conforme se incrementa la profundidad, cabe mencionar que NO se encontró el estrato altamente consolidado ( $N>50$ ) en la profundidad explorada.

No se localizó el nivel de aguas freáticas (N.A.F.) a la profundidad estudiada en la fecha en la que se efectuó la exploración del subsuelo.

El tipo de cimentación que se adecúa para las condiciones del subsuelo es del tipo superficial, zapatas aisladas y corridas.

Se hace especial recomendación que las excavaciones no se dejen abiertas por mucho tiempo y de preferencia que no se realicen en temporadas de lluvias para que no se altere la estructura natural del suelo y esto provoque la disminución de la capacidad de carga y el incremento de los hundimientos.

Desde el punto de vista del comportamiento del subsuelo, es posible que, durante un sismo intenso, ocurra un reacomodo en las partículas de los depósitos superficiales existentes, por lo cual es conveniente que las estructuras estén capacitadas para admitir movimientos diferenciales sin dañarse.

## Mejoramiento del suelo para cimentación de zapatas

Debido al Índice plástico que presenta el suelo, se recomienda realizar lo siguiente por debajo de las zapatas de cimentación (Imagen 7).

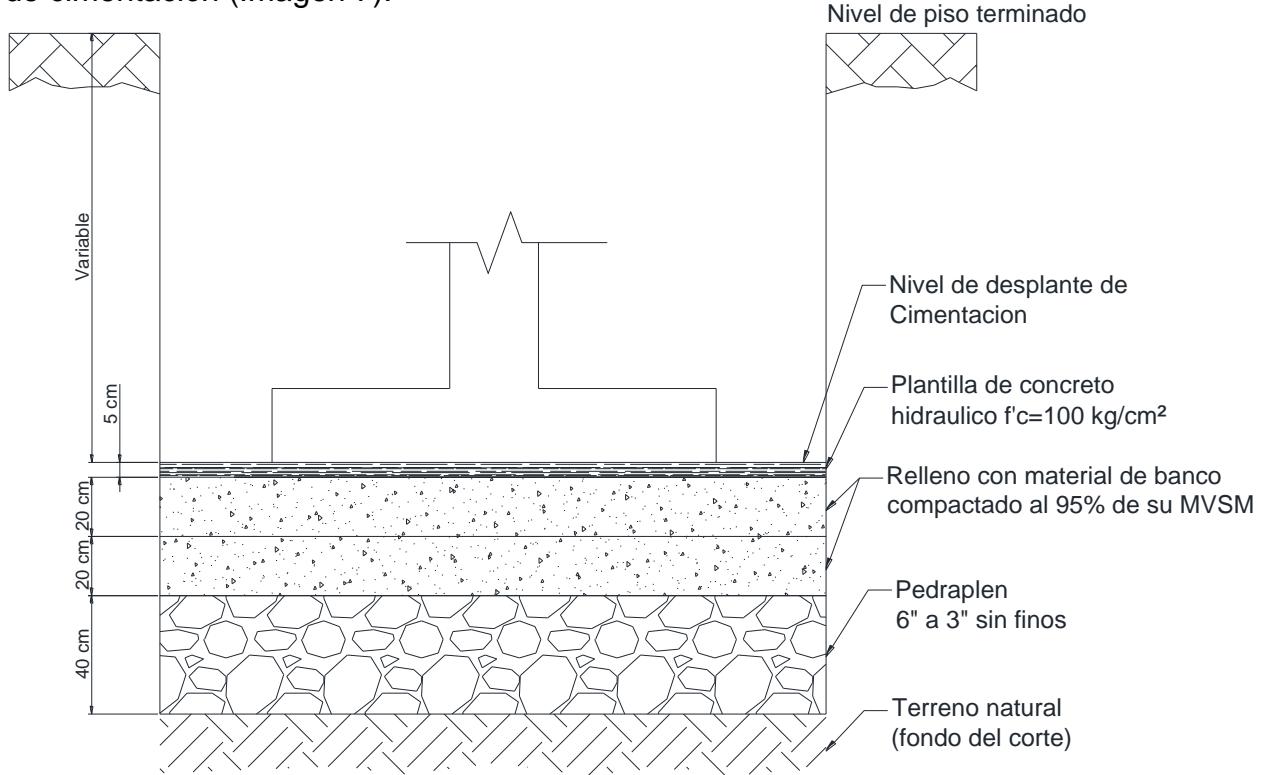


Imagen 7.- Esquema representativo del mejoramiento (sin escala).

**Corte:** Abrir caja hasta 85 cm de profundidad por debajo del nivel de desplante de la cimentación, cuya capacidad de carga sea la adecuada a sus necesidades.

**Pedraplén:** Para mitigar los cambios volumétricos que posiblemente sufrirá el terreno natural al contraerse o expandirse, de acuerdo al temporal, se colocará Pedraplén de 40 cm de espesor, con material de fragmentos de roca de 6" a 3", procurando que las partículas más pequeñas queden en la parte superior de dicha capa, esto con la finalidad de evitar que los finos de las capas superiores migren hacia la parte inferior y esta pierda su funcionalidad. En el momento de su colocación se deberá apisonar para lograr su incrustación en el terreno natural, asegurando una capa libre del espesor indicado, será importante esperar el asentamiento total perceptible que tendrá en al menos unas 24 horas.

**Relleno:** Sobre el Pedraplén apisonado, se construirá el relleno utilizando un material con características de calidad similar a una Arena Limosa (Material de banco) según la clasificación SUCS, se colocarán 2 capas de 20 cm de espesor compacto, buscando un grado de compactación de por lo menos el 95% de su masa volumétrica seca máxima mediante la prueba AASHTO Estándar.

**Plantilla:** Posteriormente en el área de desplante de la zapata se colocará una plantilla de concreto

hidráulico  $f_c=100 \text{ kg/cm}^2$  con un espesor de 5 cm, con el fin de evitar que el concreto de los elementos estructurales se contaminen con partículas de suelo y que la carga se distribuya correctamente, cuando esto se haya cumplido, se puede continuar con la construcción de la cimentación.

A continuación, se muestra la ubicación de los sondeos mediante el sistema de Coordenadas Universal Transversal de Mercator (UTM).

No. Sondeo	UTM
S-1	13 Q 471644.57 m E 2294687.44 m N
S-2	13 Q 471642.94 m E 2294674.57 m N

Las coordenadas UTM se obtuvieron con el equipo GPS marca GARMIN modelo eTrex®10, por lo que pueden existir variaciones de un par de metros en la localización de los sondeos.

**Tabla 1. Coordenadas Universal Transversal de Mercator (UTM).**

Si al momento de iniciar los trabajos se encuentran condiciones diferentes a las mencionadas en este estudio, se recomienda notificar lo antes posible al laboratorio para tomar las medidas pertinentes.

**ATENTAMENTE**



*Zayramadk*  
**Ing. Zayra Noemí Madrigal Alcantar**  
Jefe de laboratorio

## IX. Anexo fotográfico



Fotografía 1: Vista general del predio.



Fotografía 2: Realización de los sondeos.



Fotografía 3: Realización de los sondeos.



Fotografía 4: Material recuperado para su análisis en laboratorio.



Fotografía 5: Material recuperado para su análisis en laboratorio.



Fotografía 6: Material recuperado para su análisis en laboratorio.



Fotografía 7: Material recuperado para su análisis en laboratorio.



Fotografía 7: Material recuperado para su análisis en laboratorio.