

Estudios de Referenciación
del Distrito de Innovación
del Valle del Cauca

STUDIO DE SUELOS

E REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO “ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055”, MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA

**PALMIRA – VALLE DEL CAUCA
JUNIO DE 2023**

INDICE

1.	GENERALIDADES.....	3
2.	LOCALIZACIÓN GEOGRÁFICA DEL PROYECTO	3
3.	GEOLOGIA LOCAL	5
4.	CLIMA	8
5.	CARACTERIZACIÓN DEL PROYECTO DE OBRA CIVIL	8
6.	EXPLORACIÓN DE CAMPO Y ENSAYOS DE LABORATORIO REALIZADOS	8
7.	ENSAYO DE PENETRACIÓN ESTÁNDAR - SPT.....	10
8.	CORRELACIÓN DE LAS PROPIEDADES DEL SUELO MEDIANTE ENSAYO SPT	12
9.	ANGULO DE FRICCIÓN DEL SUELO.....	12
10.	RESISTENCIA AL CORTE NO DRENADO.....	12
11.	PARÁMETROS DE ELASTICIDAD DE LOS SUELOS MEDIANTE EL ENSAYO DE PENETRACIÓN ESTÁNDAR.....	13
12.	EFFECTOS LOCALES PARA DISEÑO ANTISÍSMICO.....	16
13.	VERIFICACIÓN CLASIFICACIÓN DEL SUELO SEGÚN NSR-10 A.2.4.3.....	18
14.	ANÁLISIS DE SUELOS ESPECIALES.....	20
15.	Suelos colapsables.....	21
16.	Suelos Expansivos.....	21
17.	Suelo Licuables o Ablandamiento Cíclico.....	22
18.	ANÁLISIS DE CAPACIDAD PORTANTE	26
19.	VERIFICACION DE CAPACIDAD PORTANTE SEGÚN NSR-10 H.2.4, H.4.2.3	27
20.	ANÁLISIS DE ASENTAMIENTOS.	27
21.	CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES	28
22.	MANEJO DEL AGUA DE INFILTRACIÓN Y LA CARGA HIDRÁULICA DE LA ZONA CONTIGUA.....	31
23.	REGISTROS DE LABORATORIO	32
24.	REGISTRO FOTOGRÁFICO	56
25.	CERTIFICADOS DE EXPERIENCIA.....	60

1. GENERALIDADES

Se ha realizado el estudio de suelos con el objeto de evaluar el comportamiento del subsuelo frente a los cambios estructurales que va a presentar.

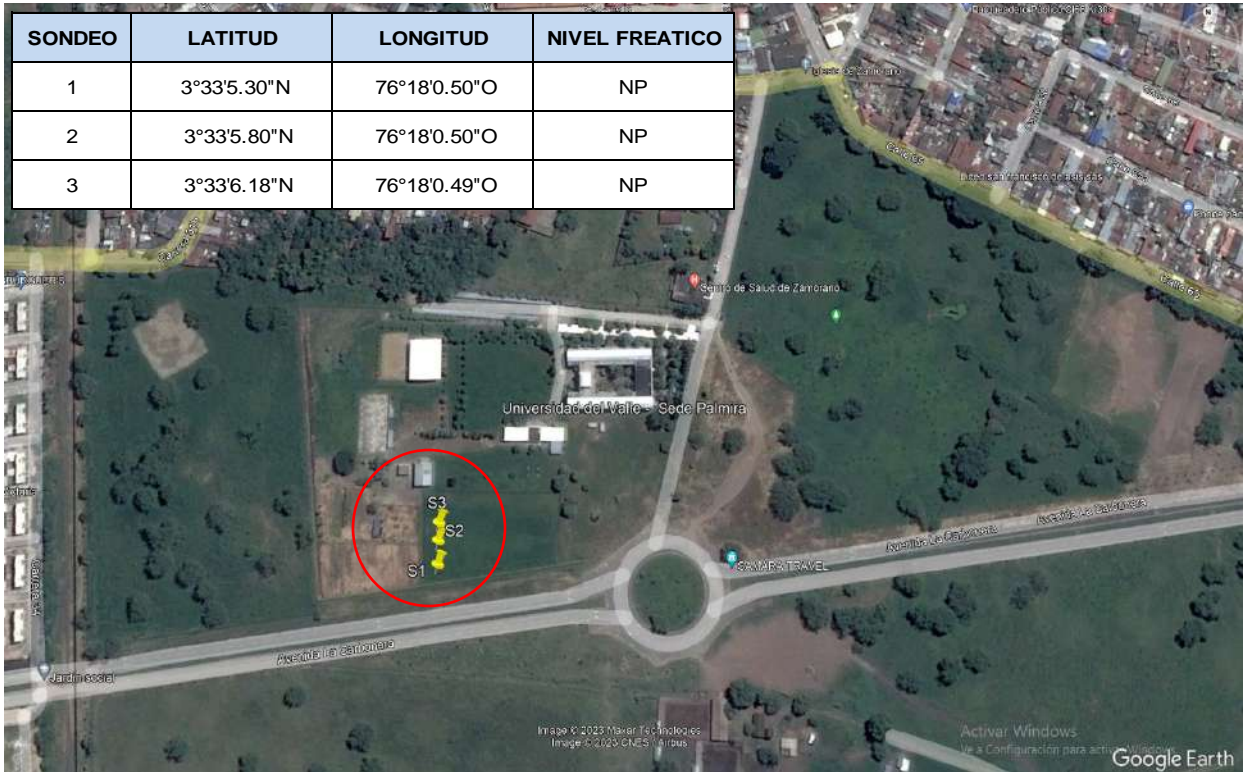
Para esto se han programado de manera previa la ejecución de tres sondeos en la zona donde se localiza el predio. Se analizarán las propiedades físicas, gravimétricas y mecánicas del suelo, informándolas al profesional encargado con el objeto de modelar un diseño estructural eficiente y funcional.

2. LOCALIZACIÓN GEOGRÁFICA DEL PROYECTO

La zona del proyecto se encuentra localizada en área urbana del Municipio de Palmira – Valle del Cauca.



(Ubicación general del proyecto fuente google earth)



(Ubicación específica de los sondeos fuente google earth)



(Ubicación específica de los sondeos fuente google earth)

Palmira se ubica dentro de la región sur del valle del Cauca, sobre las coordenadas 3°31'48" de latitud norte y 76°81'13" del longitud al oeste de Greenwich. Colinda al norte con el municipio de El Cerrito, al este con el departamento del Tolima, al sur con los municipios de Pradera y Candelaria y al oeste con los municipios de Cali, Yumbo y Vijes.

Palmira es un municipio colombiano del departamento del Valle del Cauca en Colombia; localizado en la región sur del departamento. Es conocido como La Villa de las Palmas.

Se encuentra ubicado en la ribera oriental del Río Cauca, hace parte del Área Metropolitana de Cali y además es centro de grandes ingenios azucareros, constituyendo uno de lo más importantes centros comerciales, industriales y agrícolas del Valle del Cauca. La ciudad se encuentra a 26 km de la zona urbana de Cali, la capital.

Palmira es sede del Centro Internacional de Agricultura Tropical (CIAT), el más importante de Colombia y Sudamérica, donde se realizan investigaciones de desarrollo en la producción agrícola de todo el país, en la variedad de cultivos de yuca, frijol, caña de azúcar y palma. También se le conoce como "Capital Agrícola de Colombia"

3. GEOLOGIA LOCAL

La estratigrafía de la zona de Palmira y alrededores es como sigue, en orden de edad desde más antigua a más joven:

Cretáceo-Jurásico

Formación Amaime

Está formación hace parte del macizo rocoso de la cordillera Central junto con otras rocas asociadas y está integrada por flujos de lavas y basaltos toleíticos con frecuentes estructuras almohadilladas. Estas rocas volcánicas se presentan muy fracturadas por efectos del sistema de fallas de Romeral y afloran principalmente hacia la parte media del piedemonte de la cordillera. Estas rocas desarrollan meteorización esferoidal y originan suelos residuales lateríticos.

Las lavas y basaltos de esta formación junto con rocas ígneas intrusivas asociadas constituyen el basamento del Valle del río Cauca.

Las formaciones anteriormente descritas han sido afectadas por cuerpos intrusivos o stocks de composición diorítica como como el que aflora en la cantera Calandaima al Este de Palmira en la zona del piedemonte de la cordillera Central.

Terciario

Formación Vilela:

Formación sedimentaria del Plioceno compuesta por conglomerados de clastos subredondeados de basalto, capas de arcillolitas, areniscas y tobas arenosas.

Cuaternario

Abanicos Aluviales:

Son cuerpos de aluvión en forma de abanico que se originan cuando las corrientes de agua que descienden de la cordillera Central abandonan las montañas y penetran en la planicie del Valle del río Cauca, sufriendo una disminución repentina de la velocidad. Estos abanicos se encuentran depositados en las márgenes del valle al oriente de Palmira, en la desembocadura de los ríos principales y quebradas mayores tales como la quebrada Aguaclara y el río Amaime localizados al sur y norte de Palmira respectivamente. Se componen de bloques, cantos y gravas angulares a subredondeados de rocas volcánicas principalmente, contenidos en matriz abundante de arcilla y limo con guijarros.

La extensión de estos depósitos no alcanza la zona urbana de Palmira, pues los más próximos se encuentran retirados entre 2 y 6 km al este de la ciudad.

Sedimentos Aluviales Del Valle del Cauca:

Estos sedimentos que conforman el relleno del valle han sido transportados por el río Cauca y pueden llegar a tener diferentes tamaños y muchas formas que varían desde barras de arena, diques, rellenos de canal y madrevejas hasta depósitos de llanura de inundación. Están compuestos de suelos orgánicos limos-arcillosos, arcillas y capas de arenas con gravas en proporción variable. El espesor de estos materiales puede alcanzar varias decenas de metros de acuerdo con la información de perforaciones exploratorias para agua suministrada por la CVC.

Geología Estructural

Por estar Palmira localizada sobre la planicie aluvial del Valle del Cauca y retirada unos ocho kilómetros del piedemonte de la Cordillera Central, los elementos de la geología estructural que pueden influir sobre este municipio están enmarcados dentro del contexto de la geología regional, la cual a grandes rasgos indica que el basamento del Valle del Cauca en profundidad está constituido por rocas ígneas volcánicas cretáceas cubiertas discordantemente por rocas sedimentarias terciarias, las cuales en conjunto aparecen afectadas por deformación y fallamiento geológico. El basamento de rocas volcánicas es una continuación hacia el oeste del macizo rocoso volcánico de la cordillera Central, y las fallas geológicas que rompen estas rocas son estructuras afines al patrón de fracturas definido por el sistema de fallas de Romeral.

En superficie, particularmente en el piedemonte cercano al Este de Palmira, el macizo rocoso de la cordillera Central constituido por basaltos de la Formación Amaime, se presenta afectado en alto grado por un grupo de fallas regionales de dirección norte-sur con movimiento inverso y vergencia hacia el occidente. Estas fallas han levantado escalonadamente bloques de roca volcánica que cabalgan uno sobre otro. Esta disposición estructural es más evidente hacia la parte baja del piedemonte, donde rocas basálticas por contacto fallado aparecen cabalgando sobre rocas sedimentarias de la formación Vilela.

Entre las fallas causantes de la fracturación del macizo rocoso volcánico de la cordillera se destacan por su proximidad al municipio de Palmira las fallas de Guabas – Pradera, Potrerillos, Palmira – Buga y Cauca-Almaguer.

Falla Guabas-Pradera

Falla de cabalgamiento con rumbo Norte 15° Este y vergencia al occidente. Su trazo en el terreno se registra en la parte baja del piedemonte donde pasa a 8 km al Este de Palmira en línea recta, encontrándose en gran parte sepultada por sedimentos de abanicos aluviales del pie de la cordillera Central. Esta falla forma parte del sistema de fallas de Romeral y registra neotectonismo a una tasa de movimiento baja a moderada de acuerdo con París y Romero (1.993). Brechas de esta falla fueron observadas en el talud de la carretera La Buitrera-Palmira (Figura 2.19).

En los reconocimientos de campo fueron observadas las evidencias de neotectonismo de esta falla, representadas por lomos de basculamiento alineados con rumbo norte-sur en sedimentos cuaternarios, asociados a zonas de humedales. Al noreste de Palmira la falla de Guabas- Pradera emerge en superficie observándose su trazo en el cañón del río Tuluá.

4. CLIMA

Los pisos térmicos que se presentan en la ciudad y zona rural de Palmira varían desde el clima frío en el Páramo de las Herosas hasta la zona cálida del valle del Río Cauca; su temperatura en el área urbana va desde los 18 °C a los 37 °C y su altura sobre el nivel del mar es de 1001 metros. En Palmira hay dos zonas importantes por nutrir hídricamente la capital las cuales son: la cuenca media del río Nima y la cuenca de Agua Clara.

5. CARACTERIZACIÓN DEL PROYECTO DE OBRA CIVIL

Se contempla estudio de prefactibilidad para la creación del distrito de innovación en el Valle del Cauca, Municipio de Palmira; esta obra está considerada dentro del **Grupo III “Edificaciones de atención a la comunidad”**, según las Norma NSR - 10.

6. EXPLORACIÓN DE CAMPO Y ENSAYOS DE LABORATORIO REALIZADOS

La profundidad y número de sondeos se estableció según el Código Colombiano de Construcciones Sismoresistentes (NSR - 10) capítulo H numeral 3; Se define como categoría baja acorde indican las tablas H.3.1-1 y H.3.2-1. **ESTUDIO GEOTÉCNICO PRELIMINAR.**

Tabla H.3.1-1
Clasificación de las unidades de construcción por categorías

Categoría de la unidad de construcción	Según los niveles de construcción	Según las cargas máximas de servicio en columnas (kN)
Baja	Hasta 3 niveles	Menores de 800 kN
Media	Entre 4 y 10 niveles	Entre 801 y 4,000 kN
Alta	Entre 11 y 20 niveles	Entre 4,001 y 8,000 kN
Especial	Mayor de 20 niveles	Mayores de 8,000 kN

Tabla H.3.2-1
Número mínimo de sondeos y profundidad por cada unidad de construcción
Categoría de la unidad de construcción

Categoría Baja	Categoría Media	Categoría Alta	Categoría Especial
Profundidad Mínima de sondeos: 6 m. Número mínimo de sondeos: 3	Profundidad Mínima de sondeos: 15 m. Número mínimo de sondeos: 4	Profundidad Mínima de sondeos: 25 m. Número mínimo de sondeos: 4	Profundidad Mínima de sondeos: 30 m. Número mínimo de sondeos: 5

Para investigar las propiedades geotécnicas, las características físicas y propiedades mecánicas del subsuelo se realizaron tres (3) sondeos a cielo abierto, con Equipo de Percusión y Perforación Manual, acoplado para Prueba de Penetración Estándar a seis (06) metros de profundidad.

En la perforación se registraron las condiciones estratigráficas del subsuelo y se recuperaron simultáneamente muestras representativas a diferentes profundidades. En las capas de suelo se hizo ensayo de penetración estándar SPT, con la recuperación de muestras en tubo partido y muestreador de ventana lateral.

Las muestras obtenidas durante la exploración se identificaron visualmente en campo, se empacaron y rotularon debidamente para llevarles a Laboratorio en donde se seleccionaron representativamente para realizar los ensayos correspondientes.

Todos los materiales encontrados y las muestras obtenidas fueron identificados visualmente y sobre ellas se realizaron los siguientes ensayos: Humedad natural, lavados sobre tamiz 200, Granulometría, límites de atterberg, Determinación de los pesos específicos.

Para establecer las propiedades de resistencia y compresibilidad se realizaron los cálculos correspondientes a ensayo de penetración estándar, asentamientos (Terzaghi), capacidad de carga última y admisible, y módulo de reacción del suelo.

Los valores de ángulo de fricción de los materiales encontrados a través de la perforación se establecieron a partir de la composición granulométrica y consistencia de los mismos.

7. ENSAYO DE PENETRACIÓN ESTÁNDAR - SPT

Se presenta un método aproximado de evaluación de los parámetros efectivos de resistencia c' y f' , mediante el empleo de los datos de SPT (N en golpes/pie). Aunque el método provee valores estimados, se obtienen resultados razonables útiles iniciales, especialmente para materiales granulares o intermedios, siendo menos aproximados para materiales cohesivos.

El método de penetración estándar SPT (Standard Penetration Test) es tal vez el más conocido y usado en la exploración de suelos, tal vez por su sencillez de ejecución y sobre él existe una literatura muy abundante. El método ha sido estandarizado desde 1958, con varias revisiones (ASTM D-1586) y consiste (p.ej. Bowles, 1988) en hincar un toma muestras partido de 18" (» 45cm) de largo colocado al extremo de una varilla AW, por medio de un peso (martillo) de 140lb (» 63.5kg) que se deja caer "libremente" desde una altura de 30" (» 76cm) (Figura 1b), anotando los golpes necesarios para penetrar cada 6" (» 15cm).

El valor normalizado de penetración N es para 12" (1 pie » 30cm), se expresa en golpes/pie y es la suma de los dos últimos valores registrados. El ensayo se dice que muestra "rechazo" si: (a) N es mayor de 50 golpes/15cm, (b) N es igual a 100golpes/pie o (c) No hay avance luego de 10 golpes.

Aunque se denomina "estándar", el ensayo tiene muchas variantes y fuentes de diferencia, en especial a la energía que llega a la toma muestras, entre las cuales sobresalen (Bowles, 1988):

1. Equipos producidos por diferentes fabricantes
2. Diferentes configuraciones del martillo de hincas, de las cuales tres son las más comunes (Figura 2): (a) el antiguo de pesa con varilla de guía interna, (b) el martillo anular ("donut") y (c) el de seguridad
3. La forma de control de la altura de caída: (a) si es manual, cómo se controle la caída y (b) si es con la manila en la polea del equipo depende de: el diámetro y condición de la manila, el diámetro y condición de la polea, del número de vueltas de la manila en la polea y de la altura real de caída de la pesa.
4. Si hay o no revestimiento interno en la toma muestras, el cual normalmente no se usa.
5. La cercanía del revestimiento externo al sitio de ensayo, el cual debe ser estar alejado.

6. La longitud de la varilla desde el sitio de golpe y la toma muestras.
7. El diámetro de la perforación
8. La presión de confinamiento efectiva a la toma muestras, la cual depende del esfuerzo vertical efectivo en el sitio del ensayo.

$$N_{corr} = N1 = C_n \times N \quad (3)$$

y se ha estandarizado a un esfuerzo vertical de referencia $\sigma_{vr}' = 1 \text{ kg/cm}^2 \approx 1 \text{ atmósfera} = p_a$, como función del parámetro R_s , definido por:

$$R_s = \sigma_v' / p_a \quad (4)$$

Existen numerosas propuestas, entre las que se destacan las siguientes (Figura 2) :

Peck	$C_n = \log(20/R_s) / \log(20)$	(5a)
Seed	$C_n = 1 - 1.25 \log(R_s)$	(5b)
Meyerhof-Ishihara	$C_n = 1.7 / (0.7 + R_s)$	(5c)
Liao-Whitman	$C_n = (1/R_s)^{0.5}$	(5d)
Skempton	$C_n = 2 / (1 + R_s)$	(5e)
Seed-Idriss	$C_n = 1 - K \cdot \log R_s$	(5f)
(Marcuson)	$(K=1.41 \text{ para } R_s < 1; K=0.92 \text{ para } R_s \geq 1)$	
González (Logaritmo)	$C_n = \log(10/R_s)$	(5g)
Schmertmann	$C_n = 32.5 / (10.2 + 20.3 R_s)$	(5h)

Tabla 5. X Jornadas Geotécnicas De La Ingeniería Colombiana - SCI -SCG - 1999

De acuerdo a la recomendación Geotécnica de Colombia la corrección por confinamiento se recomienda la de Seed-Idriss, teniendo cuidado que $C_n < 2$.

8. CORRELACIÓN DE LAS PROPIEDADES DEL SUELO MEDIANTE ENSAYO SPT

El uso del ensayo SPT para la Colombia Estas relaciones se deben transformar a una energía $e = 45\%$ con el siguiente resultado:

9. ANGULO DE FRICCIÓN DEL SUELO.

Peck	$\phi'_{eq} = 28.5 + 0.25 \times N_{145}$
Peck, Hanson y Thornburn	$\phi'_{eq} = 26.25 \times (2 - \exp(-N_{145} / 62))$
Kishida	$\phi'_{eq} = 15 + (12.5 \times N_{145})^{0.3}$
Schmertmann	$\phi'_{eq} = \arctan[(N_{145} / 43.3)^{0.34}]$
Japan National Railway (JNR)	$\phi_{eq} = 27 + 0.1875 \times N_{145}$
Japan Road Bureau (JRB)	$\phi_{eq} = 15 + (9.375 \times N_{145})^{0.5}$

Tabla 1. Fuente: X Jornada Geotécnicos de la ingeniería Colombiana – SCI – SCG – 1999

10. RESISTENCIA AL CORTE NO DRENADO

La resistencia al corte no drenada (S_u) de los suelos cohesivos se determina a partir de la correlación empírica entre la resistencia a la compresión inconfiada (q_u) y el número de golpes por pie (N) obtenido a partir del ensayo de penetración estándar (SPT). La resistencia al corte no drenada (S_u).

Sin embargo se pueden aplicar ecuaciones simples que nos permiten obtener aproximaciones de estos parámetros, para ser aplicados exclusivamente a etapas de anteproyectos de las obras de ingeniería. Nuestra experiencia indica que una ecuación que se puede aplicar para determinar la cohesión no drenada “ c_u ” en los suelos finos plásticos y saturados que se expresa en las unidades de la presión atmosférica “ Pa ”, es la siguiente:

$Cu = (0.035 - 0.065) \cdot N_{60}$	Kg/cm ²	Stroud-1974
$Cu = 0.29 \cdot N_{60}^{0.72}$	Kg/cm ²	Hara-1971
$Cu = [(1+Ip) \cdot N_{90} \cdot Pa] / 20$	Kn/m ² o Kpa	Leoni-2005
$Cu = 0.07 \cdot N_{90} \cdot Pa$	Kn/m ² o Kpa	Decour-1989
$Cu = 0.145 \cdot N_{60}^{0.72} \cdot Pa$	Kn/m ² o Kpa	Kulhawy y Maine (1990)

11. PARÁMETROS DE ELASTICIDAD DE LOS SUELOS MEDIANTE EL ENSAYO DE PENETRACIÓN ESTÁNDAR

TIPO DE SUELO	RANGO DE VALORES TÍPICOS MÓDULO DE YOUNG E_s (MPa)	COEFICIENTE DE POISSON μ (ADIMENSIONAL)	ESTIMACIÓN DE E_s A PARTIR DE N	
			TIPO DE SUELO	E_s (MPa)
Arcilla: Blanda	2.4-15	0,2 – 0,5	Limos, limos arenosos, mezclas levemente cohesivas.	0,4N
sensible	15-50	0,4-0,5 (no drenada)	Arenas limpias finas a medias y arenas levemente limosas.	0,7N
Medianamente rígida a rígida	50-100	0,20 – 0,5	Arena gruesa y arena con poca grava.	1,0N
Muy rígida	> 60	0,20 – 0,5	Grava arenosa y gravas.	1,1N
Loes	15-60	0,1-0,3	Grava arenosa y gravas	1,1N
Limo	2-20	0,3-0,35		

Tabla 2. Constantes elásticas de diferentes suelos modificadas de acuerdo con el U.S. Department of the Navy (1982) y Bowles (1988)

PROPIEDADES DE FÍSICO MECÁNICAS DEL SUELO

Teniendo en cuenta que no se practicó ensayo de corte directo dada la cantidad de materiales y disposición de equipo, se hizo uso de correlaciones tipificadas en la investigación geotécnica de diferentes autores, las cuales se exponen a continuación:

Los valores de ángulo de fricción de los materiales encontrados a través de la perforación, se establecieron a partir de la composición granulométrica y consistencia de los mismos.

Para arcillas:

CORRELACION ENTRE PRUEBAS SPT Y VALORES DE RESISTENCIA DE SUELOS ARCILLOSOS				
OCR	N° golpes (SPT)	qu (KG/CM2) - RESISTENCIA A LA COMPRESION SIMPLE	DESCRIPCION	E (KG/CM2)
NC	<2	<0,25	Muy blanda	3
NC	2 - 4	025 - 0,50	Blanda	30
NC	4 - 8	0,5 - 1,0	Media	45 - 90
NC	8 - 15	1,0 - 2,0	Compacta	90 - 200
>OCR	15 - 30	2,0 - 4,0	Muy compacta	>200
>OCR	>30	>4,0	Dura	

Tabla 3 Correlación entre pruebas SPT y valores de resistencia de suelos arcillosos

NC: Normalmente consolidados

OCR: Suelos sobreconsolidados

SPT: Ensayo Stándar Penetration Test

Para arenas:

N(SPT)	DESCRIPCION	VALOR CR	ANG. FRICCION	E (KG/CM ²)
0 – 4	Muy suelta	0 – 15	28	100
5 – 10	Suelta	16 – 35	28 – 30	100 – 250
11 – 30	Media	36 – 65	30 – 36	250 – 500
31 – 50	Densa	66 – 85	36 – 41	500 – 1000
> 50	Muy densa	86 – 100	41	> 1000

Tabla 4. Correlación entre pruebas SPT y valores de resistencia de suelos arenosos.

E: Modulo de Young

CR: Compactación relativa

VALORES REFERENCIALES DE PESOS UNITARIOS Y ANGULOS DE FRICCION INTERNA (HARMSSEN 2002)		
TIPO DE TERRENO	W (kg/m ³)	θ (°)
ARCILLA SUAVE	1440 a 1920	0° a 15°
ARCILLA MEDIA	1600 a 1920	15° a 30°
LIMO SECO Y SUELTO	1600 a 1920	27° a 30°
LIMO DENSO	1760 a 1920	30° a 35°
ARENA SUELTA Y GRAVA	1600 a 2100	30° a 40°
ARENA DENSA Y GRAVA	1920 a 2100	25° a 35°
ARENA SUELTA, SECA Y BIEN GRADUADA	1840 a 2100	33° a 35°
ARENA DENSA, SECA Y BIEN GRADUADA	1920 a 2100	42° a 46°

Tabla 5. Pesos Unitarios y Ángulos de Fricción (HarmSen 2002)

Teniendo en cuenta las características del suelo encontrado y los registros de SPT se determina la densidad por medio de la siguiente tabla de Gravedad Especifica.

Tipo de Suelo		Gravedad específica (G)
Inorgánico	Grava	2,65
	Arena gruesa a media	2,65
	Arena fina (limosa)	2,65
	Loess, polvo de piedra y limo arenoso	2,67
Inorgánico	Arena algo arenosa	2,65
	Limo arenoso	2,66
	Limo	2,67 – 2,70
	Arena arcillosa	2,67
	Limo arcillo arenoso	2,67
	Arcilla arenosa	2,70
	Arcilla limosa	2,75
Orgánico	Arcilla	2,72 – 2,80
	Limos con trazos de materia orgánica	2,30
	Lodos aluviales orgánicos	2,13 – 2,60
	Turba	1,50 – 2,15

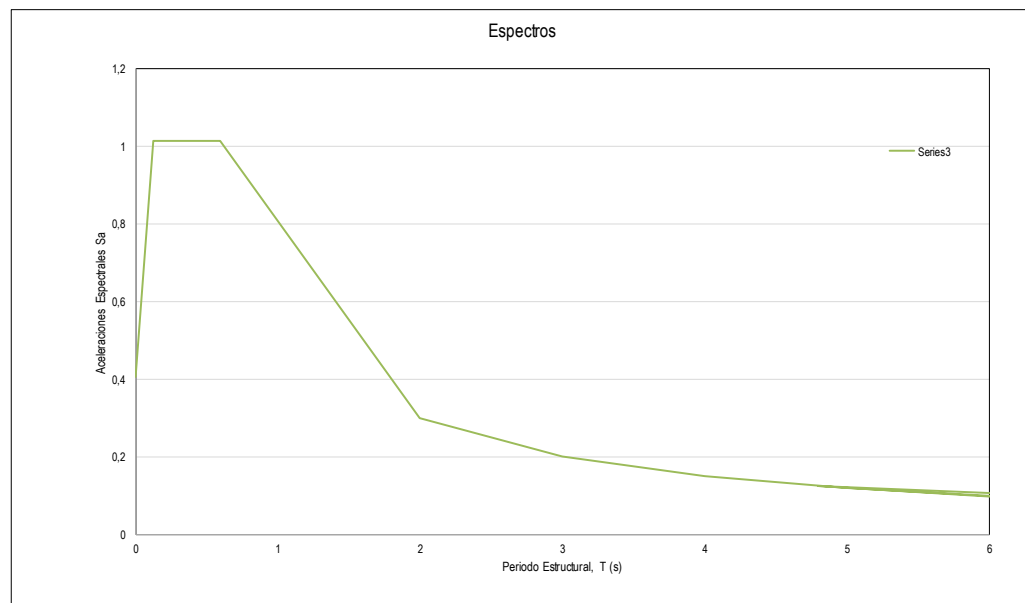
12. EFECTOS LOCALES PARA DISEÑO ANTISÍSMICO

Teniendo en cuenta el Código Colombiano de Construcciones Sismo resistentes (NSR 10) se realiza la siguiente caracterización:

El proyecto se encuentra dentro de la zona No. 5, de amenaza sísmica alta, con un coeficiente de aceleración pico efectiva para diseño de $A_a = 0.25$ Y $A_v = 0.20$.

A.2.6 ESPECTRO DE DISEÑO NSR - 10 - PALMIRA VALLE DEL CAUCA

REGLAMENTO COLOMBIANO DE CONSTRUCCIÓN SISMO RESISTENTE - NSR 2010				Sa	T
				0,406	0,000
TIPO DE SUELO		D		1,016	0,123
COEFICIENTE DE IMPORTANCIA			EDIFICACIONES DE ATENCION A LA COMUNIDAD	1,016	0,591
C.I		1,25		0,300	2,000
Aa		0,25		0,200	3,000
Av		0,20		0,150	4,000
ZONA DE AMENAZA SÍSMICA ALTA				0,120	5,000
Fa		1,3		0,100	6,000
Fv		2,0		0,086	7,000
T0		0,1231		0,075	8,000
Tc		0,5908		0,125	4,800
TL		4,8		0,040	8,500



13. VERIFICACIÓN CLASIFICACIÓN DEL SUELO SEGÚN NSR-10 A.2.4.3

Numero de golpes del ensayo de penetración estándar en cualquier perfil de suelo. El número medio de golpes del ensayo de penetración estándar en cualquier perfil de suelo, indistintamente que esté integrado por suelos no cohesivos o cohesivos, se obtiene por medio de la siguiente fórmula:

$$\bar{N} = \frac{\sum_{i=1}^n d_i}{\sum_{i=1}^n \frac{d_i}{N_i}}$$

donde **N_i** = número de golpes por pie obtenidos en el ensayo de penetración estándar, realizado in situ de acuerdo con la norma ASTM D 1586, haciendo corrección por energía N60, correspondiente al estrato **d_i** . El valor de **N_i** a emplear para obtener el valor medio, no debe exceder 100.

Teniendo en cuenta lo anterior se identifica que el N identificado en el presente estudio es **22** y este valor se analiza en la siguiente tabla, Se clasifica como un perfil de suelo Tipo D.

Tabla A.2.4-1
Clasificación de los perfiles de suelo

Tipo de perfil	Descripción	Definición
A	Perfil de roca competente	$\bar{v}_s \geq 1500$ m/s
B	Perfil de roca de rigidez media	$1500 \text{ m/s} > \bar{v}_s \geq 760$ m/s
C	Perfiles de suelos muy densos o roca blanda, que cumplan con el criterio de velocidad de la onda de cortante, o	$760 \text{ m/s} > \bar{v}_s \geq 360$ m/s
	perfiles de suelos muy densos o roca blanda, que cumplan con cualquiera de los dos criterios	$\bar{N} \geq 50$, o $\bar{s}_u \geq 100$ kPa (≈ 1 kgf/cm ²)
D	Perfiles de suelos rígidos que cumplan con el criterio de velocidad de la onda de cortante, o	$360 \text{ m/s} > \bar{v}_s \geq 180$ m/s
	perfiles de suelos rígidos que cumplan cualquiera de las dos condiciones	$50 > \bar{N} \geq 15$, o $100 \text{ kPa} (\approx 1 \text{ kgf/cm}^2) > \bar{s}_u \geq 50 \text{ kPa} (\approx 0.5 \text{ kgf/cm}^2)$
E	Perfil que cumpla el criterio de velocidad de la onda de cortante, o	$180 \text{ m/s} > \bar{v}_s$
	perfil que contiene un espesor total H mayor de 3 m de arcillas blandas	$IP > 20$ $w \geq 40\%$ $50 \text{ kPa} (\approx 0.50 \text{ kgf/cm}^2) > \bar{s}_u$
F	<p>Los perfiles de suelo tipo F requieren una evaluación realizada explícitamente en el sitio por un ingeniero geotecnista de acuerdo con el procedimiento de A.2.10. Se contemplan las siguientes subclases:</p> <p>F₁ — Suelos susceptibles a la falla o colapso causado por la excitación sísmica, tales como: suelos licuables, arcillas sensitivas, suelos dispersivos o débilmente cementados, etc.</p> <p>F₂ — Turba y arcillas orgánicas y muy orgánicas (H > 3 m para turba o arcillas orgánicas y muy orgánicas).</p> <p>F₃ — Arcillas de muy alta plasticidad (H > 7.5 m con Índice de Plasticidad IP > 75)</p> <p>F₄ — Perfiles de gran espesor de arcillas de rigidez mediana a blanda (H > 36 m)</p>	

Tabla A.2.4-3
Valores del coeficiente F_a , para la zona de periodos cortos del espectro

Tipo de Perfil	Intensidad de los movimientos sísmicos				
	$A_a \leq 0.1$	$A_a = 0.2$	$A_a = 0.3$	$A_a = 0.4$	$A_a \geq 0.5$
A	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8
B	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0
C	1.2	1.2	1.1	1.0	1.0
D	1.6	1.4	1.2	1.1	1.0
E	2.5	1.7	1.2	0.9	0.9
F	véase nota	véase nota	véase nota	Véase nota	véase nota

Nota: Para el perfil tipo **F** debe realizarse una investigación geotécnica particular para el lugar específico y debe llevarse a cabo un análisis de amplificación de onda de acuerdo con A.2.10.

Tabla A.2.4-4
Valores del coeficiente F_v , para la zona de períodos intermedios del espectro

Tipo de Perfil	Intensidad de los movimientos sísmicos				
	$A_v \leq 0.1$	$A_v = 0.2$	$A_v = 0.3$	$A_v = 0.4$	$A_v \geq 0.5$
A	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8
B	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0
C	1.7	1.6	1.5	1.4	1.3
D	2.4	2.0	1.8	1.6	1.5
E	3.5	3.2	2.8	2.4	2.4
F	véase nota	véase nota	véase nota	Véase nota	véase nota

Nota: Para el perfil tipo **F** debe realizarse una investigación geotécnica particular para el lugar específico y debe llevarse a cabo un análisis de amplificación de onda de acuerdo con A.2.10.

Según el numeral A-2.5.2. Coeficiente de Importancia, de acuerdo al grupo de uso al cual está asignada la edificación, el valor de $I = 1.25$, el cual modifica el espectro de diseño.

14. ANALISIS DE SUELOS ESPECIALES

En suelos cohesivos los principales inconvenientes se presentan con la colapsabilidad y la expansión, y con la presencia de suelos orgánicos. En suelos granulares con la erosión y la licuefacción.

15. Suelos colapsables

En cuanto a los suelos colapsables se dividen para su estudio en suelos aluviales y coluviones, eólicos, cenizas volcánicas y suelos residuales

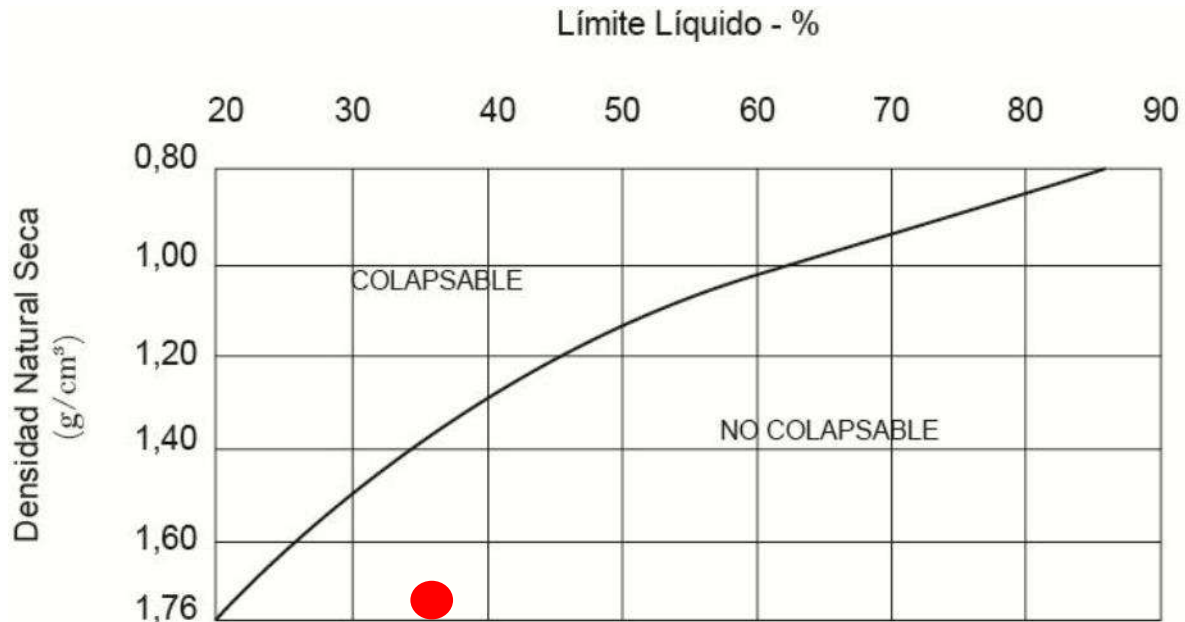


Figura 1. Criterios del potencial de colapso

16. Suelos Expansivos

Algunos suelos, en especial de tipo arcilloso, tienen la propiedad de contraerse cuando pierden agua y de expandirse cuando la ganan de nuevo, según las condiciones ambientales, son los denominados suelos expansivos. Esa expansión y contracción genera daños progresivos en los suelos, reflejados en fisuras, grietas y giros en muros y elementos estructurales, a causa de movimientos desiguales de sus cimientos.

Se presenta un método razonablemente confiable para identificar el potencial de expansión. Este método clasifica el potencial de expansión en función de los límites de Atterberg, la succión del suelo y la expansión porcentual obtenida de ensayos con odómetro (Reese y O'Neill, 1988). El espesor del estrato potencialmente expansivo se debe identificar mediante:

- Estudio de muestras de suelo tomadas de perforaciones para determinar la presencia de agrietamiento, superficies de deslizamiento o estructuras en bloque, y las variaciones de color;
- Ensayos en laboratorio para determinar los perfiles de contenido de humedad del suelo.

LÍMITE LÍQUIDO LL (%)	LÍMITE PLÁSTICO LP (%)	SUCCIÓN DEL SUELO (MPa)	POTENCIAL DE EXPANSIÓN (%)	CLASIFICACIÓN DEL POTENCIAL DE EXPANSIÓN
>60	>35	>0,38	>1,5	Elevado
50 - 60	25 - 35	0,14 – 0,38	0,5 – 1,5	Marginal
<50	<25	<0,14	<0,5	Bajo

Tabla 6. Método para identificar suelos potencialmente expansivos Reese y O'Neill 1988)

Como se definió anteriormente el promedio del límite líquido es de 37 y el promedio de límite plástico es de 21 por lo que su potencial de expansión es bajo

17. Suelo Licuables o Ablandamiento Cíclico.

Los suelos granulares tienen una tendencia natural a densificarse bajo carga, ya sea ésta monotónica o cíclica. Cuando el suelo está saturado y el drenaje es lento o totalmente inexistente, esta tendencia a la densificación causa el crecimiento de la presión de poros, en exceso de su estado estático, y el decrecimiento correlativo del esfuerzo efectivo hasta que sobreviene la flotación de las partículas, lo que ha recibido el nombre genérico de licuación.

LICUACIÓN DE FLUJO — Se define como un estado de movimiento catastrófico donde el esfuerzo cortante estático es superior a la resistencia correlativa del suelo en su condición licuada. Cuando sobreviene el movimiento sísmico, este actúa como un disparador y en adelante las grandes deformaciones generadas son el producto del estado de esfuerzos estáticos.

MOVILIDAD CÍCLICA — En contraste con el anterior, el fenómeno denominado movilidad cíclica tiene lugar cuando el estado de esfuerzos estáticos es inferior a la resistencia del suelo licuado; durante el movimiento sísmico el estado de esfuerzos aumenta en forma escalonada hasta que se alcanza la resistencia del suelo y sobreviene la falla. Los términos licuación horizontal, corrimiento lateral y oscilación del terreno son casos especiales de movilidad cíclica observados en la práctica.

VOLCANES DE ARENA — Es un fenómeno que frecuentemente acompaña la ocurrencia de la licuación; durante el movimiento sísmico, o inmediatamente después, el exceso de presión de poros es disipado, normalmente hacia arriba como la dirección más fácil y en puntos localizados, o a lo largo de grietas, se producen erupciones de arena en estado líquido que conforman pequeños volcanes.


SUSCEPTIBILIDAD A LA LICUACIÓN — Teniendo en cuenta que no todos los suelos son licuables es preciso conformar una lista de características del suelo mismo y de su circunstancia, que conducen a que sean susceptibles a la licuación:

- (a) La edad geológica es determinante: suelos del Holoceno son más susceptibles que los del Pleistoceno y la licuación de depósitos de edades anteriores no es común.
- (b) El depósito de suelo debe estar saturado, o cerca de la saturación, para que ocurra la licuación.
- (c) Depósitos fluviales, coluviales, granulares, eólicos, cuando saturados, son susceptibles de licuación.
- (d) Asimismo pueden clasificarse como licuables los depósitos de abanicos aluviales, planicies aluviales, playas, terrazas y estuarios.
- (e) Son muy susceptibles a la licuación las arenas finas y arenas limosas, relativamente uniformes, con densidad suelta y media. Generalmente se producen grandes deformaciones del terreno y de las estructuras apoyadas, y pueden formar volcanes de arena en superficie con los correspondientes cambios volumétricos severos.
- (f) Los depósitos bien gradados con tamaños hasta de gravas, gravas arenosas y gravas areno-limosas, son menos susceptibles a licuación, pero de todas formas deben verificarse. Estos materiales también pueden generar cambios volumétricos del terreno.

(g) Los limos, limos arcillosos y arcillas limosas, de baja plasticidad y con la humedad natural cercana al límite líquido, también son susceptibles de presentar licuación o falla cíclica. Generalmente se produce la degradación progresiva de la resistencia dinámica de los suelos finos con el número de ciclos de carga equivalente, llevándolos a la falla o generando grandes asentamientos del terreno y de las estructuras apoyadas en él.

(h) Suelos con partículas redondeadas, son más susceptibles que suelos con partículas angulares. Suelos con partículas micáceas, propios de suelos volcánicos, son más susceptibles.

(i) Cuando el depósito está en condición seca o con bajo grado de saturación, se genera un proceso de densificación con las consecuentes deformaciones permanentes del terreno y estructuras apoyadas en él.

EVALUACION POTENCIAL DE LICUACION METODO SEED E IDRIS										 INGEGAR INGENIERIA S.A.S <small>Laboratorios de suelos, concretos y pavimentos</small>	
Versión: 003		IG-F-160				Julio de 2021					
Solicitud: 026/04/2023											
PROYECTO:		REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO “ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055”, MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA									
CLIENTE:		SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO									
LUGAR:		PALMIRA VALLE DEL CAUCA						FECHA:		7-jun-23	
Metodo Simplificado						Metodo de Seed e Idris (1982)					
Sondeo	Peso específico Ton/m3	Profundidad ms	Esfuerzo Vertical Ton/m2	N.A.F.	Esfuerzo Vertical Efectiva Ton/m2	N1 corr	CRR	rd	CSR	FS	Consideracion
1	2,670	1,25	3,338	0,00	3,338	2,6	0,229	0,981	0,255	0,90	Licuable
	2,670	1,70	4,539	0,00	4,539	5,2	0,420	0,975	0,253	1,66	No Licuable
	2,670	2,15	5,741	0,00	5,741	5,9	0,472	0,968	0,252	1,88	No Licuable
	2,670	2,60	6,942	0,00	6,942	11,1	0,863	0,961	0,250	3,45	No Licuable
	2,670	3,05	8,144	0,00	8,144	24,7	1,933	0,954	0,248	7,79	No Licuable
	2,670	3,50	9,345	0,00	9,345	50,1	3,644	0,948	0,246	14,79	No Licuable
2	2,670	1,25	3,338	0,00	3,338	2,0	0,186	0,981	0,255	0,73	Licuable
	2,670	1,70	4,539	0,00	4,539	5,9	0,472	0,975	0,253	1,86	No Licuable
	2,670	2,15	5,741	0,00	5,741	9,1	0,712	0,968	0,252	2,83	No Licuable
	2,670	2,60	6,942	0,00	6,942	18,2	1,407	0,961	0,250	5,63	No Licuable
	2,670	3,05	8,144	0,00	8,144	34,5	0,551	0,954	0,248	2,22	No Licuable
	2,670	3,50	9,345	0,00	9,345	65,7	4,830	0,948	0,246	19,61	No Licuable
3	2,670	1,25	3,338	0,00	3,338	3,3	0,280	0,981	0,255	1,10	Licuable
	2,670	1,70	4,539	0,00	4,539	5,2	0,420	0,975	0,253	1,66	No Licuable
	2,670	2,15	5,741	0,00	5,741	13,0	1,007	0,968	0,252	4,00	No Licuable
	2,670	2,60	6,942	0,00	6,942	23,4	1,823	0,961	0,250	7,30	No Licuable
	2,670	3,05	8,144	0,00	8,144	39,0	2,684	0,954	0,248	10,82	No Licuable
	2,670	3,50	9,345	0,00	9,345	67,0	4,928	0,948	0,246	20,00	No Licuable
$FS = \frac{CRR}{CSR} \quad \text{Si } FS > 1,3 \text{ el depósito no es propenso a la licuación} \quad \frac{\tau_{av}}{\sigma_{vo}} = CSR = 0.65 * \frac{a_g}{g} * \frac{\sigma_{vo}}{\sigma_{vo}} + r_d$											
A max		0,400 Aceleración Máxima efectiva									
CRR		Resistencia del Terreno a esfuerzo de corte									
CSR		Esfuerzo cortante inducido por el sismo									
NSR-10 - Analisis Sismico											
Aa= 0,25		Fa= 1,30		0,325							
Av= 0,20		Fv= 2,00		0,400							
Aceleración Max		0,400									

18. ANÁLISIS DE CAPACIDAD PORTANTE

CAPACIDAD DE CARGA:

Con base en las propiedades geotécnicas, físicas y mecánicas del subsuelo y en las características estructurales del proyecto, se han tenido en cuenta los valores de capacidad portante encontrados en las pruebas in situ y en las de Laboratorio.

El cálculo de la capacidad portante se realizó considerando el suelo cohesivo presente en los estratos y con las recomendaciones de la norma NSR-10. La ecuación utilizada fue la siguiente:

Donde:

$$\sigma_{ult} = C.N_c + \gamma.D_f.N_q + 0,5.\gamma.B.N_\gamma$$

C: cohesión del suelo;

Esf. ult: Capacidad de carga o capacidad portante;

γD_f : Esfuerzo efectivo a nivel de la cimentación;

N_c , N_q y N_γ : factores de capacidad de carga basados en el ángulo de fricción interna del suelo de fundación, adimensionales;

La capacidad de carga admisible se calculó considerando un factor de seguridad de tres que es el recomendado por la norma para prevenir la falla por capacidad portante.

Los valores de capacidad portante se encuentran registrados en el cuadro resumen del ensayo de penetración Standard con sus respectivas profundidades, número de sondeo y tipo de suelo ensayado.

Se trabajó sobre el valor más crítico de la prueba de penetración estándar, sobre la cual el especialista en el área estará dispuesto a desarrollar la aplicación de las condiciones para el diseño estructural.

Para el cálculo de carga última y admisible además del tipo de cimentación que vaya a escoger el Ingeniero Calculista, se recomienda utilizar un factor de seguridad de tres, $FS=3$. Y que cumpla con los factores de seguridad directos básicos mínimos $F_{sbm}=1.50$.

19. VERIFICACION DE CAPACIDAD PORTANTE SEGÚN NSR-10 H.2.4, H.4.2.3

Factor de Seguridad Básico Mínimo F_{sbm}

CONDICIÓN	DISEÑO	CONSTRUCCIÓN
Carga muerta + carga viva normal	1.50	1.25
Carga Muerta + Carga Viva Máxima	1.25	1.10
Carga Muerta + Carga Viva Normal + Sismo de diseño pseudo estático	1.10	1.00
Talud Condición estática + Agua Normal	1.50	1.25
Talud Condición estática + Agua Normal + Sismo de Diseño pseudo estático	1.05	1.00

Para el caso se tiene que:

$$FS = \text{Esfuerzo cortante ultimo} / \text{Esfuerzo cortante actuante}$$

Según la modelación estructural los esfuerzos cortantes actuantes derivados del análisis estructural inicial.

20. ANÁLISIS DE ASENTAMIENTOS.

Los asentamientos en suelos granulares se presentan inmediatamente después de este ser cargado a diferencia de los suelos cohesivos para los cuales el período de respuesta es más lento, además pueden ser apreciablemente reducidos, sin embargo hay que estimarlos con precisión porque la mayoría de las estructuras son más sensibles a los asentamientos rápidos de distorsión que a los lentos, hasta el punto que el diseño en este tipo de suelos resulta regido por el criterio de asentamiento.

Para estimar los valores de asentamientos se empleó el método elástico de Schilcher (1926) el cual consiste conocer las propiedades del suelo el cual se va apoyar la estructura con sus dimensiones y establecer los asentamientos de una estructura rígida o una estructura flexible. Y del suelo obtenemos los siguientes valores y son remplazados en las ecuaciones:

Carga admisible q_{adm}

Módulo de elasticidad Young

Coefficiente de Poissons

Una vez obtenidos todos los valores remplazamos en la ecuación de Asentamientos, y obtenemos los resultados de los asentamientos basados en el método elástico obtenidos en las perforaciones de campo.

Ver anexo hoja de cálculo de capacidad portante y asentamientos

21. CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES

Durante la ejecución de las perforaciones, se encontraron las siguientes características:

Sondeo No. 1: Capa vegetal – Arcilla de baja plasticidad color café oscuro con vetas naranjas – Arcilla de baja plasticidad color beige claro – Arcilla de baja plasticidad color beige claro con vetas rojizas – Arcilla de baja plasticidad color beige claro con vetas grises – Rechazo pesa, conglomerado de gravas con arcillas – No se evidencio la existencia de nivel freático.

Sondeo No. 2: Capa vegetal – Arcilla de baja plasticidad color café oscuro con vetas grises – Arcilla de baja plasticidad color café oscuro - Rechazo pesa, conglomerado de gravas con arcillas – No se evidencio la existencia de nivel freático.

Sondeo No. 3: Capa vegetal – Arcilla de baja plasticidad color beige oscuro – Arcilla de baja plasticidad color café oscuro - Rechazo pesa, conglomerado de gravas con arcillas – No se evidencio la existencia de nivel freático.

Con los datos encontrados y realizando los cálculos respectivos, la cota de cimentación general recomendada por nuestro Laboratorio estaría ubicada a 1.50 mts con respecto al nivel del terreno existente, en donde se estima una capacidad de carga admisible entre 1.14Kg/cm²).

La capacidad de carga admisible se anexa en las tablas en la que se tuvo en cuenta para las perforaciones, un ancho asumido típico en este tipo de estructuras, y diferentes profundidades dentro del estrato escogido como cota de cimentación.

Es importante que el ingeniero calculista tenga en cuenta las cargas reales, y, con la ayuda del cuadro de carga admisible realice el chequeo de capacidades portantes. De esta manera, se analizará en que cota de trabajo el suelo compensa el efecto de la estructura.

El sistema de fundación recomendado para el diseño estructural, teniendo en cuenta las capacidades de carga de las pruebas de Laboratorio, y los chequeos efectuados en cuanto a factor carga y factor asentamiento a diferentes profundidades, sería de una cimentación superficial, constituida por zapatas individuales de forma cuadrada, cimentadas a una profundidad de 1.50 mts y viga de cimentación sin ensanchamiento, trabajando directamente sobre el estrato correspondiente.

Se debe diseñar un sistema para que el suelo compense la carga combinada de la nueva estructura. De esta manera al cargar la superestructura se debe asegurar que la presión de carga sea uniforme sobre el área de cimentación.

En cuanto al proceso constructivo de la cimentación, se excavará hasta la cota de desplante la cual está ubicada a **2.00 mts**, se conformará y nivelará el material natural, eliminando vacíos generados por el proceso de excavación. A continuación, se recomienda realizar un mejoramiento del suelo, el cual consiste en reemplazar el material a nivel de implantación con material de relleno seleccionado de tamaño máximo de 2", con un espesor mínimo de **50 cm**, esto con el fin de mejorar la capacidad de soporte y evitar la generación de asentamientos diferenciales. A continuación, se colocará una capa de concreto de limpieza, el cual mejorará las condiciones de resistencia del suelo y protegerá la cota de cimentación de una posible infiltración de agua. Inmediatamente se armará el acero de refuerzo del elemento y se fundirá.

En el caso de necesitar materiales de relleno, se podría utilizar el proveniente de la excavación, siempre y cuando no se encuentre en estado de saturación. En caso contrario, se recomienda utilizar material de río no cohesivo debidamente conformado y compactado por los métodos convencionales.

Es importante que el Ingeniero Calculista, tenga en cuenta para la cota de cimentación la capacidad portante del terreno; el análisis de asentamientos; el uso adecuado del sistema de cimentación; el perfil estratigráfico del presente estudio; las recomendaciones de mejoramiento del suelo y las especificaciones contempladas en la NSR-10

22. MANEJO DEL AGUA DE INFILTRACIÓN Y LA CARGA HIDRÁULICA DE LA ZONA CONTIGUA.

Por tratarse de construcciones de edificaciones de atención a la comunidad, y en caso de construir en época de invierno o de presentarse una posible escorrentía de agua, para contrarrestar los efectos del agua, debe tenerse en cuenta las obras de drenaje periféricas y la disposición de motobombas con el objeto de evitar la saturación del suelo. Además, para los concretos utilizados en la fundación se recomiendan aditivos impermeabilizantes.

NOTA: El presente estudio está limitado por las condiciones actuales del terreno y el factor clima reinante en la zona en el momento de realizar las perforaciones. Cualquier cambio representativo en las condiciones del mismo, se debe informar a la persona especialista para analizar y evaluar dichos parámetros adicionales.

Las condiciones expuestas en este informe están contempladas en las características que presentaron los materiales, y el posible comportamiento que puedan tener en el proceso constructivo de la obra.

Atentamente,

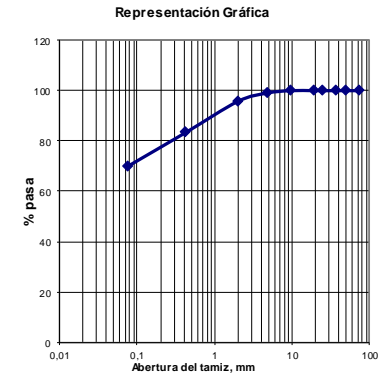
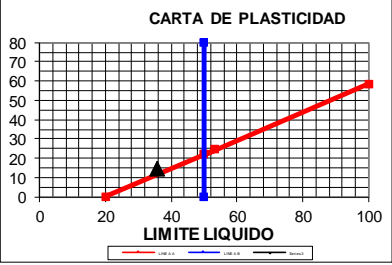




HECTOR FERNANDO GARCIA SARAY

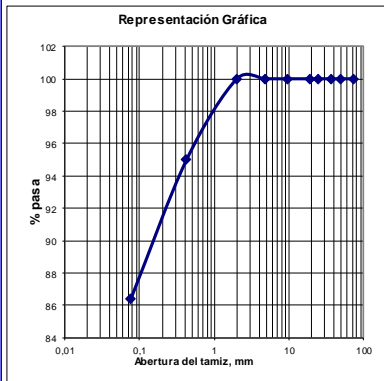
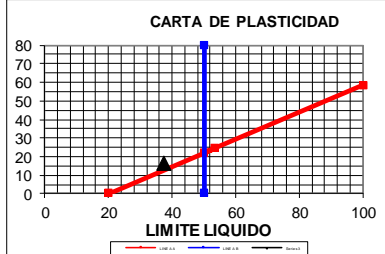


Ingeniero Civil

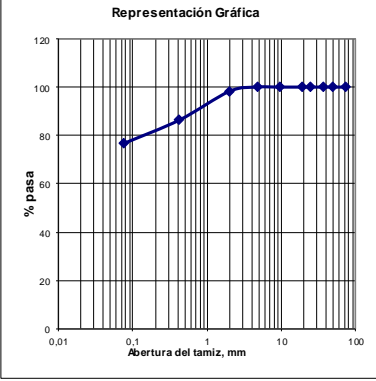
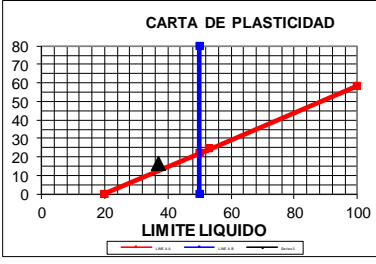
Esp. Ingeniería de fundaciones E.C.I

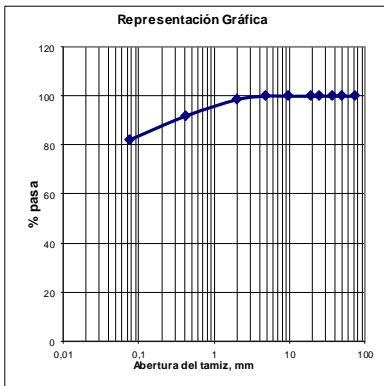
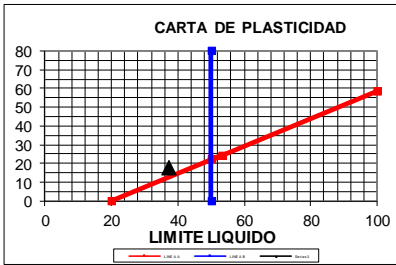


23. REGISTROS DE LABORATORIO

ENSAYO DE CLASIFICACION				INGEGAR INGENIERIA S.A.S. Laboratorios de suelos, concretos y pavimentos		
Versión: 006		IG-F-022		Mayo de 2017		
Solicitud No. 026/04/2023						
PROYECTO	REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA			LUGAR	PALMIRA VALLE DEL CAUCA	
CUENTE	SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO			FECHA	7-jun-23	
FUENTE	MATERIAL INSITU			Granulometría	X	
DESCRIPCION	ARCILLA DE BAJA PLASTICIDAD COLOR CAFÉ OSCURO CON VETAS NARANJAS			Humedad, Wn	X	
SONDEO 1	MUESTRA 1	PROFUNDIDAD :	0,30-0,75	NORMA	INV-E-122/123/125/126	
DATOS DEL ENSAYO DE GRADACION						
TAMIZ		MASA RETENIDA	PORCENTAJE RETENIDO	% RETENIDO ACUMULADO	PORCENTAJE PASA	% PASA UNIFICADO
mm	pulg					
75	3	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00
50	2	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00
37,5	1 1/2	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00
25	1	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00
19	3/4	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00
9,5	3/8	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00
4,75	No. 4	3,0	0,98	0,98	99,02	99,02
2,00	No. 10	10,0	3,26	4,23	95,77	95,77
0,42	No. 40	38,0	12,38	16,61	83,39	83,39
0,075	No. 200	41,0	13,36	29,97	70,03	70,03
	Fondo	215,0	70,03	100,00	0,00	0,00
TOTAL ENSAYO		307,0				0,00
W seco antes de lavar		307,0	% Error	0,00	% Error Permitido	0,1
W seco después de lavar		92,0	Muestra			
PORCENTAJE MATERIAL		HUMEDAD NATURAL				
GRAVA	0,98	P1	406			
ARENA	28,99	P2	307			
FINOS	70,03	% Wn	32,25			
CLASIFICACION						
U.S.C	CL					
A.S.T.H.O	A-6					
NIVEL FREATICO	NP					
						
						
				INDICE DE PLASTICIDAD	14,62	
				INDICE DE TENACIDAD	115,94	
				INDICE DE COMPRESIBILIDAD	0,232	
				INDICE DE FLUIDEZ	0,183	
						
GINA FONTECHA GUTIERREZ Analista de laboratorio II			Ing. FERNANDO GARCIA SARAY Especialista ingeniería de fundaciones			

ENSAYO DE CLASIFICACION						INGEGAR INGENIERIA S.A.S Laboratorios de suelos, concretos y pavimentos	
Versión: 006		IG-F-022		Mayo de 2017			
Solicitud No. 026/04/2023							
PROYECTO	REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA				LUGAR	PALMIRA VALLE DEL CAUCA	
CLIENTE	SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO				FECHA	7-jun-23	
FUENTE	MATERIAL INSITU				Límites		X
DESCRIPCION	ARCILLA DE BAJA PLASTICIDAD COLOR BEIGE CLARO				Humedad, Wn		X
SONDEO 1	MUESTRA 2	PROFUNDIDAD :		0,75-1,45	NORMA	INV-E-122/123/125/126	
DATOS DEL ENSAYO DE GRADACION							
TAMIZ		MASA RETENIDA	PORCENTAJE RETENIDO	% RETENIDO ACUMULADO	PORCENTAJE PASA	% PASA UNIFICADO	
mm	pulg						
75	3	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00	
50	2	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00	
37,5	1 1/2	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00	
25	1	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00	
19	3/4	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00	
9,5	3/8	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00	
4,75	No. 4	5,0	1,13	1,13	98,87	98,87	
2,00	No. 10	13,0	2,95	4,08	95,92	95,92	
0,42	No. 40	38,0	8,62	12,70	87,30	87,30	
0,075	No. 200	30,0	6,80	19,50	80,50	80,50	
	Fondo	355,0	80,50	100,00	0,00	0,00	
TOTAL ENSAYO		441,0				0,00	
W seco antes de lavar		441,0	% Error	0,00	% Error Permitido	0,1	
W seco después de lavar		86,0	Muestra				
PORCENTAJE MATERIAL		HUMEDAD NATURAL					
GRAVA	1,13	P1		532			
ARENA	18,37	P2		441			
FINOS	80,50	% Wn		20,63			
CLASIFICACION							
U.S.C		CL					
A.S.T.H.O		A-6					
NIVEL FREATICO		NP					
<p>Representación Gráfica</p>							
<p>CARTA DE PLASTICIDAD</p>							
INDICE DE PLASTICIDAD		15,92					
INDICE DE TENACIDAD		119					
INDICE DE COMPRESIBILIDAD		0,241					
INDICE DE FLUIDEZ		0,175					
<p>Gina Fontecha Gutierrez</p> <p>GINA FONTECHA GUTIERREZ Analista de laboratorio II</p>				<p>Ing. FERNANDO GARCIA SARAY</p> <p>Ing. FERNANDO GARCIA SARAY Especialista ingeniería de fundaciones</p>			

ENSAYO DE CLASIFICACION						IG-F-SAS INGEGAR INGENIERIA S.A.S Laboratorios de suelos, concretos y pavimentos	
Versión: 006		IG-F-022		Mayo de 2017		Solicitud No. 026/04/2023	
PROYECTO	REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA			LUGAR	PALMIRA VALLE DEL CAUCA		TIPO DE ENSAYO
CLIENTE	SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO			FECHA	7-jun-23		Granulometría
FUENTE	MATERIAL INSITU						Límites
DESCRIPCION	ARCILLA DE BAJA PLASTICIDAD COLOR BEIGE CLARO CON VETAS ROJIZAS						Humedad, Wn
SONDEO	1	MUESTRA	3	PROFUNDIDAD :	1,45-2,60		NORMA
							INV-E-122/123/125/126
DATOS DEL ENSAYO DE GRADACION							
TAMIZ		MASA RETENIDA	PORCENTAJE RETENIDO	% RETENIDO ACUMULADO	PORCENTAJE PASA	% PASA UNIFICADO	
mm	pulg						
75	3	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00	
50	2	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00	
37,5	1 1/2	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00	
25	1	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00	
19	3/4	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00	
9,5	3/8	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00	
4,75	No. 4	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00	
2,00	No. 10	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00	
0,42	No. 40	21,0	5,01	5,01	94,99	94,99	
0,075	No. 200	36,0	8,59	13,60	86,40	86,40	
	Fondo	362,0	86,40	100,00	0,00	0,00	
TOTAL ENSAYO		419,0				0,00	
W seco antes de lavar		419,0					
W seco después de lavar		57,0		0,00	% Error Muestra	0,1	
PORCENTAJE MATERIAL		HUMEDAD NATURAL					
GRAVA	0,00	P1	520				
ARENA	13,60	P2	419				
FINOS	86,40	% Wn	24,11				
CLASIFICACION							
U.S.C	CL						
A.S.T.H.O	A-6						
NIVEL FREATICO	NP						
Representación Gráfica							
							
LIMITE LIQUIDO							
Nº Golpes	15	26	33				
Wmh+Wr	52,50	53,20	53,40				
Wms+Wr	42,20	43,10	43,50				
Wr	16	16	16				
W %	39,31	37,27	36,00				
	36,96	37,45	37,23				
HUMEDAD	37,21						
LIMITE PLASTICO							
Wmh+Wr	23,30	24,20					
Wms+Wr	21,20	21,90					
Wr	11,10	11,10					
W %	20,79	21,30					
HUMEDAD	21,04						
INDICE DE PLASTICIDAD	16,17						
INDICE DE TENACIDAD	55						
INDICE DE COMPRESIBILIDAD	0,245						
INDICE DE FLUIDEZ	0,383						
CARTA DE PLASTICIDAD							
							
 GINA FONTECHA GUTIERREZ Analista de laboratorio II				 Ing. FERNANDO GARCIA SARAY Especialista ingeniería de fundaciones			

ENSAYO DE CLASIFICACION						IG-F-SAS INGEGAR INGENIERIA S.A.S Laboratorios de suelos, concretos y pavimentos	
Versión: 006		IG-F-022		Mayo de 2017			
Solicitud No. 026/04/2023							
PROYECTO	REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA			LUGAR	PALMIRA VALLE DEL CAUCA		TIPO DE ENSAYO
CLIENTE	SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO			FECHA	7-jun-23		Granulometría X
FUENTE	MATERIAL INSITU					Límites	X
DESCRIPCION	ARCILLA DE BAJA PLASTICIDAD COLOR BEIGE CLARO CON VETAS GRISES					Humedad, Wn	X
SONDEO	1	MUESTRA	4	PROFUNDIDAD :	2,60-3,65	NORMA	INV-E-122/123/125/126
DATOS DEL ENSAYO DE GRADACION							
TAMIZ		MASA RETENIDA	PORCENTAJE RETENIDO	% RETENIDO ACUMULADO	PORCENTAJE PASA	% PASA UNIFICADO	
mm	pulg						
75	3	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00	
50	2	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00	
37,5	1 1/2	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00	
25	1	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00	
19	3/4	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00	
9,5	3/8	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00	
4,75	No. 4	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00	
2,00	No. 10	7,0	1,71	1,71	98,29	98,29	
0,42	No. 40	48,0	11,74	13,45	86,55	86,55	
0,075	No. 200	39,0	9,54	22,98	77,02	77,02	
	Fondo	315,0	77,02	100,00	0,00	0,00	
TOTAL ENSAYO		409,0				0,00	
W seco antes de lavar		409,0	% Error	0,00	% Error Permitido	0,1	
W seco después de lavar		94,0	Muestra				
PORCENTAJE MATERIAL		HUMEDAD NATURAL					
GRAVA	0,00	P1	490				
ARENA	22,98	P2	409				
FINOS	77,02	% Wn	19,80				
CLASIFICACION							
U.S.C	CL						
A.S.T.H.O	A-6						
NIVEL FREATICO	NP						
							
<p style="text-align: center;"><i>Gina Fontecha</i></p> <p style="text-align: center;">GINA FONTECHA GUTIERREZ Analista de laboratorio II</p>				<p style="text-align: center;"><i>Fernando Garcia Saray</i></p> <p style="text-align: center;">Ing. FERNANDO GARCIA SARAY Especialista ingeniería de fundaciones</p>			

ENSAYO DE CLASIFICACION					INGEGAR INGENIERIA S.A.S Laboratorios de suelos, concretos y pavimentos																									
Versión: 006	IG-F-022	Mayo de 2017	Solicitud No. 026/04/2023																											
PROYECTO	REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA	LUGAR	PALMIRA VALLE DEL CAUCA	TIPO DE ENSAYO																										
CLIENTE	SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO	FECHA	7-jun-23	Granulometría	X																									
FUENTE	MATERIAL INSITU				Límites	X																								
DESCRIPCION	ARCILLA DE BAJA PLASTICIDAD COLOR CAFÉ OSCURO CON VETAS GRISES				Humedad, Wn	X																								
SONDEO 2 MUESTRA 1	PROFUNDIDAD :	0,19-2,60	NORMA	INV-E-122/123/125/126																										
DATOS DEL ENSAYO DE GRADACION																														
TAMIZ		MASA RETENIDA	PORCENAJE RETENIDO	% RETENIDO ACUMULADO	PORCENTAJE PASA	% PASA UNIFICADO																								
mm	pulg																													
75	3	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00																								
50	2	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00																								
37,5	1 1/2	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00																								
25	1	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00																								
19	3/4	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00																								
9,5	3/8	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00																								
4,75	No. 4	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00																								
2,00	No. 10	6,0	1,42	1,42	98,58	98,58																								
0,42	No. 40	28,0	6,64	8,06	91,94	91,94																								
0,075	No. 200	41,0	9,72	17,77	82,23	82,23																								
	Fondo	347,0	82,23	100,00	0,00	0,00																								
TOTAL ENSAYO		422,0				0,00																								
W seco antes de lavar		422,0																												
W seco después de lavar		75,0		0,00	% Error Permitido	0,1																								
PORCENTAJE MATERIAL		HUMEDAD NATURAL																												
GRAVA	0,00	P1	536																											
ARENA	17,77	P2	422																											
FINOS	82,23	% Wn	27,01																											
CLASIFICACION																														
U.S.C	CL																													
A.S.T.H.O	A-6																													
NIVEL FREATICO	NP																													
<div style="display: flex; justify-content: space-between;"> <div style="width: 45%;"> <p style="text-align: center;">Representación Gráfica</p>  </div> <div style="width: 45%;"> <p style="text-align: center;">CARTA DE PLASTICIDAD</p>  </div> </div>																														
				<table border="1" style="width:100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th colspan="3" style="text-align: center;">LIMITE LIQUIDO</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Nº Golpes</td> <td>15</td> <td>25</td> </tr> <tr> <td>Wmh+Wr</td> <td>52,50</td> <td>52,90</td> </tr> <tr> <td>Wms+Wr</td> <td>42,10</td> <td>43,00</td> </tr> <tr> <td>Wr</td> <td>16</td> <td>16</td> </tr> <tr> <td>W %</td> <td>39,85</td> <td>36,67</td> </tr> <tr> <td></td> <td>37,46</td> <td>36,67</td> </tr> <tr> <td>HUMEDAD</td> <td colspan="2">37,34</td> </tr> </tbody> </table>			LIMITE LIQUIDO			Nº Golpes	15	25	Wmh+Wr	52,50	52,90	Wms+Wr	42,10	43,00	Wr	16	16	W %	39,85	36,67		37,46	36,67	HUMEDAD	37,34	
LIMITE LIQUIDO																														
Nº Golpes	15	25																												
Wmh+Wr	52,50	52,90																												
Wms+Wr	42,10	43,00																												
Wr	16	16																												
W %	39,85	36,67																												
	37,46	36,67																												
HUMEDAD	37,34																													
				<table border="1" style="width:100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th colspan="3" style="text-align: center;">LIMITE PLASTICO</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Wmh+Wr</td> <td>22,60</td> <td>22,30</td> </tr> <tr> <td>Wms+Wr</td> <td>20,80</td> <td>20,30</td> </tr> <tr> <td>Wr</td> <td>11,00</td> <td>11,00</td> </tr> <tr> <td>W %</td> <td>18,37</td> <td>21,51</td> </tr> <tr> <td>HUMEDAD</td> <td colspan="2">19,94</td> </tr> </tbody> </table>			LIMITE PLASTICO			Wmh+Wr	22,60	22,30	Wms+Wr	20,80	20,30	Wr	11,00	11,00	W %	18,37	21,51	HUMEDAD	19,94							
LIMITE PLASTICO																														
Wmh+Wr	22,60	22,30																												
Wms+Wr	20,80	20,30																												
Wr	11,00	11,00																												
W %	18,37	21,51																												
HUMEDAD	19,94																													
				<table border="1" style="width:100%; border-collapse: collapse;"> <tbody> <tr> <td>INDICE DE PLASTICIDAD</td> <td>17,41</td> </tr> <tr> <td>INDICE DE TENACIDAD</td> <td>85,022</td> </tr> <tr> <td>INDICE DE COMPRESIBILIDAD</td> <td>0,246</td> </tr> <tr> <td>INDICE DE FLUIDEZ</td> <td>0,234</td> </tr> </tbody> </table>			INDICE DE PLASTICIDAD	17,41	INDICE DE TENACIDAD	85,022	INDICE DE COMPRESIBILIDAD	0,246	INDICE DE FLUIDEZ	0,234																
INDICE DE PLASTICIDAD	17,41																													
INDICE DE TENACIDAD	85,022																													
INDICE DE COMPRESIBILIDAD	0,246																													
INDICE DE FLUIDEZ	0,234																													
 GINA FONTECHA GUTIERREZ Analista de laboratorio II				 Ing. FERNANDO GARCIA SARAY Especialista ingeniería de fundaciones																										

ENSAYO DE CLASIFICACION		
Versión: 006	IG-F-022	Mayo de 2017



Solicitud No. 026/04/2023

PROYECTO	REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA	LUGAR	PALMIRA VALLE DEL CAUCA	TIPO DE ENSAYO	
CLIENTE	SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO	FECHA	7-jun-23	Granulometría	X
FUENTE	MATERIAL INSITU			Límites	X
DESCRIPCION	ARCILLA DE BAJA PLASTICIDAD COLOR CAFÉ OSCURO			Humedad, Wn	X
SONDEO	2	MUESTRA	2	PROFUNDIDAD :	2,60-3,50
				NORMA	INV-E-122/123/125/126

DATOS DEL ENSAYO DE GRADACION

TAMIZ		MASA RETENIDA	PORCENTAJE RETENIDO	% RETENIDO ACUMULADO	PORCENTAJE PASA	% PASA UNIFICADO
mm	pulg					
75	3	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00
50	2	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00
37,5	1 1/2	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00
25	1	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00
19	3/4	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00
9,5	3/8	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00
4,75	No. 4	3,0	0,65	0,65	99,35	99,35
2,00	No. 10	11,0	2,37	3,02	96,98	96,98
0,42	No. 40	29,0	6,25	9,27	90,73	90,73
0,075	No. 200	40,0	8,62	17,89	82,11	82,11
	Fondo	381,0	82,11	100,00	0,00	0,00
TOTAL ENSAYO		464,0				0,00
W seco antes de lavar		464,0				
W seco después de lavar		83,0	% Error Muestra	0,00	% Error Permitido	0,1

PORCENTAJE MATERIAL		HUMEDAD NATURAL	
GRAVA	0,65	P1	553
ARENA	17,24	P2	464
FINOS	82,11	% Wn	19,18

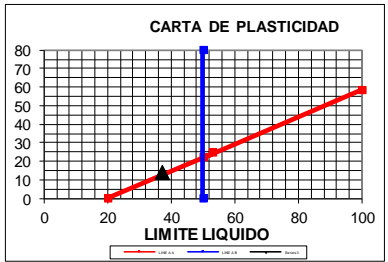
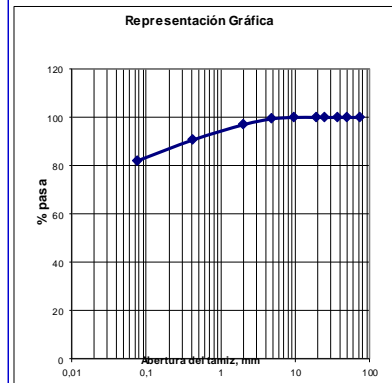
CLASIFICACION

U.S.C	CL
A.S.T.H.O	A-6
NIVEL FREATICO	NP

LIMITE LIQUIDO			
Nº Golpes	16	25	33
Wmh+Wr	52,30	52,30	52,60
Wms+Wr	42,20	42,60	42,80
Wr	16,1	16,1	16,1
W %	38,70	36,60	36,70
HUMEDAD	37,07		

LIMITE PLASTICO			
Wmh+Wr	22,60	22,50	
Wms+Wr	20,50	20,20	
Wr	10,80	10,80	
W %	21,65	24,47	
HUMEDAD	23,06		

INDICE DE PLASTICIDAD	14,02
INDICE DE TENACIDAD	50,928
INDICE DE COMPRESIBILIDAD	0,244
INDICE DE FLUIDEZ	0,453

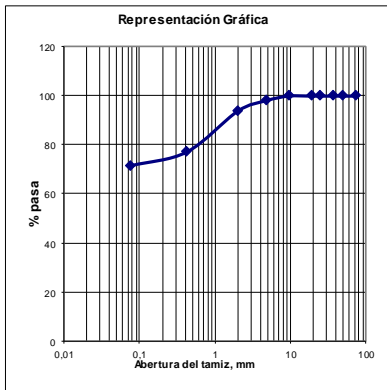
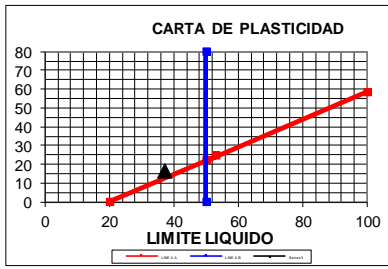


Gina Fuentecha

GINA FONTECHA GUTIERREZ
Analista de laboratorio II

Fernando Garcia Saray

Ing. FERNANDO GARCIA SARAY
Especialista ingeniería de fundaciones

ENSAYO DE CLASIFICACION														
Versión: 006		IG-F-022		Mayo de 2017										
Solicitud No. 026/04/2023														
PROYECTO	REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA			LUGAR	PALMIRA VALLE DEL CAUCA									
TIPO DE ENSAYO														
CLIENTE	SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO			FECHA	7-jun-23									
FUENTE	MATERIAL INSITU			Granulometría	X									
DESCRIPCION	ARCILLA DE BAJA PLASTICIDAD COLOR BEIGE OSCURO			Humedad, Wn	X									
SONDEO 3 MUESTRA 1	PROFUNDIDAD :		0,20-2,30	NORMA	INV-E-122/123/125/126									
DATOS DEL ENSAYO DE GRADACION														
TAMIZ		MASA RETENIDA	PORCENTAJE RETENIDO	% RETENIDO ACUMULADO	PORCENTAJE PASA	% PASA UNIFICADO								
mm	puhg													
75	3	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00								
50	2	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00								
37,5	1 1/2	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00								
25	1	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00								
19	3/4	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00								
9,5	3/8	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00								
4,75	No. 4	8,0	1,89	1,89	98,11	98,11								
2,00	No. 10	18,0	4,26	6,15	93,85	93,85								
0,42	No. 40	71,0	16,78	22,93	77,07	77,07								
0,075	No. 200	24,0	5,67	28,61	71,39	71,39								
	Fondo	302,0	71,39	100,00	0,00	0,00								
TOTAL ENSAYO		423,0				0,00								
W seco antes de lavar		423,0												
W seco después de lavar		121,0		0,00	% Error Permitido	0,1								
% Error Muestra														
PORCENTAJE MATERIAL		HUMEDAD NATURAL												
GRAVA	1,89	P1		527										
ARENA	26,71	P2		423										
FINOS	71,39	% Wn		24,59										
CLASIFICACION														
U.S.C	CL													
A.S.T.H.O	A-6													
NIVEL FREATICO	NP													
<div style="display: flex; justify-content: space-between;"> <div style="width: 45%;"> <p style="text-align: center;">Representación Gráfica</p>  </div> <div style="width: 45%;"> <p style="text-align: center;">CARTA DE PLASTICIDAD</p>  </div> </div>														
<table border="1"> <tr> <td>INDICE DE PLASTICIDAD</td> <td>16,46</td> </tr> <tr> <td>INDICE DE TENACIDAD</td> <td>48,159</td> </tr> <tr> <td>INDICE DE COMPRESIBILIDAD</td> <td>0,244</td> </tr> <tr> <td>INDICE DE FLUIDEZ</td> <td>0,430</td> </tr> </table>				INDICE DE PLASTICIDAD	16,46	INDICE DE TENACIDAD	48,159	INDICE DE COMPRESIBILIDAD	0,244	INDICE DE FLUIDEZ	0,430			
INDICE DE PLASTICIDAD	16,46													
INDICE DE TENACIDAD	48,159													
INDICE DE COMPRESIBILIDAD	0,244													
INDICE DE FLUIDEZ	0,430													
<p style="text-align: center;"><i>Gino Haroldo Fontecha</i></p> <p style="text-align: center;">GINA FONTECHA GUTIERREZ Analista de laboratorio II</p>				<p style="text-align: center;"><i>Fernando Garcia Saray</i></p> <p style="text-align: center;">Ing. FERNANDO GARCIA SARAY Especialista Ingeniería de fundaciones</p>										

ENSAYO DE CLASIFICACION			INGEGAR INGENIERIA S.A.S	
Versión: 006	IG-F-022	Mayo de 2017	Laboratorios de suelos, concretos y pavimentos	

Solicitud No. 026/04/2023

PROYECTO	REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA	LUGAR	PALMIRA VALLE DEL CAUCA	TIPO DE ENSAYO	
CLIENTE	SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO	FECHA	7-jun-23	Granulometría	X
FUENTE	MATERIAL INSITU			Límites	X
DESCRIPCION	ARCILLA DE BAJA PLASTICIDAD COLOR CAFÉ OSCURO			Humedad, Wn	X
SONDEO 3	MUESTRA 2	PROFUNDIDAD :	2,30-3,50	NORMA	INV-E-122/123/125/126

DATOS DEL ENSAYO DE GRADACION

TAMIZ		MASA RETENIDA	PORCENTAJE RETENIDO	% RETENIDO ACUMULADO	PORCENTAJE PASA	% PASA UNIFICADO
mm	pulg					
75	3	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00
50	2	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00
37,5	1 1/2	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00
25	1	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00
19	3/4	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00
9,5	3/8	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00
4,75	No. 4	0,0	0,00	0,00	100,00	100,00
2,00	No. 10	16,0	4,34	4,34	95,66	95,66
0,42	No. 40	39,0	10,57	14,91	85,09	85,09
0,075	No. 200	51,0	13,82	28,73	71,27	71,27
	Fondo	263,0	71,27	100,00	0,00	0,00
TOTAL ENSAYO		369,0				0,00
W seco antes de lavar		369,0	% Error	0,00	% Error Permitido	0,1
W seco después de lavar		106,0	Muestra			

PORCENTAJE MATERIAL		HUMEDAD NATURAL	
GRAVA	0,00	P1	458
ARENA	28,73	P2	369
FINOS	71,27	% Wn	24,12

CLASIFICACION

U.S.C CL

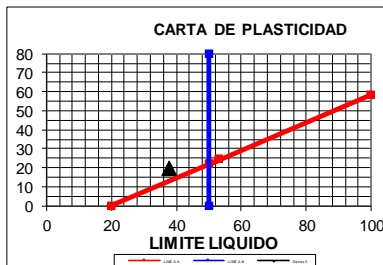
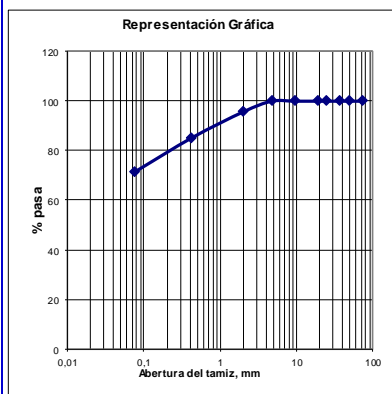
A.S.T.H.O A-6

NIVEL FREATICO NP

LIMITE LIQUIDO			
Nº Golpes	15	26	33
Wmh+Wr	55,10	52,00	55,00
Wms+Wr	43,80	42,20	44,40
Wr	16,1	15,8	15,8
W %	40,79	37,12	37,06
	38,35	37,30	38,33
HUMEDAD	37,99		

LIMITE PLASTICO		
Wmh+Wr	22,30	22,50
Wms+Wr	20,50	20,70
Wr	10,80	10,80
W %	18,56	18,18
HUMEDAD	18,37	

INDICE DE PLASTICIDAD	19,62
INDICE DE TENACIDAD	40,477
INDICE DE COMPRESIBILIDAD	0,252
INDICE DE FLUIDEZ	0,454



Gina Fontecha

GINA FONTECHA GUTIERREZ
Analista de laboratorio II

Fernando Garcia Saray

Ing. FERNANDO GARCIA SARAY
Especialista ingeniería de fundaciones


PERFILES ESTRATIGRAFICOS DEL SUBSUELO											INGEGAR INGENIERIA S.A.S Laboratorios de suelos, concretos y pavimentos		
Versión: 004		IG - F - 027				Julio de 2019			Solicitud No. 026/04/2023				
PROYECTO		REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA					LUGAR		PALMIRA VALLE DEL CAUCA				
CLIENTE		SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO					FECHA		7-jun-23				
LOCALIZACIÓN		MATERIAL INSITU					PERFILES ESTRATIGRAFICOS		SISTEMA USC		X		
OBSERVACION		SONDEO 1							SISTEMA AASHTO		X		
							NORMA		NSR 10: TITULO H				
PROF. Mts	ESTRATO	DESCRIPCION	INDICE DE PLASTICIDAD				A.A.S.T.H.O	CLASIFICACIÓN					
			LL%	LP%	IP%	Humedad nat%		U.S.C	% GRAVA	% ARENA	% FINOS		
0,00													
	0,30	CAPA VEGETAL											
	0,75	ARCILLA DE BAJA PLASTICIDAD COLOR CAFÉ OSCURO CON VETAS NARANJAS	35,83	21,21	14,62	32,25	A-6	CL	0,98	28,99	70,03		
1,00	1,45	ARCILLA DE BAJA PLASTICIDAD COLOR BEIGE CLARO	36,75	20,83	15,92	20,63	A-6	CL	1,13	18,37	80,50		
2,00	2,60	ARCILLA DE BAJA PLASTICIDAD COLOR BEIGE CLARO CON VETAS ROJIZAS	37,21	21,04	16,17	24,11	A-6	CL	0,00	13,60	86,40		
3,00	3,65	ARCILLA DE BAJA PLASTICIDAD COLOR BEIGE CLARO CON VETAS GRISES	37,03	20,73	16,30	19,80	A-6	CL	0,00	22,98	77,02		
4,00													
5,00		RECHAZO PESA, CONGLOMERADO DE GRAVAS CON ARCILLAS											
6,00													


Gina Fontecha

GINA FONTECHA GUTIERREZ
Analista de laboratorio II


Fernando Garcia Saray

Ing. FERNANDO GARCIA SARAY
Especialista ingeniería de fundaciones


PERFILES ESTRATIGRAFICOS DEL SUBSUELO											
Versión: 004		IG - F - 027				Julio de 2019			 Laboratorios de suelos, concretos y pavimentos		
Solicitud No. 026/04/2023											
PROYECTO	REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA					LUGAR	PALMIRA VALLE DEL CAUCA				
CLIENTE	SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO					FECHA	7-jun-23				
LOCALIZACIÓN	MATERIAL INSITU					PERFILES ESTRATIGRAFICOS	SISTEMA USC	X			
OBSERVACION	SONDEO 2						SISTEMA AASHTO	X			
						NORMA	NSR 10: TITULO H				
PROF. Mts	ESTRATO	DESCRIPCION	INDICE DE PLASTICIDAD				CLASIFICACIÓN				
			L.L%	L.P%	I.P%	Humedad nat%	A.A.S.T.H.O	U.S.C	% GRAVA	%ARENA	%FINOS
0,00											
	0,19	CAPA VEGETAL									
1,00											
		ARCILLA DE BAJA PLASTICIDAD COLOR CAFÉ OSCURO CON VETAS GRISES	37,34	19,94	17,41	27,01	A-6	CL	0,00	17,77	82,23
2,00											
	2,60										
3,00		ARCILLA DE BAJA PLASTICIDAD COLOR CAFÉ OSCURO	37,07	23,06	14,02	19,18	A-6	CL	0,65	17,24	82,11
4,00											
	3,50										
5,00		RECHAZO PESA, CONGLOMERADO DE GRAVAS CON ARCILLAS									
6,00											



GINA FONTECHA GUTIERREZ
Analista de laboratorio II



Ing. FERNANDO GARCIA SARAY
Especialista Ingenieria de fundaciones

PERFILES ESTRATIGRAFICOS DEL SUBSUELO											
Versión: 004		IG - F - 027				Julio de 2019			 Laboratorios de suelos, concretos y pavimentos		
Solicitud No. 026/04/2023											
PROYECTO	REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA					LUGAR	PALMIRA VALLE DEL CAUCA				
CLIENTE	SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO					FECHA	7-jun-23				
LOCALIZACIÓN	MATERIAL INSITU					PERFILES ESTRATIGRAFICOS	SISTEMA USC	X			
OBSERVACION	SONDEO 3						SISTEMA AASHTO	X			
						NORMA	NSR 10: TITULO H				
PROF. Mts	ESTRATO	DESCRIPCION	INDICE DE PLASTICIDAD				CLASIFICACIÓN				
			LL%	LP%	IP%	Humedad nat%	A.A.S.T.H.O	U.S.C	% GRAVA	% ARENA	% FINOS
0,00											
	0,20	CAPA VEGETAL									
1,00											
		ARCILLA DE BAJA PLASTICIDAD COLOR BEIGE OSCURO	37,16	20,70	16,46	24,59	A-6	CL	1,89	26,71	71,39
2,00											
	2,30										
		ARCILLA DE BAJA PLASTICIDAD COLOR CAFÉ OSCURO	37,99	18,37	19,62	24,12	A-6	CL	0,00	28,73	71,27
3,00											
	3,50										
4,00											
		RECHAZO PESA, CONGLOMERADO DE GRAVAS CON ARCILLAS									
5,00											
6,00											

Gina Fontecha
GINA FONTECHA GUTIERREZ
 Analista de laboratorio II

Fernando Garcia Saray
Ing. FERNANDO GARCIA SARAY
 Especialista Ingeniería de fundaciones

ENSAYO DE PENETRACION ESTANDAR SPT INSITU

Versión: 004

IG-F-023

Mayo de 2017

IG S.A.S
INGEGAR INGENIERIA S.A.S
Laboratorios de suelos, concretos y pavimentos

Solicitud No.: 026/04/2023

PROYECTO	REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACION DE LOTES, DE PLANTA FISICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA	LUGAR	PALMIRA VALLE DEL CAUCA
CLIENTE	SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO		
FUENTE	MATERIAL INSITU	FECHA	7-jun-23
DESCRIPCION	ARCILLA DE BAJA PLASTICIDAD		
OBSERVACION	NO SE PRESENTARON ALTERACIONES EN EL ENSAYO	NORMA	INV-E-111

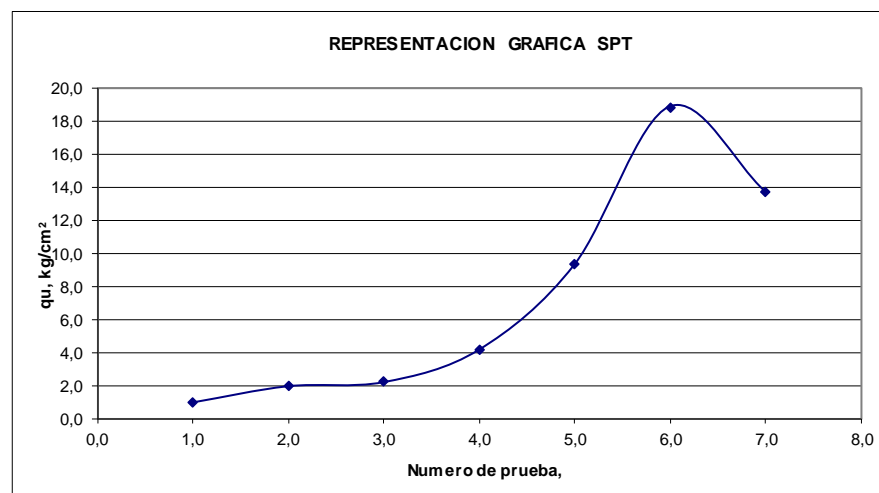
DATOS DEL EQUIPO DE PENETRACION

Peso del Martillo	63,5
Altura de Caída	0,76
Diametro de la punta	5,50
Longitud del tubo	1,40
Longitud de la punta	0,125
Diametro del tubo	2,83

DATOS PARA EL CALCULO Ns (Correccion nº de golpes)

ER (julios)	472,948
ERs (70%ER)	331,06
p'' (Ton/m2)	1,000
Gravedad	9,80
Prof de caída	15

SONDEO	1	1	1	1	1	1	1	
No, prueba	1	2	3	4	5	6	7	
Estrato	2	2	3	3	4	4	4	
Profundidad	0,80-1,25	1,25-1,70	1,70-2,15	2,15-2,60	2,60-3,05	3,05-3,50	3,50-3,65	
P esp (ton/m3)	2,67	2,67	2,67	2,67	2,67	2,67	2,67	
peso (Ton/m2)	3,338	1,202	4,539	2,403	5,741	3,605	6,141	
No, golpes	4	8	9	17	38	77	56	
golpes corregido	2,6	5,2	5,9	11,1	24,7	50,1	36,4	
Vr. Qu (kg/cm ²)	0,978	1,956	2,201	4,157	9,291	18,827	13,692	



Gina Marcela Fontecha

GINA FONTECHA GUTIERREZ
Analista de laboratorio II

Fernando Garcia Saray

Ing. FERNANDO GARCIA SARAY
Especialista ingeniería de fundaciones

ENSAYO DE PENETRACION ESTANDAR SPT INSITU

Versión: 004

IG-F-023

Mayo de 2017

Solicitud No.: 026/04/2023

PROYECTO	REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA	LUGAR	PALMIRA VALLE DEL CAUCA
CLIENTE	SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO	FECHA	7-jun-23
FUENTE	MATERIAL INSITU	NORMA	INV-E-111
DESCRIPCION	ARCILLA DE BAJA PLASTICIDAD		
OBSERVACION	NO SE PRESENTARON ALTERACIONES EN EL ENSAYO		

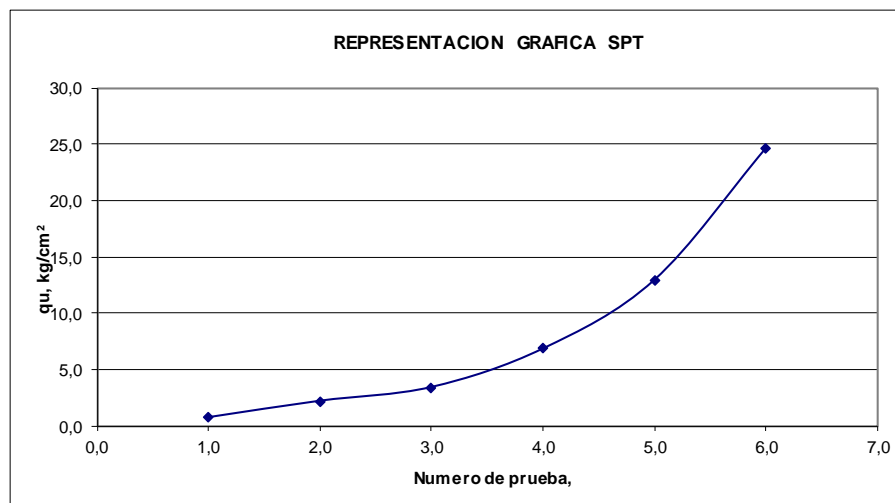
DATOS DEL EQUIPO DE PENETRACION

Peso del Martillo	63,5
Altura de Caída	0,76
Díametro de la punta	5,50
Longitud del tubo	1,40
Longitud de la punta	0,125
Díametro del tubo	2,83

DATOS PARA EL CALCULO Ns (Corrección n° de golpes)

ER (julios)	472,948
ERs (70%ER)	331,06
p'' (Ton/m2)	1,000
Gravedad	9,80
Prof de caída	15

SONDEO	2	2	2	2	2	2		
No, prueba	1	2	3	4	5	6		
Estrato	1	1	1	1	2	2		
Profundidad	0,80-1,25	1,25-1,70	1,70-2,15	2,15-2,60	2,60-3,05	3,05-3,50		
P esp (ton/m3)	2,67	2,67	2,67	2,67	2,67	2,67		
peso (Ton/m2)	3,338	1,202	4,539	2,403	5,741	3,605		
No, golpes	3	9	14	28	53	101		
golpes corregido	2,0	5,9	9,1	18,2	34,5	65,7		
Vr. Qu (kg/cm ²)	0,734	2,201	3,423	6,846	12,959	24,695		



Gina Marcela Fontecha

GINA FONTECHA GUTIERREZ
Analista de laboratorio II

Fernando Garcia Saray

Ing. FERNANDO GARCIA SARAY
Especialista ingeniería de fundaciones

ENSAYO DE PENETRACION ESTANDAR SPT INSITU

Versión: 004

IG-F-023

Mayo de 2017

IG S.A.S
INGEGAR INGENIERIA S.A.S
Laboratorios de suelos, concretos y pavimentos

Solicitud No.: 026/04/2023

PROYECTO	REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA	LUGAR	PALMIRA VALLE DEL CAUCA
CLIENTE	SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO		
FUENTE	MATERIAL INSITU	FECHA	7-jun-23
DESCRIPCION	ARCILLA DE BAJA PLASTICIDAD		
OBSERVACION	NO SE PRESENTARON ALTERACIONES EN EL ENSAYO	NORMA	INV-E-111

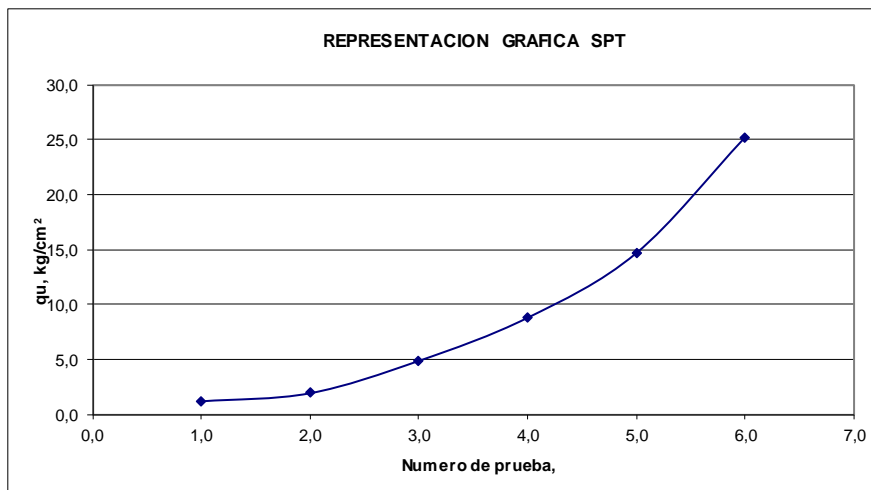
DATOS DEL EQUIPO DE PENETRACION

Peso del Martillo	63,5
Altura de Caída	0,76
Diametro de la punta	5,50
Longitud del tubo	1,40
Longitud de la punta	0,125
Diametro del tubo	2,83

DATOS PARA EL CALCULO Ns (Correccion n° de golpes)

ER (julios)	472,948
ERs (70%ER)	331,06
p'' (Ton/m2)	1,000
Gravedad	9,80
Prof de caída	15

SONDEO	3	3	3	3	3	3	
No, prueba	1	2	3	4	5	6	
Estrato	1	1	1	1	2	2	
Profundidad	0,80-1,25	1,25-1,70	1,70-2,15	2,15-2,60	2,60-3,05	3,05-3,50	
P esp (ton/m3)	2,67	2,67	2,67	2,67	2,67	2,67	
peso (Ton/m2)	3,338	1,202	4,539	2,403	5,741	3,605	
No, golpes	5	8	20	36	60	103	
golpes corregido	3,3	5,2	13,0	23,4	39,0	67,0	
Vr. Qu (kg/cm ²)	1,223	1,956	4,890	8,802	14,670	25,184	



Gina Marcela Fontecha

GINA FONTECHA GUTIERREZ
Analista de laboratorio II

Fernando Garcia Saray

Ing. FERNANDO GARCIA SARAY
Especialista ingeniería de fundaciones

ENSAYO DE PENETRACION ESTANDAR - SPT - FACTORES DE CORRECCIÓN



Versión: 001

IG-F-255

Septiembre de 2021

Solicitud No.: 026/04/2023

PROYECTO: REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA

CLIENTE: SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO

LUGAR: PALMIRA VALLE DEL CAUCA

FECHA: 7/06/2023

DESCRIPCION: ARCILLAS DE BAJA PLASTICIDAD

NORMA: NSR-10

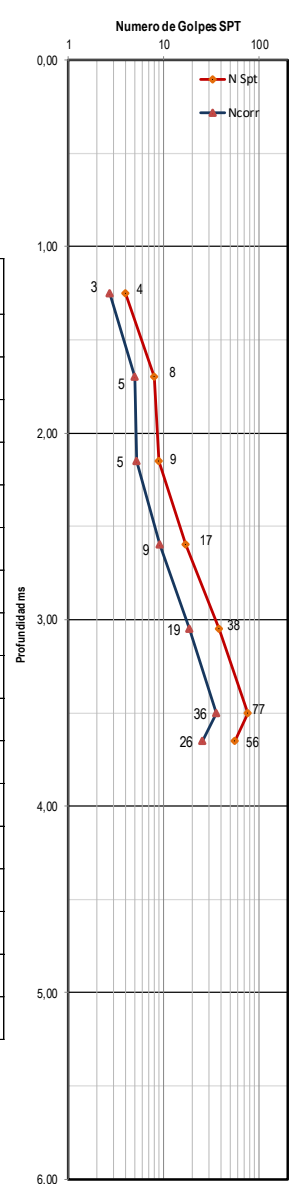
OBSERVACION: N/A

SONDEO: 1




DATOS DEL EQUIPO DE PENETRACION	
Peso del Martillo	70,0
Altura de Caída	76,0
Diametro de la punta	5,80
Seccion de la punta	26,4 cm ²
Peso accesorios	19,29 Kgs
Peso del varillaje	6,06 Kg/ml


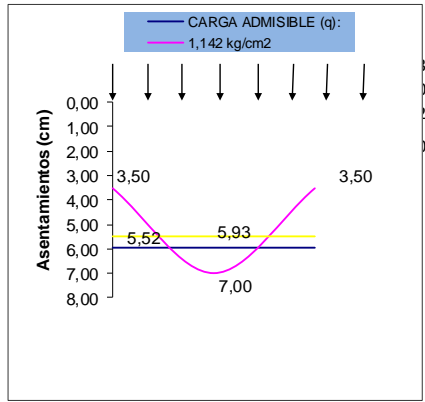


DATOS PARA EL CALCULO Ns (Correccion numero de golpes)	
n1 Factor x energia	0,45
n2 Factor x long de varilla	1,00
n3 Factor x revestimiento	1,00
n4 Factor x diametro	1,00




Altura estrato (mts)	Estrato (Ton/m3)	N.A.F (Ton/m3)	p' (Ton/m2)	N 1	N 2	N. correc 1	N. correc 2	qu (Kg/cm2)
1,25	2,670	0,000	3,3	2	2	1,3	1,3	0,50
1,70	2,670	0,000	4,5	4	4	2,5	2,5	1,00
2,15	2,670	0,000	5,7	4	5	2,3	2,9	1,13
2,60	2,670	0,000	6,9	8	9	4,2	4,8	2,13
3,05	2,670	0,000	8,1	17	21	8,4	10,4	4,75
3,50	2,670	0,000	9,3	35	42	16,3	19,5	9,63
3,65	2,670	0,000	9,7	56		25,5	0,0	7,00









[Signature]
Esp en Ingeniería de Fundaciones

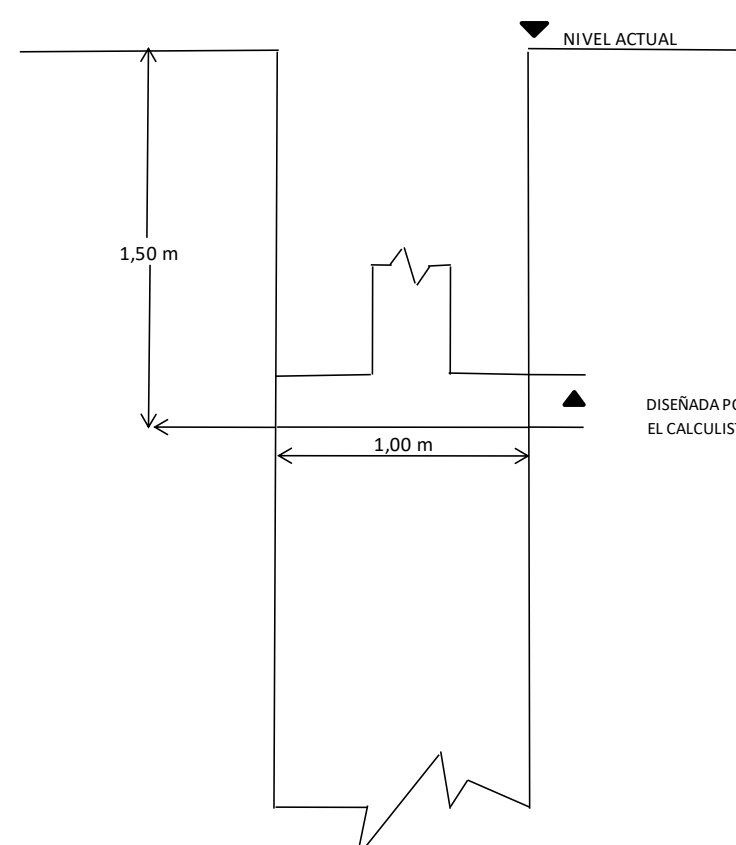


CUADRO DE CAPACIDAD PORTANTE				 INGEGAR INGENIERIA S.A.S Laboratorios de suelos, concretos y pavimentos				
Versión: 003		I G - F - 026		Mayo de 2017				
				Solicitud No.: 026/04/2023				
				NORMA: NSR 10: TITULO H				
PROYECTO	REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA			LUGAR	PALMIRA VALLE DEL CAUCA			
CLIENTE	SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO			FECHA	7-jun-23			
DATOS INICIALES TIPO DE SUELO								
Clasificación: <u>CL</u>				Nc:	<u>14,83</u>			
Peso específico del suelo KN/m ³		<u>26,700</u>		Nq:	<u>6,40</u>			
Cohesión (KN/m ²)		<u>0,960</u>		Ny:	<u>5,39</u>			
Angulo de fricción, (grados)		<u>20,0</u>		F.S.:	<u>3,0</u>			
		CAPACIDAD DE CARGA ULTIMA (KN/m ²)			CAPACIDAD DE CARGA ULTIMA (Kg/cm ²)			
Profundidad del suelo		Diferentes valores de B (m)			Diferentes valores de B (m)			
mts	pies	1,00	1,50	2,00	1,00	1,50	2,00	
0,50	1,64	171,63	207,61	243,59	1,72	2,08	2,44	
1,00	3,28	257,07	293,05	329,03	2,57	2,93	3,29	
1,50	4,92	342,51	378,49	414,47	3,43	3,78	4,14	
2,00	6,56	427,95	463,93	499,91	4,28	4,64	5,00	
2,50	8,20	513,39	549,37	585,35	5,13	5,49	5,85	
3,00	9,84	598,83	634,81	670,79	5,99	6,35	6,71	
4,00	13,12	769,71	805,69	841,67	7,70	8,06	8,42	
6,00	19,69	1111,47	1147,45	1183,43	11,11	11,47	11,83	
CALCULO CAPACIDAD DE CARGA ADMISIBLE (KN/m²)								
Profundidad del suelo		CAPACIDAD DE CARGA ULTIMA (KN/m ²)			CAPACIDAD DE CARGA ULTIMA (Kg/cm ²)			
		Diferentes valores de B, mts			Diferentes valores de B (m)			
mts	pies	1,00	1,50	2,00	1,00	1,50	2,00	
0,50	1,64	57,21	69,20	81,20	0,57	0,69	0,81	
1,00	3,28	85,69	97,68	109,68	0,86	0,98	1,10	
1,50	4,92	114,17	126,16	138,16	1,14	1,26	1,38	
2,00	6,56	142,65	154,64	166,64	1,43	1,55	1,67	
2,50	8,20	171,13	183,12	195,12	1,71	1,83	1,95	
3,00	9,84	199,61	211,60	223,60	2,00	2,12	2,24	
4,00	13,12	256,57	268,56	280,56	2,57	2,69	2,81	
6,00	19,69	370,49	382,48	394,48	3,70	3,82	3,94	
 Gino Fontecha Gutierrez				 Ing. FERNANDO GARCIA SARAY				
GINA FONTECHA GUTIERREZ Analista de laboratorio II				Especialista ingeniería de fundaciones				

CALCULO DE ASENTAMIENTOS TEORICOS			 INGEGAR INGENIERIA S.A.S <small>Laboratorios de suelos, concretos y pavimentos</small>																									
Versión:002	IG-F-142	Mayo de 2017																										
			Solicitud 026/04/2023																									
OBRA:	REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA	NORMA:	NSR 10 AP "H"																									
CLIENTE:	SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO																											
LOCALIZACION:	PALMIRA VALLE DEL CAUCA																											
DESCRIPCION:	ARCILLA DE BAJA PLASTICIDAD																											
FECHA RECIBO:	24-abr-23	FECHA ENSAYO:	7/06/2023																									
<table border="1"> <tr> <td>CARGA ADMISIBLE (q):</td> <td>1,142 kg/cm²</td> <td>1,14 kg/cm²</td> </tr> <tr> <td>MODULO DE YOUNG (E):</td> <td>50 kg/cm²</td> <td>50 kg/cm²</td> </tr> <tr> <td>COEFICIENTE DE POISSON (v):</td> <td>0,30</td> <td>0,30</td> </tr> <tr> <td>ANCHO CIMENTACION (b):</td> <td>1,00 m</td> <td>100 cm</td> </tr> <tr> <td>LARGO CIMENTACION (l):</td> <td>1,00 m</td> <td>100 cm</td> </tr> <tr> <td>m:</td> <td></td> <td>1,00</td> </tr> <tr> <td>lp:</td> <td></td> <td>0,56</td> </tr> <tr> <td>FACTOR DE SEGURIDAD:</td> <td>3,00</td> <td>3,00</td> </tr> </table>					CARGA ADMISIBLE (q):	1,142 kg/cm ²	1,14 kg/cm ²	MODULO DE YOUNG (E):	50 kg/cm ²	50 kg/cm ²	COEFICIENTE DE POISSON (v):	0,30	0,30	ANCHO CIMENTACION (b):	1,00 m	100 cm	LARGO CIMENTACION (l):	1,00 m	100 cm	m:		1,00	lp:		0,56	FACTOR DE SEGURIDAD:	3,00	3,00
CARGA ADMISIBLE (q):	1,142 kg/cm ²	1,14 kg/cm ²																										
MODULO DE YOUNG (E):	50 kg/cm ²	50 kg/cm ²																										
COEFICIENTE DE POISSON (v):	0,30	0,30																										
ANCHO CIMENTACION (b):	1,00 m	100 cm																										
LARGO CIMENTACION (l):	1,00 m	100 cm																										
m:		1,00																										
lp:		0,56																										
FACTOR DE SEGURIDAD:	3,00	3,00																										
<table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">ASENTAMIENTOS</th> <th colspan="4">ASENTAMIENTOS CARGA FLEXIBLE</th> </tr> <tr> <th>CARGA RIGIDA</th> <th>ESQUINA</th> <th>CENTRO</th> <th>VALOR MEDIO</th> <th>CARGA TOTAL</th> </tr> <tr> <td>(cm)</td> <td>(cm)</td> <td>(cm)</td> <td>(cm)</td> <td>(cm)</td> <td>(T)</td> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>5,52</td> <td>3,50</td> <td>7,00</td> <td>5,93</td> <td>11,42</td> <td></td> </tr> </tbody> </table>					ASENTAMIENTOS	ASENTAMIENTOS CARGA FLEXIBLE				CARGA RIGIDA	ESQUINA	CENTRO	VALOR MEDIO	CARGA TOTAL	(cm)	(cm)	(cm)	(cm)	(cm)	(T)	5,52	3,50	7,00	5,93	11,42			
ASENTAMIENTOS	ASENTAMIENTOS CARGA FLEXIBLE																											
	CARGA RIGIDA	ESQUINA	CENTRO	VALOR MEDIO	CARGA TOTAL																							
(cm)	(cm)	(cm)	(cm)	(cm)	(T)																							
5,52	3,50	7,00	5,93	11,42																								
<div style="display: flex; justify-content: space-between;"> <div style="width: 45%;"> <p>Carga flexible :</p> <ul style="list-style-type: none"> • Esquina : $s = q \cdot b \cdot \frac{1 - \nu^2}{E} \cdot I_p$ • Centro : $s = 2 \cdot q \cdot b \cdot \frac{1 - \nu^2}{E} \cdot I_p$ • Valor medio : $s = s(\text{centro}) \cdot 0.848$ <p>Carga rígida :</p> $s = 93\% \cdot s(\text{valor medio})$ </div> <div style="width: 45%;">  </div> </div>																												
 GINA FONTECHA GUTIERREZ Analista de laboratorio II		 Ing. FERNANDO GARCIA SARAY Esp. Ingeniería de fundaciones																										

CLASIFICACION DEL SUELO								 INGEGAR INGENIERIA S.A.S <small>Laboratorios de suelos, concretos y pavimentos</small>				
Versión: 003		IG-F-024			Mayo de 2017							
								Solicitud No.: 026/04/2023				
								Norma: NSR 10 TITULO A 2.4.3				
PROYECTO	REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA						LUGAR	PALMIRA VALLE DEL CAUCA				
CLIENTE	SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO						FECHA	7-jun-23				
SONDEO 1												
TOMA DE MUESTRAS mts	0,80-1,25	1,25-1,70	1,70-2,15	2,15-2,60	2,60-3,05	3,05-3,50	3,50-3,65					
NUMERO DE GOLPES "N"	4	8	9	17	38	77	56					
GOLPES CORREGIDOS "Ni"	2,60	5,20	5,85	11,05	24,70	50,05	36,40					
ESTRATOS "di"	0,45	0,45	0,45	0,45	0,45	0,45	0,45					
di/Ni	0,173	0,087	0,077	0,041	0,018	0,009	0,012					
SUMATORIA	19,41											
TIPO "D"												
<p>Tabla A.2.4-1 Clasificación de los perfiles de suelo</p>												
D	Perfiles de suelos rígidos que cumplan con el criterio de velocidad de la onda de cortante, o					$360 \text{ m/s} > \bar{V}_s \geq 180 \text{ m/s}$						
	perfiles de suelos rígidos que cumplan cualquiera de las dos condiciones					$50 > \bar{N} \geq 15$, o $100 \text{ kPa} (\approx 1 \text{ kgf/cm}^2) > \bar{\sigma}_u \geq 50 \text{ kPa} (\approx 0.5 \text{ kgf/cm}^2)$						
 GINA FONTECHA GUTIERREZ Analista de laboratorio II						 Ing. FERNANDO GARCIA SARAY sp. Ingenieria de fundacione						

CLASIFICACION DEL SUELO							 INGEGAR INGENIERIA S.A.S <small>Laboratorios de suelos, concretos y pavimentos</small>	
Versión: 003		IG-F-024		Mayo de 2017				
							Solicitud No.: 026/04/2023	
							Norma: NSR 10 TITULO A 2.4.3	
PROYECTO	REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA						LUGAR	PALMIRA VALLE DEL CAUCA
CLIENTE	SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO						FECHA	7-jun-23
SONDEO 2								
TOMA DE MUESTRAS mts	0,80-1,25	1,25-1,70	1,70-2,15	2,15-2,60	2,60-3,05	3,05-3,50		
NUMERO DE GOLPES "N"	3	9	14	28	53	101		
GOLPES CORREGIDOS "Ni"	1,95	5,85	9,10	18,20	34,45	65,65		
ESTRATOS "di"	0,45	0,45	0,45	0,45	0,45	0,45		
di/Ni	0,231	0,077	0,049	0,025	0,013	0,007		
SUMATORIA	22,53							
TIPO "D"								
<p>Tabla A.2.4-1 Clasificación de los perfiles de suelo</p>								
D	Perfiles de suelos rígidos que cumplan con el criterio de velocidad de la onda de cortante, o		$360 \text{ m/s} > \bar{V}_s \geq 180 \text{ m/s}$					
	perfiles de suelos rígidos que cumplan cualquiera de las dos condiciones		$50 > \bar{N} \geq 15$, o $100 \text{ kPa} (\approx 1 \text{ kgf/cm}^2) > \bar{q}_u \geq 50 \text{ kPa} (\approx 0.5 \text{ kgf/cm}^2)$					
								
GINA FONTECHA GUTIERREZ Analista de laboratorio II				Ing. FERNANDO GARCIA SARAY sp. Ingeniería de fundacione				

CLASIFICACION DEL SUELO										 INGEGAR INGENIERIA S.A.S <small>Laboratorios de suelos, concretos y pavimentos</small>						
Versión: 003			IG-F-024			Mayo de 2017										
										Solicitud No.: 026/04/2023						
										Norma: NSR 10 TITULO A 2.4.3						
PROYECTO	REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA							LUGAR	PALMIRA VALLE DEL CAUCA							
CLIENTE	SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO						FECHA	7-jun-23								
SONDEO 3																
TOMA DE MUESTRAS mts	0,80-1,25	1,25-1,70	1,70-2,15	2,15-2,60	2,60-3,05	3,05-3,50										
NUMERO DE GOLPES "N"	5	8	20	36	60	103										
GOLPES CORREGIDOS "Ni"	3,25	5,20	13,00	23,40	39,00	66,95										
ESTRATOS "di"	0,45	0,45	0,45	0,45	0,45	0,45										
di/Ni	0,138	0,087	0,035	0,019	0,012	0,007										
SUMATORIA	25,13															
TIPO "D"																
<p>Tabla A.2.4-1 Clasificación de los perfiles de suelo</p> <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td rowspan="2" style="text-align: center; vertical-align: middle;">D</td> <td style="padding: 5px;">Perfiles de suelos rígidos que cumplan con el criterio de velocidad de la onda de cortante, o</td> <td style="text-align: center; padding: 5px;">$360 \text{ m/s} > \bar{v}_s \geq 180 \text{ m/s}$</td> </tr> <tr> <td style="padding: 5px;">perfiles de suelos rígidos que cumplan cualquiera de las dos condiciones</td> <td style="text-align: center; padding: 5px;">$50 > \bar{N} \geq 15, \text{ o}$ $100 \text{ kPa} (\approx 1 \text{ kgf/cm}^2) > \bar{s}_u \geq 50 \text{ kPa} (\approx 0.5 \text{ kgf/cm}^2)$</td> </tr> </table>												D	Perfiles de suelos rígidos que cumplan con el criterio de velocidad de la onda de cortante, o	$360 \text{ m/s} > \bar{v}_s \geq 180 \text{ m/s}$	perfiles de suelos rígidos que cumplan cualquiera de las dos condiciones	$50 > \bar{N} \geq 15, \text{ o}$ $100 \text{ kPa} (\approx 1 \text{ kgf/cm}^2) > \bar{s}_u \geq 50 \text{ kPa} (\approx 0.5 \text{ kgf/cm}^2)$
D	Perfiles de suelos rígidos que cumplan con el criterio de velocidad de la onda de cortante, o	$360 \text{ m/s} > \bar{v}_s \geq 180 \text{ m/s}$														
	perfiles de suelos rígidos que cumplan cualquiera de las dos condiciones	$50 > \bar{N} \geq 15, \text{ o}$ $100 \text{ kPa} (\approx 1 \text{ kgf/cm}^2) > \bar{s}_u \geq 50 \text{ kPa} (\approx 0.5 \text{ kgf/cm}^2)$														
 GINA FONTECHA GUTIERREZ Analista de laboratorio II						 Ing. FERNANDO GARCIA SARAY sp. Ingenieria de fundacione										

ESQUEMA DE CIMENTACION PROPUESTO			INGEGAR INGENIERIA S.A.S Laboratorios de suelos, concretos y pavimentos
Versión: 003	I G - F - 028	Mayo de 2017	
			Solicitud No.: 026/04/2023 NORMA: NSR 10: TITULO H
PROYECTO	REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA	LUGAR	PALMIRA VALLE DEL CAUCA
CLIENTE	SISTEMA NACIONAL DE REGALÍAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO	FECHA	7-jun-23
 <p>The diagram shows a foundation layout with a width of 1.50 m and a length of 1.00 m. It includes a 'NIVEL ACTUAL' (Actual Level) line and a note 'DISEÑADA POR EL CALCULISTA' (Designed by the Engineer). The layout is irregular, with a jagged bottom edge and a jagged top edge within the main rectangular area.</p>			
 GINA MARCELA FONTECHA Analista de laboratorio II		 Ing. FERNANDO GARCIA SARAY Esp. Ingeniería de fundaciones	

24. REGISTRO FOTOGRÁFICO

REGISTRO FOTOGRAFICO			 <p>IGTS S.A.S INGEGAR INGENIERIA S.A.S Laboratorios de suelos, concretos y pavimentos</p>
Versión: 001	IG-F-249	Julio de 2021	

N° Solicitud: 026/04/2023

CLIENTE:	SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO
PROYECTO:	REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA



PERFORACIÓN SONDEO 1




PERFORACIÓN SONDEO 1



PERFORACIÓN SONDEO 1



PERFORACIÓN SONDEO 1

REGISTRO FOTOGRAFICO			 <p>IGT S.A.S INGEGAR INGENIERIA S.A.S Laboratorios de suelos, concretos y pavimentos</p>
Versión: 001	IG-F-249	Julio de 2021	

N° Solicitud: 026/04/2023

CLIENTE:	SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO
PROYECTO:	REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA



PERFORACIÓN SONDEO 2




PERFORACIÓN SONDEO 2



PERFORACIÓN SONDEO 2



PERFORACIÓN SONDEO 2

REGISTRO FOTOGRAFICO			 <p>IGT S.A.S INGEGAR INGENIERIA S.A.S Laboratorios de suelos, concretos y pavimentos</p>
Versión: 001	IG-F-249	Julio de 2021	

N° Solicitud: 026/04/2023

CLIENTE:	SISTEMA NACIONAL DE REGALIAS, GOBERNACIÓN DEL VALLE, INFIVALLE, FONDO MIXTO
PROYECTO:	REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO "ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055", MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA



PERFORACIÓN SONDEO 3



PERFORACIÓN SONDEO 3



PERFORACIÓN SONDEO 3



PERFORACIÓN SONDEO 3

25. CERTIFICADOS DE EXPERIENCIA

Villavicencio, 07 de junio de 2023

Señores:

ALCALDIA MUNICIPAL DE PALMIRA

Valle del Cauca

Yo, **HECTOR FERNANDO GARCIA SARAY** Ingeniero Civil, con Matrícula Profesional N° 25202-087708 de Cundinamarca, debidamente registrado en el consejo profesional nacional de ingeniería, presento el estudio geotécnico de acuerdo con la NORMA COLOMBIANA DE DISEÑO Y CONSTRUCCIÓN SISMO RESISTENTE NSR-10, para el proyecto “REALIZAR LOS ESTUDIOS DE LOCALIZACIÓN DE LOTES, DE PLANTA FÍSICA, DE DISEÑO Y PLANOS, DE IMPACTO AMBIENTAL Y SOSTENIBILIDAD, REQUERIDOS EN LA EVALUACIÓN DE LA ADECUADA INFRAESTRUCTURA PARA LA INNOVACIÓN EN CADA PROYECTO DENOMINADO “ESTUDIO DE PREFACTIBILIDAD PARA LA CREACIÓN DEL DISTRITO DE INNOVACIÓN EN EL VALLE DEL CAUCA IDENTIFICADO CON EL BPIN 2018000100055”, MUNICIPIO DE PALMIRA - VALLE DEL CAUCA” declarando que asumo la responsabilidad por los perjuicios que a causa ellos puedan deducirse, exonerando de cualquier responsabilidad a la Alcaldía Municipal de Palmira – Valle del Cauca.

Cordial Saludo



HECTOR FERNANDO GARCIA SARAY

Ingeniero Civil

Esp. Ingeniería de fundaciones E.C.I

REPÚBLICA DE COLOMBIA
IDENTIFICACIÓN PERSONAL
CÉDULA DE CIUDADANÍA

NUMERO **86.054.553**

GARCIA SARAY

APELLIDOS
HECTOR FERNANDO

NOMBRES

FIRMA



INDICE DERECHO



FECHA DE NACIMIENTO **20-SEP-1977**

VILLAVICENCIO
(META)

LUGAR DE NACIMIENTO

1.70 **A+** **M**

ESTATURA G.S. RH SEXO

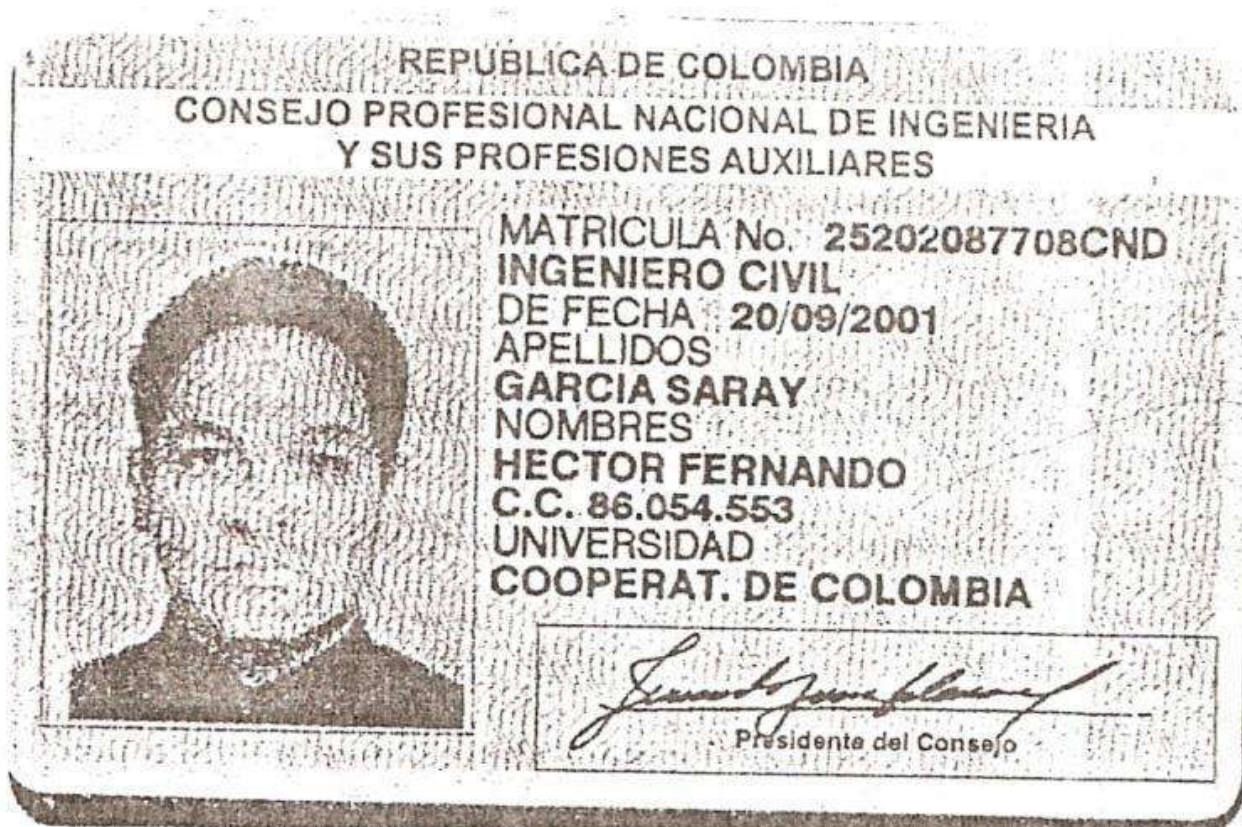
24-ENE-1996 VILLAVICENCIO

FECHA Y LUGAR DE EXPEDICIÓN

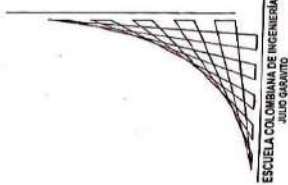
REGISTRADOR NACIONAL
JUAN CARLOS GALINDO VÁCHA



A-5201000-00990182-M-0086054553-20180327 0060473668A 1 9903680030



República de Colombia



La Escuela Colombiana de Ingeniería Julio Garayito

con personería jurídica concedida por el Ministerio de Justicia, según resolución No. 0056 del 19 de enero de 1973

otorgó a

Héctor Fernando García Saray

c.c. 86.554.553 de Villavieja
el día 7 del mes de marzo de 2017

el título de
Especialista en Ingeniería de Fundaciones

En testimonio de ello se expide el presente diploma

Guillermo Cuba Cuenya
Rector

Paul G. J. C.
Secretario General

Yiminity
Presidente del Consejo Directivo

Acta de grado No. 3606

Registro No. 012426

Libro de Diploma No. 01

Folio No. 0219

Bogotá, D. C. 7 de marzo de 2017

**CONSEJO PROFESIONAL NACIONAL DE INGENIERÍA
COPNIA**

EL DIRECTOR GENERAL

CERTIFICA:

1. Que HECTOR FERNANDO GARCIA SARAY, identificado(a) con Cedula de Ciudadanía 86054553, se encuentra inscrito(a) en el Registro Profesional Nacional que lleva esta entidad, en la profesión de INGENIERIA CIVIL con MATRICULA PROFESIONAL 25202-087708 desde el 20 de Septiembre de 2001, otorgado(a) mediante Resolución Nacional 2582.
2. Que el(la) MATRICULA PROFESIONAL es la autorización que expide el Estado para que el titular ejerza su profesión en todo el territorio de la República de Colombia, de conformidad con lo dispuesto en la Ley 842 de 2003.
3. Que el(la) referido(a) MATRICULA PROFESIONAL se encuentra **VIGENTE**
4. Que el profesional no tiene antecedentes disciplinarios ético-profesionales.
5. Que la presente certificación se expide en Bogotá, D.C., a los siete (07) días del mes de Junio del año dos mil veintitres (2023).



Rubén Darío Ochoa Arbeláez

Firma del titular (*)

(*) Con el fin de verificar que el titular autoriza su participación en procesos estables de selección de contratistas. La falta de firma del titular no invalida el Certificado.
El presente es un documento público expedido electrónicamente con firma digital que garantiza su plena validez jurídica y probatoria según lo establecido en la Ley 527 de 1999. Para verificar la firma digital, consulte las propiedades del documento original en formato .pdf.
Para verificar la integridad e inalterabilidad del presente documento consulte en el sitio web https://tramites.copnia.gov.co/Copnia_Microsite/CertificateOfGoodStanding/CertificateOfGoodStandingStart indicado el número del certificado que se encuentra en la esquina superior derecha de este documento.