

Bogotá D.C 26 de Febrero de 2015

Arquitecta:

MARCELA DE LA ROCHE

EKO- ARK Arquitectura Sostenible S.A.S.

La Ciudad

**ASUNTO: CARTA DE RESPONSABILIDAD ESTUDIO DE SUELOS CDI LETICIA
(AMAZONAS)**

Por medio de la presente me hago responsable por la información consignada en el estudio de suelos para el proyecto de la referencia, se basan en el trabajo ejecutado por mí, acorde con la práctica común de la geología y con la cobertura suficiente para definir las condiciones estructurales del proyecto consignada en los entregables siempre y cuando no hayan sido modificados y/o editados y los cuales relaciono a continuación:

1. Investigación de campo
2. Estratigrafía.
3. Ensayos de laboratorio.
4. Análisis de resultados.
5. Conclusiones y recomendaciones.

Agradezco su atención prestada

Cordialmente

HECTOR DANIEL RIOS SORA
INGENIERO GEOLOGO
T.P. 02598 MINMINAS

ESTUDIO DE SUELOS

Y

CIMENTACION

**CENTRO DE EDUCACIÓN INFANTIL (CDI)
COMUNIDAD ETNIA TIKUNA**

KM 6 LETICIA

LETICIA

AMAZONAS

FEBRERO DE 2015

INDICE:

	<u>PAG.</u>
I. INTRODUCCION.	3
II. INVESTIGACION DE CAMPO.	4
III. ESTRATIGRAFIA.	4
IV. ENSAYOS DE LABORATORIO	5
V. ANALISIS DE RESULTADOS	5
VI. CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES.	8
VII. LIMITACIONES	11

A N E X O S

- A. ESQUEMA DE LOCALIZACIÓN Y REGISTRO DE PERFORACIONES.
- B. CUADRO RESUMEN DE RESULTADOS.
- C. MEMORIAS DE CÁLCULO
- D. ENSAYOS DE PLASTICIDAD Y RESISTENCIA DE LOS MATERIALES
- E. REGISTRO FOTOGRAFICO

I. INTRODUCCION

Con el fin de determinar las características geotécnicas de los suelos de fundación para El Centro de Desarrollo Infantil (CDI), de la comunidad etnia Tikuna a construir en el lote ubicado en el Km 6 Leticia (Amazonas), se efectuaron cuatro sondeos (Ver Esquema de localización – Anexo A).

De cada sondeo se obtuvieron muestras alteradas e inalteradas a diferentes profundidades tal como se aprecia en los registros de perforación (Anexo A) y se ejecutaron ensayos de límites de consistencia, granulometrías, humedades naturales, compresiones inconfinadas y ensayo de penetración estándar (SPT) a los suelos representativos de los estratos encontrados.

La edificación a construir tendrá un nivel, con alturas máximas de 5.45 m y su sistema estructural conformado por pórticos en cerchas metálicas apoyadas en columnas de concreto reforzado y su uso será el de centro de enseñanza.

Geomorfológicamente la zona del estudio es plana y los suelos constituyentes están conformados por suelos sedimentarios tipo depósitos aluviales compuestos por arcillas limosas con arena y arenas limosas.

Finalmente se presentan en este informe, las recomendaciones del nivel de cimentación más apropiado para las estructuras, los valores de la capacidad admisible de carga, las deformaciones probables y las recomendaciones de manejo de los suelos.

II. INVESTIGACIÓN DE CAMPO

Con el fin de conocer las características del subsuelo del área a construir, se realizaron cuatro sondeos con profundidades variables entre los 7.0 m y los 8.0 m, localizados como se ilustra en el esquema de localización - Anexo A. En los sondeos se extrajeron muestras alteradas e inalteradas con el fin de efectuar ensayos de laboratorio, clasificar los suelos y hallar la humedad natural de los mismos, así mismo se realizaron ensayos de resistencia con el ensayo de penetración estándar (SPT). Visualmente se reconocieron los suelos cada 20 cm.

III. ESTRATIGRAFIA PROMEDIO

El área de estudio posee diferencias de nivel y espesor de los estratos, sin embargo en aras de dar una idea general del subsuelo, se puede caracterizar la siguiente descripción del perfil estratigráfico promedio:

De: 0.00 a 0.70 m Limo arcilloso gris claro con vetas cafés y rastros orgánicos.

De: 0.70 a 2.50 m. Arcilla limosa con arena gris clara con vetas rojizas y habanas de consistencia firme.

De: 2.50 a 4.50 m. Arcilla limosa con arena gris clara y habana con vetas rojizas y amarillo ocre de consistencia media.

De: 4.50 a 8.00 m. Arena limosa rojiza con vetas grises y amarillo ocre, de densidad suelta.

El nivel freático se encontró a una profundidad aproximada de 5.20 m.

Los perfiles estratigráficos de los sondeos se presentan en el Anexo A.

IV. ENSAYOS DE LABORATORIO

En el laboratorio de suelos se realizaron los ensayos de humedad natural, límites de consistencia (Límite Líquido y Límite Plástico), gradaciones y compresiones inconfinadas. Los valores resultantes de los ensayos se presentan en el Anexo D y en el cuadro **RESUMEN DE RESULTADOS.** (Anexo B)

V. ANALISIS DE RESULTADOS

Con el fin de determinar los sistemas de cimentación adecuados y las características geotécnicas de los suelos se procedieron a calcular diferentes parámetros básicos de los suelos constituyentes, el resumen del análisis realizado fue el siguiente (Ver Memorias de Cálculo – Anexo C)

.- Los suelos superiores del sector hasta una profundidad aproximada de 0.70 m poseen suelos limosos y contenidos orgánicos que los hacen inapropiados para servir de estratos portantes para cimentaciones, a continuación de estas profundidades aparece el estrato portante que consiste en una arcilla limosa con arena gris clara con vetas rojizas y habanas de consistencia firme (Ver Registro de Perforaciones – Anexo A).

.- Los suelos predominantemente cohesivos existentes en el área del estudio se puede asumir que el ángulo de fricción es de cero ($\Phi = 0^\circ$) y por lo tanto $S_u = C_u$, igualmente $S_u = Q_u/2$. Para los suelos friccionantes se utilizó la relación entre Φ (ángulo de fricción interno) y el valor de N (golpes por pie) de Uchida-Hatanaka.

- Para la determinación de los parámetros de elasticidad de los suelos cohesivos se utilizaron las fórmulas de Bowles ($E_s = K * S_u$), considerando los suelos sobreconsolidados con un valor de $K= 300$. Para los suelos friccionantes la relación de N y el módulo de elasticidad para arenas saturadas de Bowles.
- Los índices de consolidación (C_c) con la fórmula de Terzagui-Peck y la relación de vacíos inicial con la relación entre el peso específico y la humedad natural.
- Con todos los datos obtenidos anteriormente se procedió a caracterizar geotécnicamente los diferentes estratos encontrados de los sondeos.(Anexo C).
- La edificación constará de un piso, con cargas máximas de servicio del orden de las 9.7 Ton y mínimas de 4.5 Ton.
- En primera instancia se calcularon las capacidades admisibles netas con las teorías de Hansen y Meyerhof para cimentaciones superficiales tipo zapata o vigas continuas. (Ver Memorias de Cálculo – Cuadros de cálculos de capacidades de Hansen y Meyerhof – Anexo C), obteniéndose los siguientes valores de capacidad admisible neta, utilizando un factor de seguridad indirecta de 3 (tabla H.4.7.1. del NSR-10):

Dimensiones	Capacidad Admisible neta(Ton/m ²)
1.00x1.00 m	11.7
1.50x1.50 m	11.2
2.00x2.00 m	11.0
0.40 m x Continua	11.6

.- Se repitieron los cálculos de capacidad portante considerando los factores mínimos de seguridad geotécnicos básicos (FSGB), para tales cálculos, se utilizaron los esfuerzos no drenados encontrados divididos por el Fsbmu (cohesivos) para cargas de servicio (1.8) y Fsbm (no cohesivos) para cargas de servicio (1.5), de esta forma se encontró que las capacidades en función del FSG (Ver cuadro inferior) son mayores a los calculados con el FSI = 3, con base en esto se adoptan los valores más bajos entre las dos condiciones.

Dimensiones	Capacidad Admisible FSG(Ton/m²)
1.00x1.00 m	20.8
1.50x1.50 m	20.0
2.00x2.00 m	19.6
0.40 m x Continua	20.7

.- También se calcularon los valores de los asentamientos inmediatos y a largo plazo considerando las capacidades admisibles netas:

Dimensiones (m)	C.A.neta (T/m²)	Asent. Inmed. (cm)	Asent. Total (cm)
1.00x1.00	11.7	0.25	2.8
1.50x1.50	11.2	0.45	3.5
2.00x2.00	11.0	0.65	4.2
0.4XCont	11.6	0.27	2.6

- .- El valor de asentamientos diferenciales máximo estarán en un rango aproximado de 0.70 cm, en la eventualidad de utilizar las cargas máximas admisibles.
- .- Se calcularon los valores de los módulos de reacción vertical. (Ver Memorias de Cálculo – Anexo C).

.- Se pueden realizar excavaciones verticales temporales hasta una profundidad de 1.00 m, para profundidades mayores y hasta 2.50 m se recomienda tender 1 H : 4 V. Todos los cortes no temporales deben ser protegidos con empradización o estructuras de concreto.

.- Dada la existencia de arenas limosas saturadas a partir de los 5.20 m, se procedió a analizar la probabilidad de licuefacción.

.- Para la evaluación del potencial de licuación se siguió el procedimiento recomendado en el Boletín técnico No. 44 de la Asociación Colombiana de Ingeniería Sísmica (AIS) y los lineamientos del NSR/10. En resumen en primera instancia se procedió a determinar las características de los depósitos encontrados, tales como granulometría, plasticidad, densidad y presión de confinamiento y luego a escoger las características del sismo tales como aceleración máxima (para el cálculo se adoptó el valor de $A_{max} = 0.08$), finalmente se comparan los esfuerzos de corte inducidos por el sismo y los esfuerzos de corte críticos a los cuales ocurre la licuación. Para determinar estos esfuerzos críticos se utilizaron correlaciones con el ensayo de penetración estándar y depósitos de suelos analizados que han presentado o no licuación durante sismos (se analizó con base en sismos de magnitud $7 \frac{1}{2}$). (Ver memorias de cálculo – Potencial de Licuación - Anexo C)

.- Los cálculos realizados de potencial de licuefacción, muestran que las arenas presentes no son licuables. (Ver memorias de cálculo – Potencial de Licuación - Anexo C).

VI. CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES

Analizados el perfil estratigráfico, el tipo de obras a ejecutar y los resultados de los ensayos de laboratorio y de campo se puede concluir que los suelos superficiales hasta

los 0.70 m son suelos objetables como apoyo de estructuras, el estrato portante aparece en promedio a la anterior profundidad y se trata de una arcilla limosa con arena gris clara con vetas rojizas y habanas de consistencia firme.

Para definir el tipo de cimentación óptimo a adoptar se estudiaron diversas alternativas entre las cuales se consideraron malla de cimentación (ciclópeo y viga corona), vigas "T" invertidas continuas (cimentación continua) y zapatas aisladas.

En vista de las probables cargas a soportar por los cimientos en función del número de pisos, el tipo de estructura y la consistencia de los suelos encontrados, se recomiendan como sistema de cimentación el de zapatas aisladas unidas mediante vigas de amarre y/o vigas "T" invertidas continuas. La capacidad máxima admisible es la mostrada a continuación:

Dimensiones	Capacidad Admisible neta(Ton/m ²)
1.00x1.00 m	11.7
1.50x1.50 m	11.2
2.00x2.00 m	11.0
0.40 m x Continua	11.6

(Ver Memorias de Cálculo - Anexo C).

- Los asentamientos totales se encuentran en un rango entre 2.6 cm y 4.2 cm, dependiendo de las dimensiones de las zapatas y los esfuerzos netos o de contacto (Esf) a nivel de cimentación.
- Los asentamientos diferenciales se pueden encontrar en un rango máximo de 0.70 cm.
(Ver Memorias de Cálculo – Anexo C)

La metodología recomendada a seguir para construir la cimentación en la zona de la edificación es:

Zapatas aisladas con vigas de amarre y /o vigas "T" invertidas

- .- Excavar la zona de cimentación de las zapatas y/o vigas "T" invertidas a una profundidad aproximada de 0.7 m, verificando la aparición del estrato portante (arcilla limosa con arena gris clara con vetas rojizas y habanas de consistencia firme).
- .- Rellenar desde el nivel de aparición del estrato portante hasta la cota de desplante de las zapatas y/o vigas "T" invertidas (mínimo 0.50 m), con concreto ciclópeo (60-40).
- .- Colocar el cimiento cuidando que el refuerzo quede con un recubrimiento mínimo de 7.5 cm.
- Para las zonas de contrapiso se excavaran aproximadamente 0.40 m de profundidad, se colocará un geotextil tejido tipo T 1700 o similar y se llenará hasta las cotas del proyecto con recebo seleccionado compactado en capas no mayores de 0.15 m al 96 % del proctor modificado.
- Las zapatas no deben tener dimensiones menores a 1.00 m y las vigas "T" invertidas menos de 0.40 m.

Todos los suelos expuestos durante la construcción deben protegerse con plásticos para evitar su degradación por los agentes meteorológicos.

Se debe evitar la interceptación de cursos naturales de agua y realizar un correcto manejo

de las aguas superficiales.

Según el Código Colombiano de Construcciones Sismo Resistentes (NS-10) el proyecto se encuentra ubicado en una zona de riesgo sísmico bajo y el tipo de suelo encontrado corresponde a un "D". Los parámetros sísmicos para esta zona son:

$$A_a = 0.05 \quad A_v = 0.05 \quad F_a = 1.6 \quad F_v = 2.4$$

VII. LIMITACIONES

Las conclusiones y recomendaciones del presente informe están basadas en los resultados de la investigación del sub-suelo suministrados por la firma Ingeniería y Geología Ltda y la información suministrada sobre las características del proyecto. Si durante el diseño o construcción se encuentran condiciones del sub-suelo o estructurales diferentes a los considerados en este estudio, se deberá informar al ingeniero de suelos para estudiar las modificaciones o adiciones que sean necesarias.

Hector Daniel Ríos Sora
HECTOR DANIEL RIOS SORA
INGENIERO GEOLOGO
T.P. 02598 MINMINAS

A N E X O A

**E S Q U E M A D E
L O C A L I Z A C I O N**

Y

**R E G I S T R O
D E P E R F O R A C I O N E S**

PERFIL ESTRATIGRAFICO

PROYECTO: KILOMETRO 6 VIA LETICIA - TARAPACA
CONSTRUCCION CDI

LOCALIZACION:
FECHA INFORME: enero-15
PROFUNDIDAD TOTAL: 8,00

SONDEO No.	1	DESCRIPCION	Hum.	Muestra		OBSERVACIONES
				Nat. (%)	WL-IP (%)	
PROF. (m)	MUESTRA No.	DESCRIPCION	Nat. (%)	WL-IP (%)	Qu K/cm ²	OBSERVACIONES PENETROMETRO S.P.T.
		LIMO ARCILLOSO GRIS CLARO CON VETAS CAFES OXIDADAS				
1,00			34,9	55,2 - 26,4	1,01	MH-CH
2,00		ARCILLA LIMOSA CON ARENA GRIS CLARO, CON PEQUEÑAS VETAS ROJIZAS Y HABANAS DE CONSISTENCIA FIRME	39,1	56,2 - 29,4	1,10	MH-CH
3,00		ARCILLA LIMO ARENOSA GRIS CLARO Y HABANO CON PEQUEÑAS VETAS ROJIZAS Y AMARILLO OCRE DE CONSISTENCIA FIRME	40,3	50,1 - 25,2	1,49	CH
4,00		ARCILLA LIMOSA CON ARENA, PEQUEÑAS VETAS GRISES Y AMARILLO OCRE DE CONSISTENCIA MEDIA	39,8	34,9 - 11,5	0,83	CL-ML
5,00		ARENA LIMOSA FINA ROJIZA CON PEQUEÑAS VETAS GRISES Y AMARILLO OCRE SUELTA		NL - NP		SP-SM N=3 Golpes/pie
6,00						
			NIVEL F. AL INICIAR (m): 5,20 NIVEL F. AL FINALIZAR (m): 5,20			

PERFIL ESTRATIGRAFICO

PROYECTO: KILOMETRO 6 VIA LETICIA - TARAPACA
CONSTRUCCION CDI

LOCALIZACION:

FECHA INFORME: enero-15
PROFUNDIDAD TOTAL: 8,00

SONDEO No. 1

PROF. (m)	MUESTRA No.	DESCRIPCION	Hum. Nat. (%)	Muestra		OBSERVACIONES PENETROMETRO S.P.T.
				WL-IP (%)	Qu K/cm ²	
7,00		ARENA LIMOSA FINA ROJIZA CON PEQUEÑAS VETAS GRISES Y AMARILLO OCRE SUELTAS	41,4	NL - NP		SMd N=2 Golpes/pie
8,00		ARENA LIMOSA FINA GRIS VERSADA SUELTA				
9,00		FIN DEL SONDEO				
10,00						
11,00						
12,00						
NIVEL F. AL INICIAR (m): 5,20 NIVEL F. AL FINALIZAR (m): 5,20						

PERFIL ESTRATIGRAFICO

PROYECTO: KILOMETRO 6 VIA LETICIA - TARAPACA
CONSTRUCCION CDI

LOCALIZACION:

FECHA INFORME: enero-15
PROFUNDIDAD TOTAL: 7,00

SONDEO No. 2

PROF. (m)	MUESTRA No.	DESCRIPCION	Hum. Nat. (%)	Muestra		OBSERVACIONES PENETROMETRO S.P.T.
				WL-IP (%)	Qu K/cm ²	
		LIMO ARCILLOSO GRIS CLARO CON VETAS CAFES OXIDADAS				
1,00		ARCILLA LIMOSA CON ARENA GRIS CLARO CON PEQUEÑAS VETAS ROJIZAS Y HABANAS DE CONSISTENCIA FIRME	35,0	62,0 - 32,0	1,32	MH-CH
2,00		ARCILLA LIMO ARENOSA GRIS CLARO Y HABANO CON PEQUEÑAS VETAS ROJIZAS Y AMARILLO OCRE DE CONSISTENCIA MEDIA	39,0		1,19	
3,00		LIMO ARCILLOSO CON ARENA ROJIZA CON PEQUEÑAS VETAS GRISES Y AMARILLO OCRE DE CONSISTENCIA MEDIA	36,0	49,0 - 24,0	0,92	ML-CL
4,00		ARENA LIMOSA FINA ROJIZA CON PEQUEÑAS VETAS GRISES Y AMARILLO OCRE, SUELTA	41,0	46,0 - 19,0	0,70	ML-CL
5,00			38,0	NL - NP		SMd N=3 Golpes/pie
6,00						
NIVEL F. AL INICIAR (m): 5,20 NIVEL F. AL FINALIZAR (m): 5,20						

PERFIL ESTRATIGRAFICO

PROYECTO: KILOMETRO 6 VIA LETICIA - TARAPACA
CONSTRUCCION CDI

LOCALIZACION:

FECHA INFORME: enero-15
PROFUNDIDAD TOTAL: 7,00

SONDEO No. 2

PROF. (m)	MUESTRA No.	DESCRIPCION	Hum. Nat. (%)	Muestra		OBSERVACIONES PENETROMETRO S.P.T.
				WL-IP (%)	Qu K/cm ²	
7,00		ARENA LIMOSA ROJIZA CON PEQUEÑAS VETAS GRISES Y AMARILLO OCRE, SUELTA	39,0	NL - NP		SMd N=3 Golpes/pie
7,00		FIN DEL SONDEO				
8,00						
9,00						
10,00						
11,00						
12,00						
				NIVEL F. AL INICIAR (m): 5,20 NIVEL F. AL FINALIZAR (m): 5,20		

PERFIL ESTRATIGRAFICO

PROYECTO: KILOMETRO 6 VIA LETICIA - TARAPACA
CONSTRUCCION CDI

LOCALIZACION:

FECHA INFORME: enero-15
PROFUNDIDAD TOTAL: 7,00

SONDEO No. 3

PROF. (m)	MUESTRA No.	DESCRIPCION	Hum. Nat. (%)	Muestra		OBSERVACIONES PENETROMETRO S.P.T.
				WL-IP (%)	Qu K/cm ²	
1,00		LIMO ARCILLOSO GRIS CLARO CON VETAS CAFES OXIDADAS	35,9	60,0 - 30,0	1,07	MH-CH
2,00		ARCILLA LIMOSA CON ARENA GRIS CLARO CON PEQUEÑAS VETAS ROJIZAS Y HABANAS DE CONSISTENCIA FIRME	39,5		1,21	
3,00		ARCILLA LIMO ARENOSA GRIS CLARO Y HABANO CON PEQUEÑAS VETAS ROJIZAS Y AMARILLO OCRE DE CONSISTENCIA MEDIA	37,5	51,0 - 35,0	0,91	MH-CH
4,00		LIMO ARCILLOSO CON ARENA ROJIZA, PEQUEÑAS VETAS GRISES Y AMARILLO OCRE DE CONSISTENCIA MEDIA	39,6	40,0 - 15,0	0,85	ML-CL
5,00		ARENA LIMOSA FINA ROJIZA CON PEQUEÑAS VETAS GRISES Y AMARILLO OCRE, SUELTA	39,2	NL-NP		SMd N=3Golpes/pie
6,00						
NIVEL F. AL INICIAR (m): 5,20 NIVEL F. AL FINALIZAR (m): 5,20						

PERFIL ESTRATIGRAFICO

PROYECTO: KILOMETRO 6 VIA LETICIA - TARAPACA
CONSTRUCCION CDI

LOCALIZACION:

FECHA INFORME: enero-15
PROFUNDIDAD TOTAL: 7,00

SONDEO No. 3

PROF. (m)	MUESTRA No.	DESCRIPCION	Hum. Nat. (%)	Muestra		OBSERVACIONES PENETROMETRO S.P.T.
				WL-IP (%)	Qu K/cm ²	
7,00		ARENA LIMOSA FINA ROJIZA CON PEQUEÑAS VETAS GRISES Y AMARILLO OCRE, SUELTA	41,4	NL-NP		SMd N=2 Golpes/pie
7,00		FIN DEL SONDEO				
8,00						
9,00						
10,00						
11,00						
12,00						

NIVEL F. AL INICIAR (m): 5,20 — NIVEL F. AL FINALIZAR (m): 5,20

PERFIL ESTRATIGRAFICO

PROYECTO: KILOMETRO 6 VIA LETICIA - TARAPACA
CONSTRUCCION CDI

LOCALIZACION:

FECHA INFORME: enero-15
PROFUNDIDAD TOTAL: 7,00

SONDEO No. 4

PROF. (m)	MUESTRA No.	DESCRIPCION	Hum. Nat. (%)	Muestra		OBSERVACIONES PENETROMETRO S.P.T.
				WL-IP (%)	Qu K/cm ²	
		LIMO ARCILLOSO GRIS CLARO CON VETAS CAFES OXIDADAS				
1,00			51,6	60,4 - 30,8	1,07	MH-CH
2,00		ARCILLA LIMOSA CON ARENA GRIS CLARO CON PEQUEÑAS VETAS ROJIZAS Y HABANAS DE CONSISTENCIA FIRME			1,21	
3,00		ARCILLA LIMO ARENOSA GRIS CLARO Y HABANO CON PEQUEÑAS VETAS ROJIZAS Y AMARILLO OCRE DE CONSISTENCIA MEDIA	33,5	51,0 - 24,9	0,91	MH-CH
4,00		ARCILLA LIMOSA CON ARENA ROJIZA CON PEQUEÑAS VETAS GRISES Y AMARILLO OCRE DE CONSISTENCIA MEDIA	38,7	40,3 - 15,4	0,85	CL-ML
5,00		ARENA LIMOSA FINA ROJIZA CON PEQUEÑAS VETAS GRISES Y AMARILLO OCRE, SUELTA	38,9	NL - NP		SMd N=3Golpes/pie
6,00						
NIVEL F. AL INICIAR (m): 5,20 — NIVEL F. AL FINALIZAR (m): 5,20						

PERFIL ESTRATIGRAFICO

PROYECTO: KILOMETRO 6 VIA LETICIA - TARAPACA
CONSTRUCCION CDI

LOCALIZACION:

FECHA INFORME: enero-15
PROFUNDIDAD TOTAL: 7,00

SONDEO No. 4

PROF. (m)	MUESTRA No.	DESCRIPCION	Hum. Nat. (%)	Muestra		OBSERVACIONES PENETROMETRO S.P.T.
				WL-IP (%)	Qu K/cm ²	
7,00		ARENA LIMOSA FINA ROJIZA CON PEQUEÑAS VETAS GRISES Y AMARILLO OCRE, SUELTA	40,7	NL-NP		N=3 Golpes/pie
7,00		FIN DEL SONDEO				
8,00						
9,00						
10,00						
11,00						
12,00						

NIVEL F. AL INICIAR (m): 5,20 — NIVEL F. AL FINALIZAR (m): 5,20

M. P. 02598 Ministerio de Minas y Energía
ing. Geólogo MECÍTOR DANIEL RIOS S.

LAWRENCE, L. G.

PROYECTO DE
CONSTRUCCIÓN
DE LA PLANTA DE
REFINACIÓN DE PETRÓLEO
EN EL ESTADO DE
SANTO DOMINGO, REPÚBLICA
DOMINICANA.

卷之三



A N E X O B

C U A D R O D E

R E S U M E N E S

CUADRO DE RESUMEN DE RESULTADOS

PROYECTO: CONSTRUCCION CDI _ Km. 6 _ VIA LETICIA - TARAPACA (AMAZONAS)

A N E X O C

M E M O R I A S D E C A L C U L O

HOJA DE CÁLCULO

Código: F2-003

Versión: 007

Vigencia: Julio 24 de 2014

Página 1 de 18

OBRA :

CDI. VETICIA

ESTUDIO DE:

Ej C

FECHA:

30/11/15

REALIZADO POR:

GM.

APROBADO POR:

SM.

Capacidad Admisible

$$D_F = 0.7 \text{ m}$$

$$\gamma_l = 1.6 \text{ T/m}^3$$

$$H_{0.7} = 2.50 \text{ m}$$

$$\bar{q}_m = 10 \text{ T/m}^2 \quad \text{si } \theta = 0 \Rightarrow s_m = c_m = 0$$

$$c_m = s_m = 10/2 = 5.0 \text{ T/m}^2 \quad \gamma = 1.8 \text{ T/m}^3$$

$$H_{2.50} = 4.50 \text{ m}$$

$$\bar{q}_m = 8 \text{ T/m}^2 \quad \text{si } \theta = 0 \Rightarrow s_m = c_m = 0$$

$$c_m = s_m = 8/2 = 4.0 \text{ T/m}^2 \quad \gamma = 1.8 \text{ T/m}^3$$

$$H_{4.50} = 9.0 \text{ m}$$

$$N = 2 \text{ gpa} \quad \gamma = 1.85 \text{ T/m}^3$$

$$\theta = \sqrt{20 \times 2^2 + 15} = 21^\circ \text{ inclinada - Atanata}$$

Salidas de la capazidad según las teorías
de Mohr-Coulomb

$$FSI = 3 \quad q = 1.12 \text{ T/m}^2$$

B(m)	L(m)	Qmax (T/m ²)	Qact (T/m ²)	Fact. red (T/m ²)
1.0	1.0	36.3	12.1	11.7
1.5	1.5	34.8	11.6	11.2
2.0	2.0	34.1	11.4	11.0
0.4	cont.	36.0	12.0	11.6

HOJA DE CÁLCULO

Código: F2-003

Versión: 007

Vigencia: Julio 24 de 2014

Página 2 de 18

FECHA:

30/1/15

OBRA: CDI - LETICIA

REALIZADO POR:

GM.

ESTUDIO DE: SJC

APROBADO POR:

GM

Factor de Seguridad Góspic

H07-2.5

$$S_u = C_u = 5.0 \text{ T/m}^2 \quad FSG_{Rm} = 1.8$$

$$S_a = \frac{S_u}{1.8} \quad S_a = \frac{5.0}{1.8} = 2.8 \text{ T/m}^2$$

H7.5 - 4.5

$$S_u = C_u = 4.0 \text{ T/m}^2 \quad FSG_{Rm} = 1.8$$

$$S_a = \frac{S_u}{1.8} \quad S_a = \frac{4.0}{1.8} = 2.2 \text{ T/m}^2$$

H4.5 - 8.0

$$\phi = 21^\circ \quad S = C + \gamma \tan \phi \quad c = b \Rightarrow$$

$$S = \gamma + \gamma \tan 21^\circ \quad \gamma = 6 \times 18 = 10.8 \text{ T/m}^2 \quad FSG_B = 1.5$$

$$S = 10.8 + \gamma \tan 21^\circ \quad S = 4.15 \text{ T/m}^2 \quad S_a = \frac{4.15}{1.5} = 2.77 \text{ T/m}^2$$

$$\phi_a = \arctan \left(\frac{2.77}{10.8} \right) \quad \phi_a = 14^\circ$$

Columnas - 6 $c_s + S_a \rightarrow \phi_a$, se toman:

B(m)	L(m)	$C_u (FSG)(\text{T/m}^2)$	$S_a (FSC)(\text{T/m}^2)$
------	------	---------------------------	---------------------------

1.0	1.0	20.3	11.7
-----	-----	------	------

1.5	1.5	20.0	11.2
-----	-----	------	------

2.0	2.0	19.6	11.0
-----	-----	------	------

0.9	int.	20.7	11.6
-----	------	------	------

Si adopto los valores con FSI

HOJA DE CÁLCULO

Código: F2-003

Versión: 007

Vigencia: Julio 24 de 2014

Página 3 de 18

OBRA :	CDI - LETICIA	FECHA:	30/11/15
ESTUDIO DE:	SJ C	REALIZADO POR:	GM

Análisis del Asentamiento

H0.7 - 2.5

$$\bar{w} \% = 60\%$$

$$c_c = (0.009)(60-10) = 0.45 \text{ (Pa.k)}$$

$$DSC = 4$$

$$c_f = 0.45/8 = 0.056$$

$$W_n = 36\% \quad G_s = 2.7 \quad S = 97\% \quad C = \frac{2.7 \times 0.36}{0.97} = 1.0$$

$$E_s = 5 \times 300 = 1500 \text{ T/m}^2 \quad (\text{Bd} \sim 5)$$

H2.5 - 4.5

$$\bar{w} \% = 40\%$$

$$c_c = 0.27 \text{ (Pa.k)}$$

$$DSC = 2$$

$$c_f = 0.27/2 = 0.038$$

$$W_n = 40\% \quad G_s = 2.7 \quad S = 98\% \quad C = \frac{2.7 \times 0.4}{0.98} = 1.1$$

$$E_s = 4 \times 300 = 1200 \text{ T/m}^2$$

H4.5 +

$$N = 2 \quad E_s = 250(2+1.5) = 4250 \text{ kPa}$$

$$E_s = 425 \text{ T/m}^2$$

De los anexos adjuntos:

B (cm)	(cm)	Nº (T/m ²)	ΔH _{nm} (cm)	ΔH _{nt} (cm)
1.0	1.0	11.7	0.25	2.8
1.5	1.5	11.2	0.45	3.5
2.0	2.0	11.0	0.65	4.2
0.4	const.	11.6	0.27	2.6

$$DEF. \Delta H = 0.7 \text{ cm}$$

HOJA DE CÁLCULO

Código: F2-003

Versión: 007

Vigencia: Julio 24 de 2014

Página 4 de 18

OBRA :

CDI - Leticia

ESTUDIO DE :

S, C

FECHA:

30/11/15

G.M

REALIZADO POR:

G.M.

APROBADO POR:

M3 del Río Roacón Vertical

B(m) KV (T/m³)

1.0

710

1.5

320

2.0

260

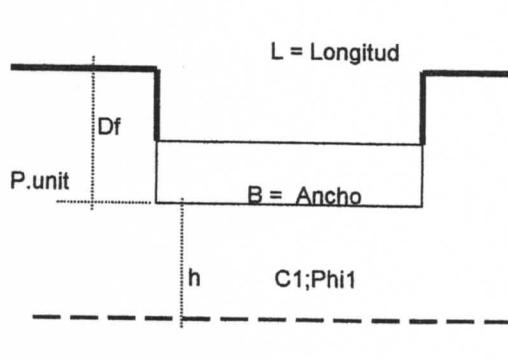
0.4

440

CAPACIDAD DE CARGA MEYERHOF

5/18

OBRA : EDIFICACIÓN C.D.I. Km 6. LETICIA-TARAPACA (AMAZONAS)



B	L	C1	Phi1	C2	Phi2	h	Df	P.unit.
1	1	5	0	4	0	1,8	0,7	1,6

$$H = 0.5 * B * \tan(45 + \Phi/2) \quad H = 0,5$$

$H \leq h \implies$ Si $H > h$ existe influencia del estrato 2

$\Phi = \text{N/A}$ Φ ponderado

$C = \text{N/A}$ Cohesión ponderada ($2*c_1+c_2$)

$\Phi (\text{cal}) = 0,00$ $C (\text{calc}) = 5$

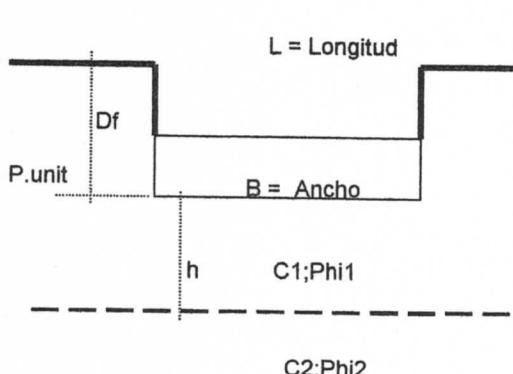
$$q_{ult} = c(N_c)(s_c)(d_c) + q(N_q)(s_q)(d_q) + 0.5(P.\text{unit})(B)(N_\gamma)(s_\gamma)(d_\gamma)$$

Nc	Nq	N γ
5,14	1,00	0,00

$$q = 1,12$$

sc	dc	sq	dq	s γ	d γ
1,200	1,140	1,000	1,000	1,000	1,000

$$q_{ult} = 36,3 \quad \text{Ton/m}^2$$



B	L	C1	Phi1	C2	Phi2	h	Df	P.unit.
1,5	1,5	5	0	4	0	1,8	0,7	1,6

$$H = 0.5 * B * \tan(45 + \Phi/2) \quad H = 0,75$$

$H \leq h \implies$ Si $H > h$ existe influencia del estrato 2

$\Phi = \text{N/A}$ Φ ponderado

$C = \text{N/A}$ Cohesión ponderada ($2*c_1+c_2$)

$\Phi (\text{cal}) = 0,00$ $C (\text{calc}) = 5$

$$q_{ult} = c(N_c)(s_c)(d_c) + q(N_q)(s_q)(d_q) + 0.5(P.\text{unit})(B)(N_\gamma)(s_\gamma)(d_\gamma)$$

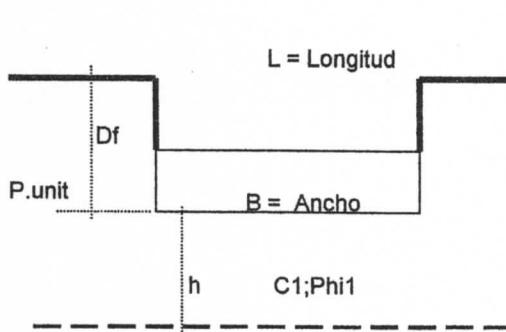
Nc	Nq	N γ
5,14	1,00	0,00

$$q = 1,12$$

sc	dc	sq	dq	s γ	d γ
1,200	1,093	1,000	1,000	1,000	1,000

$$q_{ult} = 34,8 \quad \text{Ton/m}^2$$

CAPACIDAD DE CARGA MEYERHOF



B	L	C1	Phi1	C2	Phi2	h	Df	P.unit.
2	2	5	0	4	0	1,8	0,7	1,6

$$H = 0.5 * B * \tan(45 + \Phi/2) \quad H = 1$$

$H \leq h \implies$ Si $H > h$ existe influencia del estrato 2

Phi = N/A Phi ponderado

C = N/A Cohesión ponderada ($2*c_1+c_2$)

Phi (cal)= 0,00 C (calc)= 5

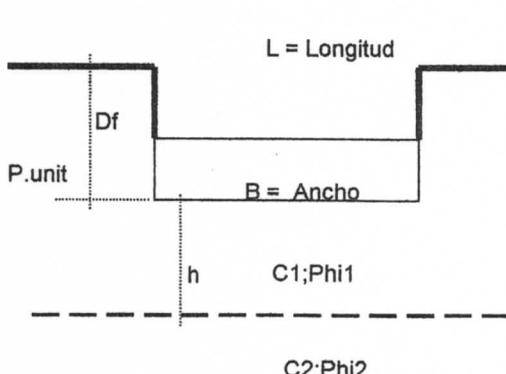
$$q_{ult} = c(N_c)(s_c)(d_c) + q(N_q)(s_q)(d_q) + 0.5(P.unit)(B)(N_g)(s_g)(d_g)$$

Nc	Nq	Ny
5,14	1,00	0,00

$$q = 1,12$$

sc	dc	sq	dq	s _g	d _g
1,200	1,070	1,000	1,000	1,000	1,000

$$Q_{ult} = 34,1 \text{ Ton/m}^2$$



B	L	C1	Phi1	C2	Phi2	h	Df	P.unit.
0,4	15	5	0	4	0	1,8	0,7	1,6

$$H = 0.5 * B * \tan(45 + \Phi/2) \quad H = 0,2$$

$H \leq h \implies$ Si $H > h$ existe influencia del estrato 2

Phi = N/A Phi ponderado

C = N/A Cohesión ponderada ($2*c_1+c_2$)

Phi (cal)= 0,00 C (calc)= 5

$$q_{ult} = c(N_c)(s_c)(d_c) + q(N_q)(s_q)(d_q) + 0.5(P.unit)(B)(N_g)(s_g)(d_g)$$

Nc	Nq	Ny
5,14	1,00	0,00

$$q = 1,12$$

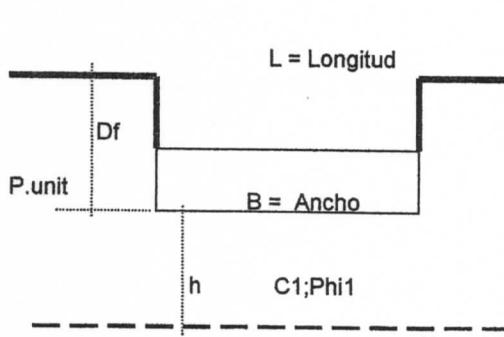
sc	dc	sq	dq	s _g	d _g
1,005	1,350	1,000	1,000	1,000	1,000

$$Q_{ult} = 36,0 \text{ Ton/m}^2$$

CAPACIDAD DE CARGA HANSEN

7/18

JBRA : EDIFICACIÓN C.D.I. Km 6. LETICIA-TARAPACA (AMAZONAS)



B	L	C1	Phi1	C2	Phi2	h	Df	P.unit.
1	1	5	0	4	0	1,8	0,7	1,6

$$H = 0.5 * B * \tan(45 + \Phi/2) \quad H = 0,5$$

$H \leq h \implies$ Si $H > h$ existe influencia del estrato 2

Φ = N/A Φ ponderado

C = N/A Cohesión ponderada ($2*c_1+c_2$)

Φ (cal)= 0,00 C (calc)= 5

$q_{ult} = c(N_c)(s_c)(d_c) + q(N_q)(s_q)(d_q) + 0.5(P.unit)(B)(N_g)(s_g)(d_g)$ Suelo (Φ -c)
 $q_{ult} = S_u(N_c)(1+s'c+d'c) + q$ Suelo Φ = 0

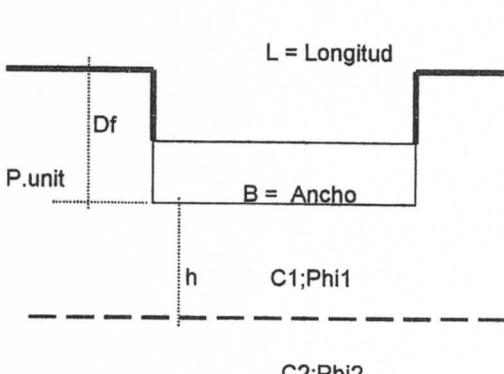
Nc	Nq	Ng
5,14	1,00	0,00

$$q = 1,12$$

sc	dc	sq	dq	s _γ	d _γ
N/A	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A

s'c	d'c
0,200	0,280

$$Q_{ult} = 39,2 \text{ Ton/m}^2$$



B	L	C1	Phi1	C2	Phi2	h	Df	P.unit.
1,5	1,5	5	0	4	0	1,8	0,7	1,6

$$H = 0.5 * B * \tan(45 + \Phi/2) \quad H = 0,75$$

$H \leq h \implies$ Si $H > h$ existe influencia del estrato 2

Φ = N/A Φ ponderado

C = N/A Cohesión ponderada ($2*c_1+c_2$)

Φ (cal)= 0,00 C (calc)= 5

$q_{ult} = c(N_c)(s_c)(d_c) + q(N_q)(s_q)(d_q) + 0.5(P.unit)(B)(N_g)(s_g)(d_g)$ Suelo (Φ -c)
 $q_{ult} = S_u(N_c)(1+s'c+d'c) + q$ Suelo Φ = 0

Nc	Nq	Ng
5,14	1,00	0,00

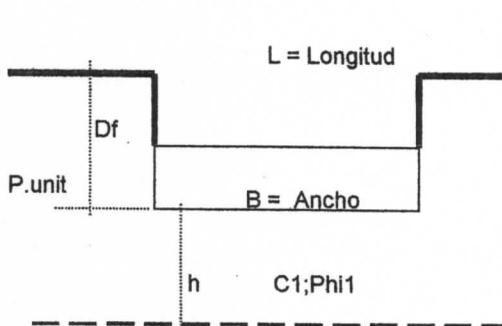
$$q = 1,12$$

sc	dc	sq	dq	s _γ	d _γ
N/A	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A

s'c	d'c
0,200	0,187

$$Q_{ult} = 36,8 \text{ Ton/m}^2$$

CAPACIDAD DE CARGA HANSEN



B	L	C1	Phi1	C2	Phi2	h	Df	P.unit.
2	2	5	0	4	0	1,8	0,7	1,6

$$H = 0.5 * B * \tan(45 + \Phi/2) \quad H = 1$$

$H \leq h \implies$ Si $H > h$ existe influencia del estrato 2

$\Phi_i = N/A$ Φ_i ponderado

$C_i = N/A$ Cohesión ponderada ($2*c_1+c_2$)

$\Phi_i (\text{cal}) = 0,00$ $C_i (\text{calc}) = 5$

$$\begin{aligned} q_{ult} &= c(N_c)(s_c)(d_c) + q(N_q)(s_q)(d_q) + 0.5(P.\text{unit})(B)(N_\gamma)(s_\gamma)(d_\gamma) && \text{Suelo } (\Phi_i - c) \\ q_{ult} &= S_u(N_c)(1+s'c+d'c) + q && \text{Suelo } \Phi_i = 0 \end{aligned}$$

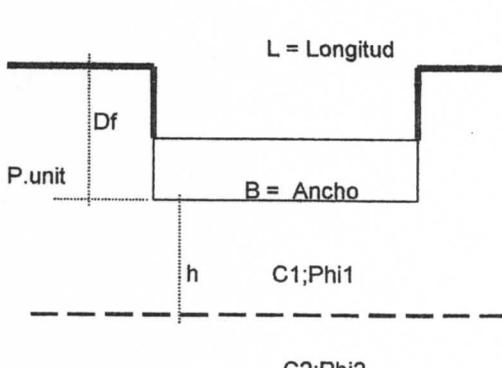
N _c	N _q	N _γ
5,14	1,00	0,00

$$q = 1,12$$

s _c	d _c	s _q	d _q	s _γ	d _γ
N/A	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A

s' _c	d' _c
0,200	0,140

$$q_{ult} = 35,6 \quad \text{Ton/m}^2$$



B	L	C1	Phi1	C2	Phi2	h	Df	P.unit.
0,4	15	5	0	4	0	1,8	0,7	1,6

$$H = 0.5 * B * \tan(45 + \Phi/2) \quad H = 0,2$$

$H \leq h \implies$ Si $H > h$ existe influencia del estrato 2

$\Phi_i = N/A$ Φ_i ponderado

$C_i = N/A$ Cohesión ponderada ($2*c_1+c_2$)

$\Phi_i (\text{cal}) = 0,00$ $C_i (\text{calc}) = 5$

$$\begin{aligned} q_{ult} &= c(N_c)(s_c)(d_c) + q(N_q)(s_q)(d_q) + 0.5(P.\text{unit})(B)(N_\gamma)(s_\gamma)(d_\gamma) && \text{Suelo } (\Phi_i - c) \\ q_{ult} &= S_u(N_c)(1+s'c+d'c) + q && \text{Suelo } \Phi_i = 0 \end{aligned}$$

N _c	N _q	N _γ
5,14	1,00	0,00

$$q = 1,12$$

s _c	d _c	s _q	d _q	s _γ	d _γ
N/A	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A

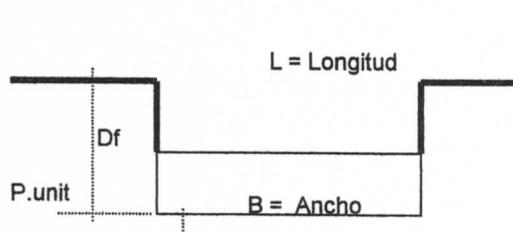
s' _c	d' _c
0,005	0,421

$$q_{ult} = 37,8 \quad \text{Ton/m}^2$$

CAPACIDAD DE CARGA MEYERHOF

9/18

OBRAS : EDIFICACIÓN C.D.I. Km 6. LETICIA-TARAPACA (AMAZONAS)



B	L	C1	Phi1	C2	Phi2	h	Df	P.unit.
1	1	2,8	0	2,2	0	1,8	0,7	1,6

$$H = 0.5 * B * \tan(45 + \Phi/2) \quad H = 0,5$$

$H \leq h \implies$ Si $H > h$ existe influencia del estrato 2

$\Phi = \text{N/A}$ Φ ponderado

$C = \text{N/A}$ Cohesión ponderada ($2*c_1+c_2$)

$\Phi (\text{cal}) = 0,00$ $C (\text{calc}) = 2,8$

$$q_{ult} = c(N_c)(s_c)(d_c) + q(N_q)(s_q)(d_q) + 0.5(P.\text{unit})(B)(N_\gamma)(s_\gamma)(d_\gamma)$$

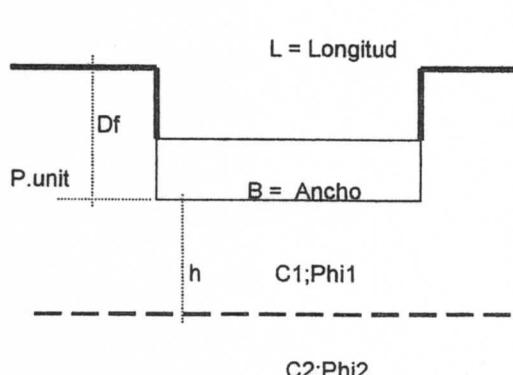
N _c	N _q	N _γ
5,14	1,00	0,00

$$q = 1,12$$

s _c	d _c	s _q	d _q	s _γ	d _γ
1,200	1,140	1,000	1,000	1,000	1,000

Q _{ult} = 20,8	Ton/m ²
-------------------------	--------------------

F56



B	L	C1	Phi1	C2	Phi2	h	Df	P.unit.
1,5	1,5	2,8	0	2,2	0	1,8	0,7	1,6

$$H = 0.5 * B * \tan(45 + \Phi/2) \quad H = 0,75$$

$H \leq h \implies$ Si $H > h$ existe influencia del estrato 2

$\Phi = \text{N/A}$ Φ ponderado

$C = \text{N/A}$ Cohesión ponderada ($2*c_1+c_2$)

$\Phi (\text{cal}) = 0,00$ $C (\text{calc}) = 2,8$

$$q_{ult} = c(N_c)(s_c)(d_c) + q(N_q)(s_q)(d_q) + 0.5(P.\text{unit})(B)(N_\gamma)(s_\gamma)(d_\gamma)$$

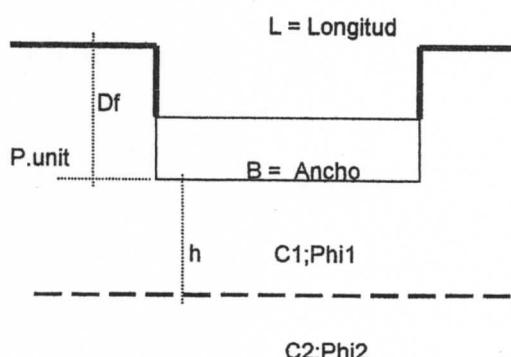
N _c	N _q	N _γ
5,14	1,00	0,00

$$q = 1,12$$

s _c	d _c	s _q	d _q	s _γ	d _γ
1,200	1,093	1,000	1,000	1,000	1,000

Q _{ult} = 20,0	Ton/m ²
-------------------------	--------------------

CAPACIDAD DE CARGA MEYERHOF



B	L	C1	Phi1	C2	Phi2	h	Df	P.unit.
2	2	2,8	0	2,2	0	1,8	0,7	1,6

$$H = 0.5 * B * \tan(45 + \Phi/2) \quad H = 1$$

$H \leq h \implies$ Si $H > h$ existe influencia del estrato 2

$\Phi = N/A$ Φ ponderado

$C = N/A$ Cohesión ponderada ($2*c_1+c_2$)

$\Phi (cal) = 0,00$ $C (calc) = 2,8$

$$q_{ult} = c(N_c)(s_c)(d_c) + q(N_q)(s_q)(d_q) + 0.5(P.unit)(B)(N_g)(s_g)(d_g)$$

Nc	Nq	Ng
5,14	1,00	0,00

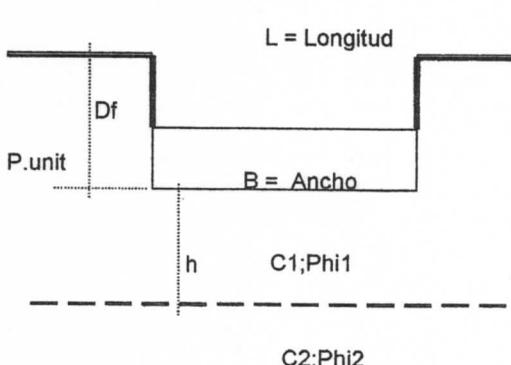
$$q = 1,12$$

sc	dc	sq	dq	s _g	d _g
1,200	1,070	1,000	1,000	1,000	1,000

$$q_{ult} = 19,6$$

Ton/m²

FS 6



B	L	C1	Phi1	C2	Phi2	h	Df	P.unit.
0,4	15	2,8	0	2,2	0	1,8	0,7	1,6

$$H = 0.5 * B * \tan(45 + \Phi/2) \quad H = 0,2$$

$H \leq h \implies$ Si $H > h$ existe influencia del estrato 2

$\Phi = N/A$ Φ ponderado

$C = N/A$ Cohesión ponderada ($2*c_1+c_2$)

$\Phi (cal) = 0,00$ $C (calc) = 2,8$

$$q_{ult} = c(N_c)(s_c)(d_c) + q(N_q)(s_q)(d_q) + 0.5(P.unit)(B)(N_g)(s_g)(d_g)$$

Nc	Nq	Ng
5,14	1,00	0,00

$$q = 1,12$$

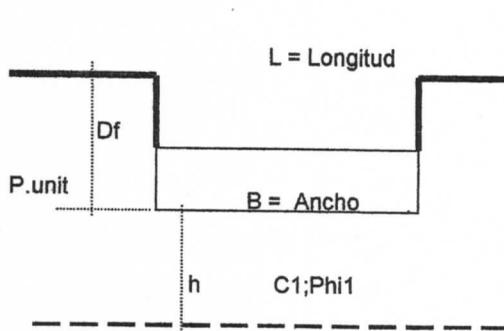
sc	dc	sq	dq	s _g	d _g
1,005	1,350	1,000	1,000	1,000	1,000

$$q_{ult} = 20,7$$

Ton/m²

CAPACIDAD DE CARGA HANSEN

OBRA : EDIFICACIÓN C.D.I. Km 6. LETICIA-TARAPACA (AMAZONAS)



B	L	C1	Phi1	C2	Phi2	h	Df	P.unit.
1	1	2,8	0	2,2	0	1,8	0,7	1,6

$$H = 0.5 * B * \tan(45 + \Phi/2) \quad H = 0,5$$

$H \leq h \implies$ Si $H > h$ existe influencia del estrato 2

$\Phi_i = N/A$ Phi ponderado

$C = N/A$ Cohesión ponderada ($2*c_1+c_2$)

$\Phi_i (\text{cal}) = 0,00$ $C (\text{calc}) = 2,8$

$$\begin{aligned} q_{ult} &= c(N_c)(s_c)(d_c) + q(N_q)(s_q)(d_q) + 0.5(P.\text{unit})(B)(N_g)(s_g)(d_g) && \text{Suelo (Phi-c)} \\ q_{ult} &= S_u(N_c)(1+s'c+d'c) + q && \text{Suelo Phi = 0} \end{aligned}$$

N _c	N _q	N _g
5,14	1,00	0,00

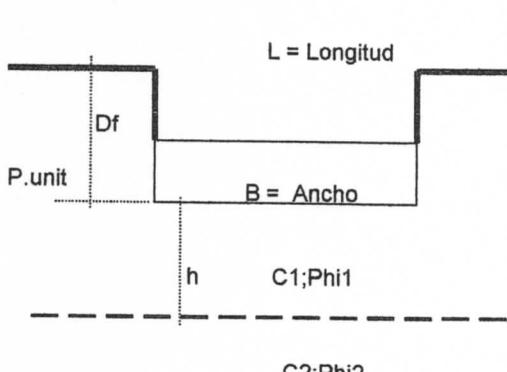
$$q = 1,12$$

s _c	d _c	s _q	d _q	s _g	d _g
N/A	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A

s' _c	d' _c
0,200	0,280

$$q_{ult} = 22,4 \text{ Ton/m}^2$$

FSG



B	L	C1	Phi1	C2	Phi2	h	Df	P.unit.
1,5	1,5	2,8	0	2,2	0	1,8	0,7	1,6

$$H = 0.5 * B * \tan(45 + \Phi/2) \quad H = 0,75$$

$H \leq h \implies$ Si $H > h$ existe influencia del estrato 2

$\Phi_i = N/A$ Phi ponderado

$C = N/A$ Cohesión ponderada ($2*c_1+c_2$)

$\Phi_i (\text{cal}) = 0,00$ $C (\text{calc}) = 2,8$

$$\begin{aligned} q_{ult} &= c(N_c)(s_c)(d_c) + q(N_q)(s_q)(d_q) + 0.5(P.\text{unit})(B)(N_g)(s_g)(d_g) && \text{Suelo (Phi-c)} \\ q_{ult} &= S_u(N_c)(1+s'c+d'c) + q && \text{Suelo Phi = 0} \end{aligned}$$

N _c	N _q	N _g
5,14	1,00	0,00

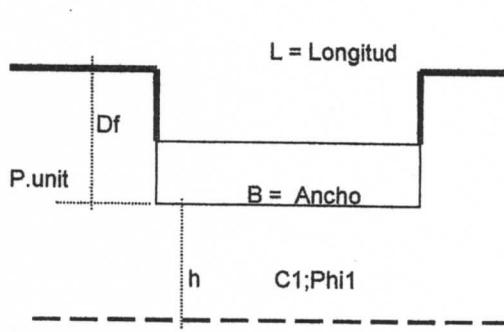
$$q = 1,12$$

s _c	d _c	s _q	d _q	s _g	d _g
N/A	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A

s' _c	d' _c
0,200	0,187

$$q_{ult} = 21,1 \text{ Ton/m}^2$$

CAPACIDAD DE CARGA HANSEN



B	L	C1	Phi1	C2	Phi2	h	Df	P.unit.
2	2	2,8	0	2,2	0	1,8	0,7	1,6

$$H = 0.5 * B * \tan(45 + \Phi/2) \quad H = 1$$

$H \leq h \implies$ Si $H > h$ existe influencia del estrato 2

$\Phi_i = N/A$ Φ_i ponderado

$C_i = N/A$ Cohesión ponderada ($2*c_1+c_2$)

$\Phi_i (\text{cal}) = 0,00$ $C_i (\text{calc}) = 2,8$

$$\begin{aligned} q_{ult} &= c(N_c)(s_c)(d_c) + q(N_q)(s_q)(d_q) + 0.5(P.\text{unit})(B)(N_\gamma)(s_\gamma)(d_\gamma) && \text{Suelo } (\Phi_i - c) \\ q_{ult} &= S_u(N_c)(1+s'c+d'c) + q && \text{Suelo } \Phi_i = 0 \end{aligned}$$

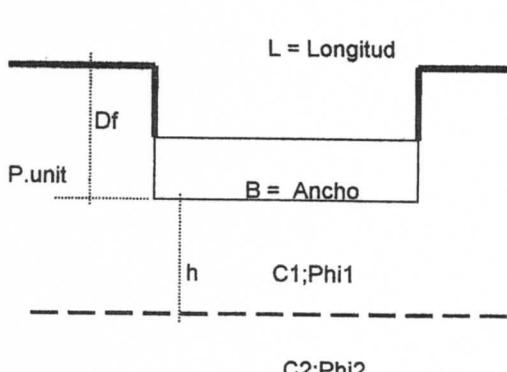
Nc	Nq	Nγ
5,14	1,00	0,00

$$q = 1,12$$

sc	dc	sq	dq	sγ	dγ	s'c	d'c
N/A	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A	0,200	0,140

$$Q_{ult} = 20,4 \text{ Ton/m}^2$$

FSG



B	L	C1	Phi1	C2	Phi2	h	Df	P.unit.
0,4	15	2,8	0	2,2	0	1,8	0,7	1,6

$$H = 0.5 * B * \tan(45 + \Phi/2) \quad H = 0,2$$

$H \leq h \implies$ Si $H > h$ existe influencia del estrato 2

$\Phi_i = N/A$ Φ_i ponderado

$C_i = N/A$ Cohesión ponderada ($2*c_1+c_2$)

$\Phi_i (\text{cal}) = 0,00$ $C_i (\text{calc}) = 2,8$

$$\begin{aligned} q_{ult} &= c(N_c)(s_c)(d_c) + q(N_q)(s_q)(d_q) + 0.5(P.\text{unit})(B)(N_\gamma)(s_\gamma)(d_\gamma) && \text{Suelo } (\Phi_i - c) \\ q_{ult} &= S_u(N_c)(1+s'c+d'c) + q && \text{Suelo } \Phi_i = 0 \end{aligned}$$

Nc	Nq	Nγ
5,14	1,00	0,00

$$q = 1,12$$

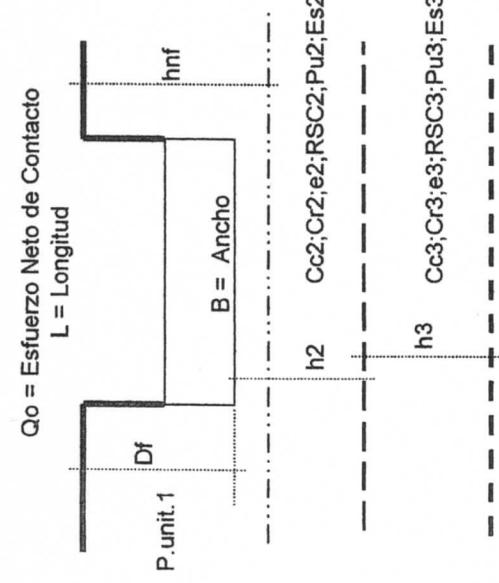
sc	dc	sq	dq	sγ	dγ	s'c	d'c
N/A	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A	0,005	0,421

$$Q_{ult} = 21,6 \text{ Ton/m}^2$$

CALCULO DE ASENTAMIENTOS INMEDIATOS Y POR CONSOLIDACION

OBRA :

EDIFICACIÓN C.D.I. Km 6. LETICIA-TARAPACA (AMAZONAS)



DATOS PARA CALCULO DE ASENTAMIENTOS INMEDIATOS

B	L	Df	Qo	Es2	Es3	Es4	h2	h3	M.Pois
1	1	0,7	11,7	1500	1200	425	1,8	2	0,45

$$H = \boxed{5} \quad \text{Si no se entra el valor de espesor de analisis se toma} = 5B$$

$$B' = 0,50 \quad L' = 0,50 \quad M = 1,00 \quad N = 10,00$$

$$I1 = 0,2007 \quad I2 = 0,016 \quad If = 0,734$$

$$Es(\text{pro}) = 1122 \quad Is = 0,204$$

$$\Delta Hi = 0,0025$$

DATOS PARA CALCULO DE ASENTAMIENTOS POR CONSOLIDACION

Cc2	Cr2	e2	Cc3	Cr3	e3	Cc4	Cr4	e4	hnf
0,45	0,056	1	0,27	0,038	1,1				5,2

RSC2	RSC3	RSC4	Pu1	Pu2	Pu3	Pu4	P.u(W)
4	2	1	1,6	1,8	1,8	1,85	1

$$p'o(2) = 2,74 \quad p'o(3) = 6,16 \quad p'o(4) = 9,07$$

CUADRO DE INCREMENTOS DE ESFUERZOS (NEWMARK) Y DEFORMACIONES POR CONSOLIDACION

NIVEL	M	N	A	B	Qv	Qv(Pro)	H (sc)	H (nc)	Ht(2)
0,00					11,70				
0,90	0,5556	0,5556	0,7418	0,4762	4,54	5,2286	0,023	0	0,023
1,80	0,2778	0,2778	0,2667	0,1434	1,53				
1,80	0,2778	0,2778	0,2667	0,1434	1,53				
2,80	0,1786	0,1786	0,1198	0,0618	0,68	0,7682	0,002	0	0,002
3,80	0,1316	0,1316	0,0669	0,034	0,38				
3,80	0,1316	0,1316	0,0669	0,034	0,38				
4,40	0,1136	0,1136	0,0503	0,0255	0,28	0,2876	0	0	0
5,00	0,1	0,1	0,0392	0,0198	0,22				

$$\Delta Hc = 0,025$$

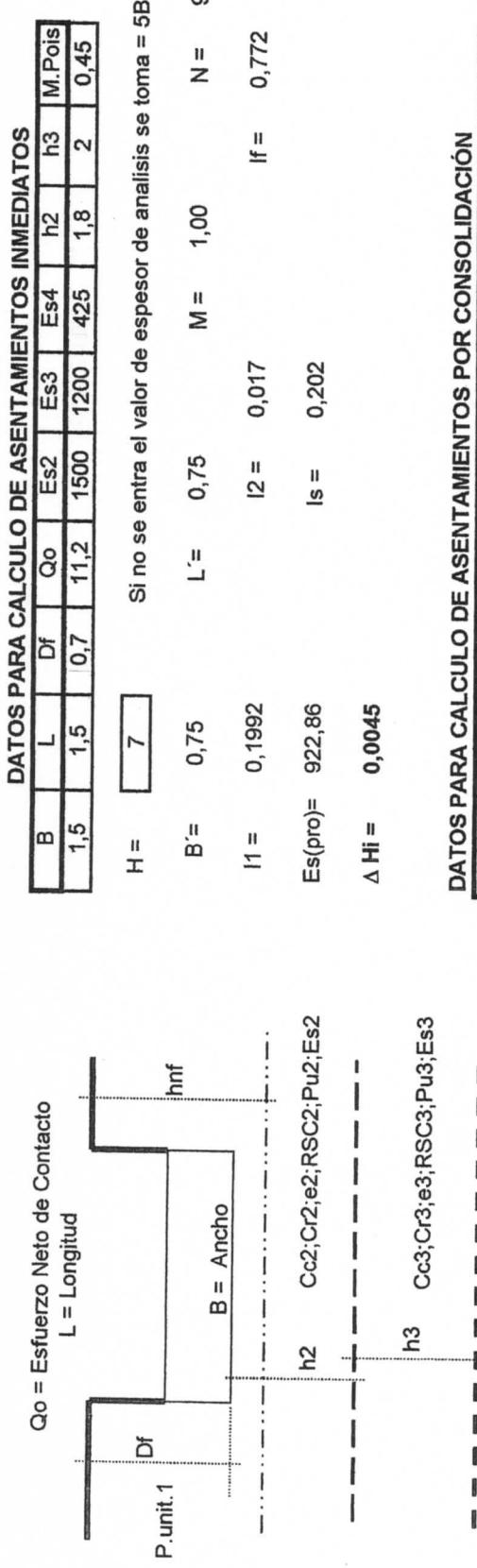
$$\Delta H (i+c) = \Delta Hi + \Delta Hc = 0,002 + 0,025 = 0,028$$

OBSERVACIONES:

13
18

CALCULO DE ASENTAMIENTOS INMEDIATOS Y POR CONSOLIDACIÓN

OBRA : EDIFICACIÓN C.D.I. Km 6. LETICIA-TARAPACA (AMAZONAS)



DATOS PARA CALCULO DE ASENTAMIENTOS INMEDIATOS

B	L	Df	Qo	Es2	Es3	Es4	h2	h3	M.Pois
1,5	1,5	0,7	11,2	1500	1200	425	1,8	2	0,45

$$H = 7 \quad \text{Si no se entra el valor de espesor de análisis se toma} = 5B$$

DATOS PARA CALCULO DE ASENTAMIENTOS POR CONSOLIDACIÓN

Cc2	Cr2	e2	Cc3	Cr3	e3	Cc4	Cr4	e4	hnf
0,45	0,056	1	0,27	0,038	1,1				5,2

Cc4;Cr4,e4;RSC4;Pu4;Es4

RSC2	RSC3	RSC4	Pu1	Pu2	Pu3	Pu4	P.u(W)
4	2	1	1,6	1,8	1,8	1,85	1

$$p'o(2) = 2,74 \quad p'o(3) = 6,16 \quad p'o(4) = 10,02$$

CUADRO DE INCREMENTOS DE ESFUERZOS (NEWMARK) Y DEFORAMACIONES POR CONSOLIDACION

NIVEL	M	N	A	B	Qv	Qv(Pro)	H (sc)	H (nc)	Ht(2)
0,00					11,20				
0,90	0,8333	0,8333	1,0607	0,8445	6,79	6,8741	0,027	0	0,027
1,80	0,4167	0,4167	0,5098	0,2969	2,88				
1,80	0,4167	0,4167	0,5098	0,2969	2,88				
2,80	0,2679	0,2679	0,2504	0,134	1,37	1,5234	0,003	0	0,003
3,80	0,1974	0,1974	0,1445	0,075	0,78				
3,80	0,1974	0,1974	0,1445	0,075	0,78				
5,40	0,1389	0,1389	0,0743	0,0379	0,40	0,4371	0	0	0
7,00	0,1071	0,1071	0,0449	0,0227	0,24				

$$\Delta H_c = 0,031$$

$$\Delta H (i+c) = \Delta H_i + \Delta H_c = 0,005 + 0,031 = 0,035$$

OBSERVACIONES:

CALCULO DE ASENTAMIENTOS INMEDIATOS Y POR CONSOLIDACION

OBRA :

EDIFICACIÓN C.D.I. Km 6. LETICIA-TARAPACA (AMAZONAS)

$Q_o = \text{Esfuerzo Neto de Contacto}$

$L = \text{Longitud}$

$D_f = \text{Ancho}$

$P_{unit.1}$

h_{nf}

$B = \text{Ancho}$

D_f

h_3

$Cc3;Cr3;e3;RSC3;Pu3;Es3$

h_2

$Cc2;Cr2;e2;RSC2;Pu2;Es2$

h_1

$Cc2;Cr2;e2;RSC2;Pu2;Es2$

h_0

$Cc4;Cr4;e4;RSC4;Pu4;Es4$

DATOS PARA CALCULO DE ASENTAMIENTOS INMEDIATOS

B	L	Df	Qo	Es2	Es3	Es4	h2	h3	M.Pois
2	2	0,7	11	1500	1200	425	1,8	2	0,45

$$H = \boxed{8} \quad \text{Si no se entra el valor de espesor de análisis se toma = } 5B$$

$$B' = 1,00 \quad L' = 1,00 \quad M = 1,00 \quad N = 8,00$$

$$l_1 = 0,1954 \quad l_2 = 0,02 \quad f = 0,799$$

$$Es(\text{pro}) = 860,63 \quad l_s = 0,199$$

$$\Delta H_i = 0,0065$$

DATOS PARA CALCULO DE ASENTAMIENTOS POR CONSOLIDACION

Cc2	Cr2	e2	Cc3	Cr3	e3	Cc4	Cr4	e4	hnf
0,45	0,056	1	0,27	0,038	1,1				5,2

$Cc4;Cr4;e4;RSC4;Pu4;Es4$

RSC2	RSC3	RSC4	Pu1	Pu2	Pu3	Pu4	P.u(W)
4	2	1	1,6	1,8	1,8	1,85	1

$$p'\alpha(2) = 2,74 \quad p'\alpha(3) = 6,16 \quad p'\alpha(4) = 10,45$$

CUADRO DE INCREMENTOS DE ESFUERZOS (NEWMARK) Y DEFORMACIONES POR CONSOLIDACION

NIVEL	M	N	A	B	Qv	Qv(Pro)	H (sc)	H (nc)	H(2)
0,00					11,00				
0,90	1,1111	1,1111	1,1865	1,1707	8,25	8,0465	0,03	0	0,03
1,80	0,5556	0,5556	0,7418	0,4762	4,26				
1,80	0,5556	0,5556	0,7418	0,4762	4,26				
2,80	0,3571	0,3571	0,4039	0,2267	2,21	2,4002	0,005	0	0,005
3,80	0,2632	0,2632	0,2428	0,1296	1,30				
3,80	0,2632	0,2632	0,2428	0,1296	1,30				
5,90	0,1695	0,1695	0,1086	0,0559	0,58	0,6546	0	0	0
8,00	0,125	0,125	0,0606	0,0308	0,32				

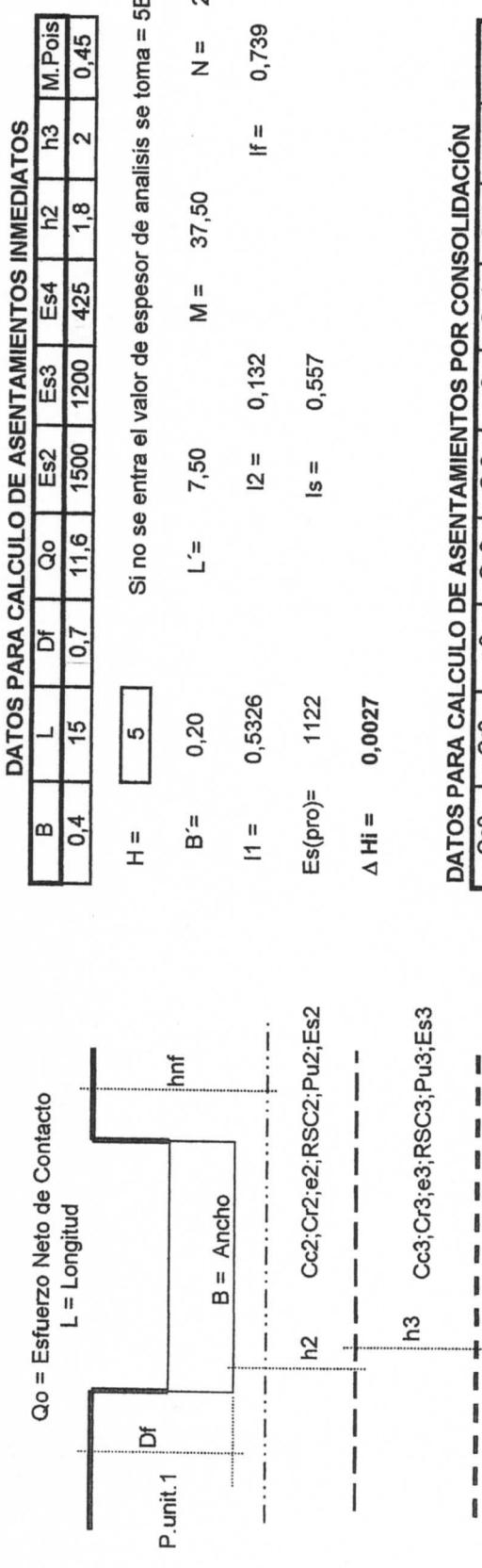
$$\Delta H_c = 0,035$$

$$\Delta H (i+c) = \Delta H_i + \Delta H_c = 0,006 + 0,035 = 0,042$$

OBSERVACIONES:

CALCULO DE ASENTAMIENTOS INMEDIATOS Y POR CONSOLIDACIÓN

OBRA : EDIFICACIÓN C.D.I. Km 6. LETICIA-TARAPACA (AMAZONAS)



DATOS PARA CALCULO DE ASENTAMIENTOS POR CONSOLIDACIÓN

Cc2	Cr2	e2	Cc3	Cr3	e3	Cc4	Cr4	e4	hnf
0,45	0,056	1	0,27	0,038	1,1				5,2

RSC2	RSC3	RSC4	Pu1	Pu2	Pu3	Pu4	P.u(W)
4	2	1	1,6	1,8	1,8	1,85	1

$$p'o(2) = 2,74 \quad p'o(3) = 6,16 \quad p'o(4) = 9,07$$

CUADRO DE INCREMENTOS DE ESFUERZOS (NEWMARK) Y DEFORMACIONES POR CONSOLIDACION

NIVEL	M	N	A	B	Q _v	Q _v (Pro)	H (sc)	H (nc)	H(t2)
0,00					11,60				
0,90	0,22222	8,33333	0,42666	0,4342	3,18	4,3232	0,021	0	0,021
1,80	0,11111	4,16667	0,2251	0,2152	1,63				
1,80	0,11111	4,16667	0,2251	0,2152	1,63				
2,80	0,0714	2,6786	0,1495	0,1336	1,05	1,0949	0,003	0	0,003
3,80	0,0526	1,9737	0,1128	0,0938	0,76				
3,80	0,0526	1,9737	0,1128	0,0938	0,76				
4,40	0,0455	1,7045	0,0983	0,0784	0,65	0,6564	0	0	
5,00	0,04	1,5	0,0869	0,0665	0,57				

$$\Delta H_c = 0,023$$

$$\Delta H (i+c) = \Delta H_i + \Delta H_c = 0,003 + 0,023 = 0,026$$

OBSERVACIONES:

POTENCIAL DE LICUACIÓN DATOS DE ENTRADA

PROYECTO:

$$\begin{aligned} l &= \\ Aa &= \\ Fa &= \end{aligned}$$

EDIFICACIÓN C.D.I. Km 6. LETICIA-TARAPACA (AMAZONAS)

Gen
SONDEO=

Efficiencia del equipo (%) =	45	Nivel Freat.=	5,2
Nivel inicial cálculo(m) =	4,5		
Peso Unitario suelo (t/m ³)=	1,75		

NOTA:

SÍ EL ESTRATO ES ARCIOSO O ARQUITECTÓNICO SE COLOCARÁ EL DECO UNITARIO EN EL

OBSERVACIONES —

A N E X O D

**ENSAYOS DE
CLASIFICACION Y
RESISTENCIA DE LOS
MATERIALES**

**DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE LOS SUELOS, LÍMITE PLÁSTICO,
ÍNDICE DE PLASTICIDAD Y ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO**

Normas: I.N.V. E-125-07 : E-126-07: E-123-07

Código: F1-005

Versión: 005

Vigencia: Junio 3 de 2014

Página 1 de 1

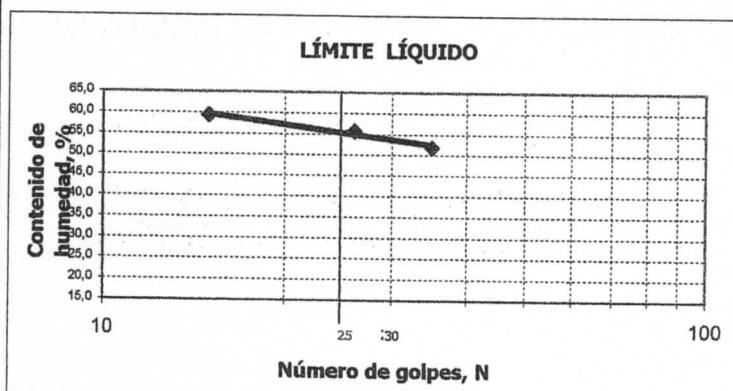
PROYECTO: CONSTRUCCIÓN DE CDI. Km 6. LETICIA - TARAPACA (AMAZONAS)

CLIENTE: Dra. MARCELA DE LA ROCHE

PERFORACIÓN No.: 1
MUESTRA: M-1
PROFUNDIDAD, m: 1.0 m

LÍMITE LÍQUIDO			
Recipiente Número:	12	12	13
Masa suelo húmedo + recipiente, g	63,22	53,91	64,66
Masa suelo seco + recipiente, g	46,46	39,72	45,92
Masa agua, g	16,76	14,19	18,74
Masa recipiente, g	14,16	14,25	14,31
Masa suelo seco, g	32,30	25,47	31,61
Contenido de humedad, %	51,89	55,71	59,29
Número de golpes, N	35	26	15
Límite Líquido, %	55,25		

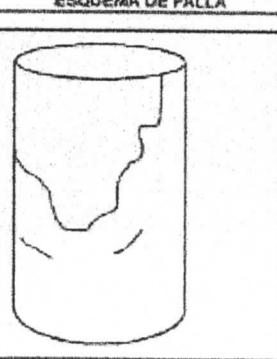
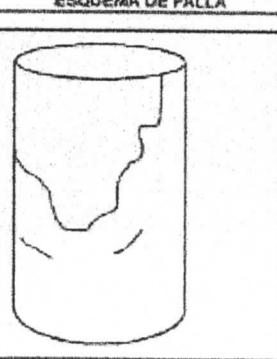
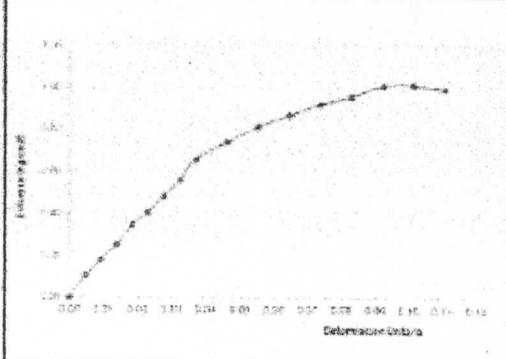
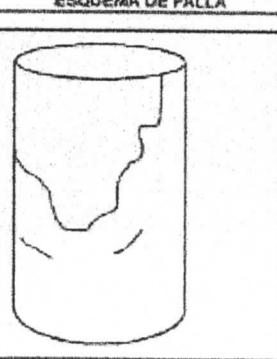
LÍMITE PLÁSTICO			Hum. Nat.
Recipiente Número:			43
Masa suelo húmedo + recipiente, g	34,13	29,71	137,40
Masa suelo seco + recipiente, g	27,96	24,60	111,50
Masa agua, g	6,17	5,11	25,90
Masa recipiente, g	6,77	6,70	37,30
Masa suelo seco, g	21,19	17,90	74,20
Contenido de humedad, %	29,12	28,55	34,91
Límite Plástico, %	28,83		
Indice de Plasticidad, %	26,42		



OBSERVACIONES:

OK

Tamiz	Masa Ret.	% Ret.	% Pasa
2"			100,0
1 1/2"			100,0
1"			100,0
3/4"			100,0
1/2"			100,0
3/8"			100,0
No. 4			100,0
No. 8			100,0
No. 16			100,0
No. 30			100,0
No. 50			100,0
No. 100			100,0
No. 200	9,8	14,1	85,9
Fondo	59,5	85,9	
Total	69,3	100,0	

INGENIERIA CIVIL		COMPRESION INCONFINADA		HOJA 1 DE 1																																																																																																																															
				FECHA: DIC 2014																																																																																																																															
				VERSION: 0																																																																																																																															
PROYECTO:	CONSTRUCCION CDI			SONDIO N°	1																																																																																																																														
LOCALIZACION:	KILOMETRO 6 VIA LETICIA - TARAPACA			MUESTRA N°	1																																																																																																																														
SOCITADO POR:	MARCELA DE LA ROCHE			PROFUNDIDAD	1m																																																																																																																														
FUENTE:				FECHA DE RECIBIDA	DIC-14																																																																																																																														
DESCR MATERIAL	ARCILLA DE ALTA COMPRENSIBILIDAD CON TRAZAS DE ARENA FINA COLOR GRIS CON RETAS ROJAS.			FECHA DE ENSAYO:	DIC-14																																																																																																																														
COMPRESION INCONFINADA EN MUESTRAS DE SUELOS INV E 162 - 07																																																																																																																																			
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <th colspan="2">HUMEDAD</th> </tr> <tr> <td>Relojero%</td> <td>15</td> </tr> <tr> <td>P1 (gr)</td> <td>137,4</td> </tr> <tr> <td>P2 (gr)</td> <td>111,5</td> </tr> <tr> <td>P3 (gr)</td> <td>37,3</td> </tr> <tr> <td>% W</td> <td>34,90%</td> </tr> </table>		HUMEDAD		Relojero%	15	P1 (gr)	137,4	P2 (gr)	111,5	P3 (gr)	37,3	% W	34,90%	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <th colspan="2">ESQUEMA DE FALLA</th> </tr> <tr> <td colspan="2">  </td> </tr> </table>		ESQUEMA DE FALLA																																																																																																																			
HUMEDAD																																																																																																																																			
Relojero%	15																																																																																																																																		
P1 (gr)	137,4																																																																																																																																		
P2 (gr)	111,5																																																																																																																																		
P3 (gr)	37,3																																																																																																																																		
% W	34,90%																																																																																																																																		
ESQUEMA DE FALLA																																																																																																																																			
																																																																																																																																			
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <th colspan="2">PROBETA</th> </tr> <tr> <th colspan="2">DIMENSION INICIAL</th> </tr> <tr> <td>Diametro Superior (cm)</td> <td>5.60</td> </tr> <tr> <td>Diametro medio</td> <td>5.60</td> </tr> <tr> <td>Diametro inferior (cm)</td> <td>5.61</td> </tr> <tr> <td>Diametro</td> <td>5.60</td> </tr> <tr> <td>Altura en cm</td> <td>11.04</td> </tr> <tr> <td>Area en cm²</td> <td>24.68</td> </tr> <tr> <td>Peso en gramos</td> <td>525.4</td> </tr> <tr> <td>Volumen en cm³</td> <td>372.24</td> </tr> <tr> <td>Humedad en %</td> <td>34.90%</td> </tr> <tr> <td>Ancho de Carga No.</td> <td>9082</td> </tr> </table>		PROBETA		DIMENSION INICIAL		Diametro Superior (cm)	5.60	Diametro medio	5.60	Diametro inferior (cm)	5.61	Diametro	5.60	Altura en cm	11.04	Area en cm²	24.68	Peso en gramos	525.4	Volumen en cm³	372.24	Humedad en %	34.90%	Ancho de Carga No.	9082																																																																																																										
PROBETA																																																																																																																																			
DIMENSION INICIAL																																																																																																																																			
Diametro Superior (cm)	5.60																																																																																																																																		
Diametro medio	5.60																																																																																																																																		
Diametro inferior (cm)	5.61																																																																																																																																		
Diametro	5.60																																																																																																																																		
Altura en cm	11.04																																																																																																																																		
Area en cm²	24.68																																																																																																																																		
Peso en gramos	525.4																																																																																																																																		
Volumen en cm³	372.24																																																																																																																																		
Humedad en %	34.90%																																																																																																																																		
Ancho de Carga No.	9082																																																																																																																																		
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <th colspan="2">TIPO DE MATERIAL</th> </tr> <tr> <td>Suelo</td> <td>X</td> </tr> </table>		TIPO DE MATERIAL		Suelo	X	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <th colspan="2">PESO UNITARIO (kN/m³)</th> </tr> <tr> <td>Humedo</td> <td>18.93</td> </tr> <tr> <td>Seco</td> <td>14.03</td> </tr> </table>		PESO UNITARIO (kN/m³)		Humedo	18.93	Seco	14.03																																																																																																																						
TIPO DE MATERIAL																																																																																																																																			
Suelo	X																																																																																																																																		
PESO UNITARIO (kN/m³)																																																																																																																																			
Humedo	18.93																																																																																																																																		
Seco	14.03																																																																																																																																		
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th>LECTURA DE CARGA</th> <th>CARGA KN</th> <th>LECT. DEF. 0.001"</th> <th>DEFORMAC. UNITARIA</th> <th>1-DEFORMAC. UNITARIA</th> <th>AREA CORREGIDA</th> <th>ESFUERZO kg/cm²</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>0</td><td>0.0000</td><td>0</td><td>0.0000</td><td>1.00</td><td>24.65</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>19</td><td>0.0265</td><td>20</td><td>0.0046</td><td>1.00</td><td>24.77</td><td>0.11</td></tr> <tr><td>32</td><td>0.0443</td><td>40</td><td>0.0095</td><td>0.99</td><td>24.89</td><td>0.18</td></tr> <tr><td>45</td><td>0.0623</td><td>60</td><td>0.0138</td><td>0.99</td><td>25.00</td><td>0.25</td></tr> <tr><td>62</td><td>0.0858</td><td>80</td><td>0.0184</td><td>0.98</td><td>25.12</td><td>0.35</td></tr> <tr><td>73</td><td>0.1010</td><td>100</td><td>0.0230</td><td>0.98</td><td>25.24</td><td>0.41</td></tr> <tr><td>87</td><td>0.1204</td><td>120</td><td>0.0276</td><td>0.97</td><td>25.36</td><td>0.48</td></tr> <tr><td>101</td><td>0.1397</td><td>140</td><td>0.0322</td><td>0.97</td><td>25.48</td><td>0.56</td></tr> <tr><td>119</td><td>0.1646</td><td>160</td><td>0.0368</td><td>0.96</td><td>25.6</td><td>0.66</td></tr> <tr><td>135</td><td>0.1888</td><td>190</td><td>0.0460</td><td>0.95</td><td>25.85</td><td>0.74</td></tr> <tr><td>150</td><td>0.2075</td><td>210</td><td>0.0552</td><td>0.94</td><td>26.10</td><td>0.81</td></tr> <tr><td>162</td><td>0.2241</td><td>230</td><td>0.0644</td><td>0.94</td><td>26.36</td><td>0.87</td></tr> <tr><td>173</td><td>0.2394</td><td>250</td><td>0.0736</td><td>0.93</td><td>26.52</td><td>0.92</td></tr> <tr><td>182</td><td>0.2518</td><td>260</td><td>0.0828</td><td>0.92</td><td>26.89</td><td>0.95</td></tr> <tr><td>194</td><td>0.2684</td><td>290</td><td>0.0920</td><td>0.91</td><td>27.16</td><td>1.01</td></tr> <tr><td>197</td><td>0.2726</td><td>340</td><td>0.1012</td><td>0.90</td><td>27.44</td><td>1.01</td></tr> <tr><td>199</td><td>0.2698</td><td>480</td><td>0.1104</td><td>0.89</td><td>27.72</td><td>0.98</td></tr> </tbody> </table>						LECTURA DE CARGA	CARGA KN	LECT. DEF. 0.001"	DEFORMAC. UNITARIA	1-DEFORMAC. UNITARIA	AREA CORREGIDA	ESFUERZO kg/cm²	0	0.0000	0	0.0000	1.00	24.65	0.00	19	0.0265	20	0.0046	1.00	24.77	0.11	32	0.0443	40	0.0095	0.99	24.89	0.18	45	0.0623	60	0.0138	0.99	25.00	0.25	62	0.0858	80	0.0184	0.98	25.12	0.35	73	0.1010	100	0.0230	0.98	25.24	0.41	87	0.1204	120	0.0276	0.97	25.36	0.48	101	0.1397	140	0.0322	0.97	25.48	0.56	119	0.1646	160	0.0368	0.96	25.6	0.66	135	0.1888	190	0.0460	0.95	25.85	0.74	150	0.2075	210	0.0552	0.94	26.10	0.81	162	0.2241	230	0.0644	0.94	26.36	0.87	173	0.2394	250	0.0736	0.93	26.52	0.92	182	0.2518	260	0.0828	0.92	26.89	0.95	194	0.2684	290	0.0920	0.91	27.16	1.01	197	0.2726	340	0.1012	0.90	27.44	1.01	199	0.2698	480	0.1104	0.89	27.72	0.98
LECTURA DE CARGA	CARGA KN	LECT. DEF. 0.001"	DEFORMAC. UNITARIA	1-DEFORMAC. UNITARIA	AREA CORREGIDA	ESFUERZO kg/cm²																																																																																																																													
0	0.0000	0	0.0000	1.00	24.65	0.00																																																																																																																													
19	0.0265	20	0.0046	1.00	24.77	0.11																																																																																																																													
32	0.0443	40	0.0095	0.99	24.89	0.18																																																																																																																													
45	0.0623	60	0.0138	0.99	25.00	0.25																																																																																																																													
62	0.0858	80	0.0184	0.98	25.12	0.35																																																																																																																													
73	0.1010	100	0.0230	0.98	25.24	0.41																																																																																																																													
87	0.1204	120	0.0276	0.97	25.36	0.48																																																																																																																													
101	0.1397	140	0.0322	0.97	25.48	0.56																																																																																																																													
119	0.1646	160	0.0368	0.96	25.6	0.66																																																																																																																													
135	0.1888	190	0.0460	0.95	25.85	0.74																																																																																																																													
150	0.2075	210	0.0552	0.94	26.10	0.81																																																																																																																													
162	0.2241	230	0.0644	0.94	26.36	0.87																																																																																																																													
173	0.2394	250	0.0736	0.93	26.52	0.92																																																																																																																													
182	0.2518	260	0.0828	0.92	26.89	0.95																																																																																																																													
194	0.2684	290	0.0920	0.91	27.16	1.01																																																																																																																													
197	0.2726	340	0.1012	0.90	27.44	1.01																																																																																																																													
199	0.2698	480	0.1104	0.89	27.72	0.98																																																																																																																													
K ² kg/cm ²	0.7	RESISTENCIA COMPRESION (qu):		1.01	kg/cm ² 99.31 kPa																																																																																																																														
<small>* Los resultados mostrados en este informe hacen referencia únicamente a la muestra enviada relacionada. Los ensayos se efectuaron según la norma establecida vigente y bajo la supervisión del Laboratorio INIGELEC. Se prohíbe la reproducción total o parcial sin autorización del probador/a cargo.</small>																																																																																																																																			
OBSERVACIONES: <hr/> <div style="border: 1px solid black; padding: 2px; margin-bottom: 5px;"> Ejecución del primer ensayo (V10.001345 X), segundo ensayo (V10.039020 X + 6200/14) </div> <div style="display: flex; align-items: center;"> <div style="flex: 1; font-size: small; margin-right: 10px;"> Firma: <i>Germán Gutiérrez</i> GERMAN GUTIERREZ I.D. 000000000000000000 </div> <div style="flex: 1; text-align: right;">  </div> </div>																																																																																																																																			

**DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE LOS SUELOS, LÍMITE PLÁSTICO,
ÍNDICE DE PLASTICIDAD Y ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO**

Normas: I.N.V. E-125-07 : E-126-07: E-123-07

Código: F1-005

Versión: 005

Vigencia: Junio 3 de 2014

Página 1 de 1

PROYECTO: CONSTRUCCIÓN DE CDI. Km 6. LETICIA - TARAPACA (AMAZONAS)

CLIENTE: Dra. MARCELA DE LA ROCHE

PERFORACIÓN No.: 1
MUESTRA: M-2
PROFUNDIDAD, m: 2.0 m

LÍMITE LÍQUIDO

Recipientе Número:	12	19	13
Masa suelo húmedo + recipiente, g	46,22	59,62	53,76
Masa suelo seco + recipiente, g	35,16	42,91	39,00
Masa agua, g	11,06	16,71	14,76
Masa recipiente, g	14,26	13,44	14,34
Masa suelo seco, g	20,90	29,47	24,66
Contenido de humedad, %	52,92	56,70	59,85
Número de golpes, N	36	26	15
Límite Líquido, %	56,22		

RESULTADOS

% L. L.:	56,2
% L. P.:	26,8
% I. de P.:	29,4

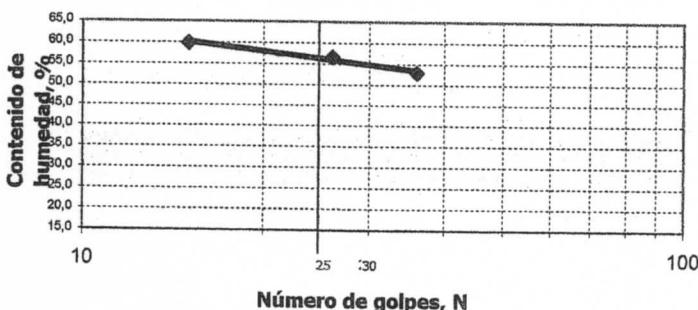
LÍMITE PLÁSTICO

Recipientе Número:	14	15	35
Masa suelo húmedo + recipiente, g	27,13	27,42	148,60
Masa suelo seco + recipiente, g	22,89	22,97	117,40
Masa agua, g	4,24	4,45	31,20
Masa recipiente, g	6,70	6,73	37,70
Masa suelo seco, g	16,19	16,24	79,70
Contenido de humedad, %	26,19	27,40	39,15
Límite Plástico, %	26,80		
Indice de Plasticidad, %	29,42		

CLASIFICACIÓN

A.A.S.H.T.O.:	A-7-6
U.S.C.:	MH-CH
I. de G.:	19
I.FLUIDEZ:	0,42
% GRAVAS:	
% ARENAS:	19,25
% FINOS:	80,75

LÍMITE LÍQUIDO

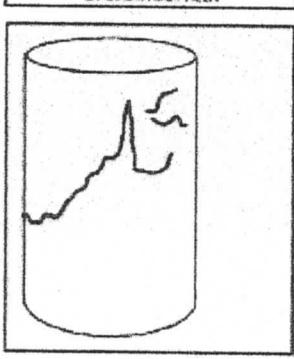
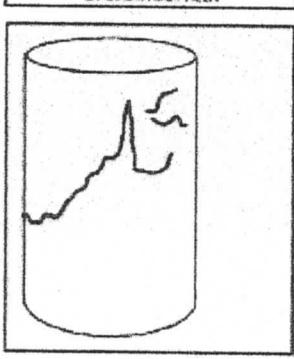
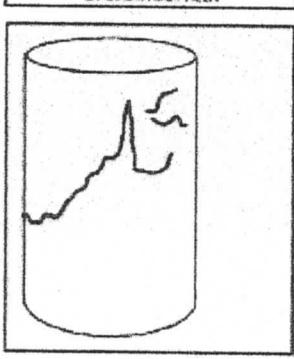
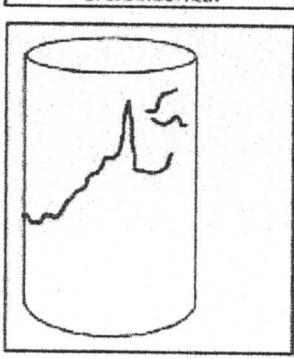
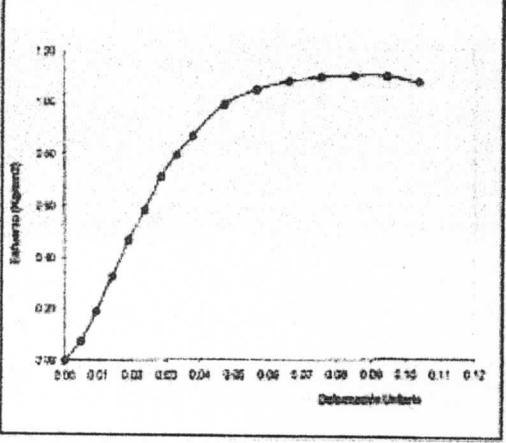
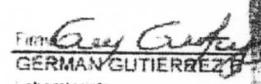


ANALISIS GRANULOMETRICO

Tamiz	Masa Ret.	% Ret.	% Pasa
2"			100,0
1 1/2"			100,0
1"			100,0
3/4"			100,0
1/2"			100,0
3/8"			100,0
No. 4			100,0
No. 8			100,0
No. 16			100,0
No. 30			100,0
No. 50			100,0
No. 100			100,0
No. 200	14,9	19,3	80,7
Fondo	62,5	80,7	
Total	77,4	100,0	

OBSERVACIONES:

OK

INGENIERIA CIVIL		COMPRESION INCONFINADA		HOJA 1	DE 1																																																																																																																										
				FECHA DIC 2014																																																																																																																											
				VERSION 0																																																																																																																											
PROYECTO:	CONSTRUCCION CDI			SORBED ID:	1																																																																																																																										
LOCALIZACION:	KILOMETRO 6 VIA LETICIA TARAPACA			MUESTRA ID:	2																																																																																																																										
SORTEADO POR:	MARCELA DE LA ROCHE			PROFUNDIDAD:	2m																																																																																																																										
FUENTE:				FECHA DE RECIBIDO:	01/14																																																																																																																										
DESCR MATERIAL:	ARCILLA DE ALTA COMPRENSIBILIDAD CON POCAS ARENA COLOR GRIS CON SETAS ROJAS			FECHA DE ENSATO:	01/14																																																																																																																										
COMPRESION INCONFINADA EN MUESTRAS DE SUELOS INV E 152 - 07																																																																																																																															
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><th colspan="2">HUMEDAD</th></tr> <tr> <td>Precipitacion:</td> <td>15</td> </tr> <tr> <td>P1 (g)</td> <td>146,6</td> </tr> <tr> <td>P2 (gr)</td> <td>117,4</td> </tr> <tr> <td>P3 (gr)</td> <td>37,2</td> </tr> <tr> <td>% H2</td> <td>36,60%</td> </tr> </table>		HUMEDAD		Precipitacion:	15	P1 (g)	146,6	P2 (gr)	117,4	P3 (gr)	37,2	% H2	36,60%	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><th colspan="2">ESQUEMA DE FALTA</th></tr> <tr> <td colspan="2">  </td> </tr> </table>		ESQUEMA DE FALTA				<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><th colspan="2">CURVA DE COMPRESION</th></tr> <tr> <td>Esfuerzo (Peso/cm²)</td> <td>Deformación Unida</td> </tr> <tr> <td>0.00</td> <td>0.00</td> </tr> <tr> <td>0.02</td> <td>0.01</td> </tr> <tr> <td>0.04</td> <td>0.02</td> </tr> <tr> <td>0.06</td> <td>0.03</td> </tr> <tr> <td>0.08</td> <td>0.04</td> </tr> <tr> <td>0.10</td> <td>0.05</td> </tr> <tr> <td>0.12</td> <td>0.06</td> </tr> <tr> <td>0.14</td> <td>0.07</td> </tr> <tr> <td>0.16</td> <td>0.08</td> </tr> <tr> <td>0.18</td> <td>0.09</td> </tr> <tr> <td>0.20</td> <td>0.10</td> </tr> <tr> <td>0.22</td> <td>0.11</td> </tr> <tr> <td>0.24</td> <td>0.12</td> </tr> <tr> <td>0.26</td> <td>0.13</td> </tr> <tr> <td>0.28</td> <td>0.14</td> </tr> <tr> <td>0.30</td> <td>0.15</td> </tr> <tr> <td>0.32</td> <td>0.16</td> </tr> <tr> <td>0.34</td> <td>0.17</td> </tr> <tr> <td>0.36</td> <td>0.18</td> </tr> <tr> <td>0.38</td> <td>0.19</td> </tr> <tr> <td>0.40</td> <td>0.20</td> </tr> <tr> <td>0.42</td> <td>0.21</td> </tr> <tr> <td>0.44</td> <td>0.22</td> </tr> <tr> <td>0.46</td> <td>0.23</td> </tr> <tr> <td>0.48</td> <td>0.24</td> </tr> <tr> <td>0.50</td> <td>0.25</td> </tr> <tr> <td>0.52</td> <td>0.26</td> </tr> <tr> <td>0.54</td> <td>0.27</td> </tr> <tr> <td>0.56</td> <td>0.28</td> </tr> <tr> <td>0.58</td> <td>0.29</td> </tr> <tr> <td>0.60</td> <td>0.30</td> </tr> <tr> <td>0.62</td> <td>0.31</td> </tr> <tr> <td>0.64</td> <td>0.32</td> </tr> <tr> <td>0.66</td> <td>0.33</td> </tr> <tr> <td>0.68</td> <td>0.34</td> </tr> <tr> <td>0.70</td> <td>0.35</td> </tr> <tr> <td>0.72</td> <td>0.36</td> </tr> <tr> <td>0.74</td> <td>0.37</td> </tr> <tr> <td>0.76</td> <td>0.38</td> </tr> <tr> <td>0.78</td> <td>0.39</td> </tr> <tr> <td>0.80</td> <td>0.40</td> </tr> <tr> <td>0.82</td> <td>0.41</td> </tr> <tr> <td>0.84</td> <td>0.42</td> </tr> <tr> <td>0.86</td> <td>0.43</td> </tr> <tr> <td>0.88</td> <td>0.44</td> </tr> <tr> <td>0.90</td> <td>0.45</td> </tr> <tr> <td>0.92</td> <td>0.46</td> </tr> <tr> <td>0.94</td> <td>0.47</td> </tr> <tr> <td>0.96</td> <td>0.48</td> </tr> <tr> <td>0.98</td> <td>0.49</td> </tr> <tr> <td>1.00</td> <td>0.50</td> </tr> </table>		CURVA DE COMPRESION		Esfuerzo (Peso/cm²)	Deformación Unida	0.00	0.00	0.02	0.01	0.04	0.02	0.06	0.03	0.08	0.04	0.10	0.05	0.12	0.06	0.14	0.07	0.16	0.08	0.18	0.09	0.20	0.10	0.22	0.11	0.24	0.12	0.26	0.13	0.28	0.14	0.30	0.15	0.32	0.16	0.34	0.17	0.36	0.18	0.38	0.19	0.40	0.20	0.42	0.21	0.44	0.22	0.46	0.23	0.48	0.24	0.50	0.25	0.52	0.26	0.54	0.27	0.56	0.28	0.58	0.29	0.60	0.30	0.62	0.31	0.64	0.32	0.66	0.33	0.68	0.34	0.70	0.35	0.72	0.36	0.74	0.37	0.76	0.38	0.78	0.39	0.80	0.40	0.82	0.41	0.84	0.42	0.86	0.43	0.88	0.44	0.90	0.45	0.92	0.46	0.94	0.47	0.96	0.48	0.98	0.49	1.00	0.50
HUMEDAD																																																																																																																															
Precipitacion:	15																																																																																																																														
P1 (g)	146,6																																																																																																																														
P2 (gr)	117,4																																																																																																																														
P3 (gr)	37,2																																																																																																																														
% H2	36,60%																																																																																																																														
ESQUEMA DE FALTA																																																																																																																															
																																																																																																																															
CURVA DE COMPRESION																																																																																																																															
Esfuerzo (Peso/cm²)	Deformación Unida																																																																																																																														
0.00	0.00																																																																																																																														
0.02	0.01																																																																																																																														
0.04	0.02																																																																																																																														
0.06	0.03																																																																																																																														
0.08	0.04																																																																																																																														
0.10	0.05																																																																																																																														
0.12	0.06																																																																																																																														
0.14	0.07																																																																																																																														
0.16	0.08																																																																																																																														
0.18	0.09																																																																																																																														
0.20	0.10																																																																																																																														
0.22	0.11																																																																																																																														
0.24	0.12																																																																																																																														
0.26	0.13																																																																																																																														
0.28	0.14																																																																																																																														
0.30	0.15																																																																																																																														
0.32	0.16																																																																																																																														
0.34	0.17																																																																																																																														
0.36	0.18																																																																																																																														
0.38	0.19																																																																																																																														
0.40	0.20																																																																																																																														
0.42	0.21																																																																																																																														
0.44	0.22																																																																																																																														
0.46	0.23																																																																																																																														
0.48	0.24																																																																																																																														
0.50	0.25																																																																																																																														
0.52	0.26																																																																																																																														
0.54	0.27																																																																																																																														
0.56	0.28																																																																																																																														
0.58	0.29																																																																																																																														
0.60	0.30																																																																																																																														
0.62	0.31																																																																																																																														
0.64	0.32																																																																																																																														
0.66	0.33																																																																																																																														
0.68	0.34																																																																																																																														
0.70	0.35																																																																																																																														
0.72	0.36																																																																																																																														
0.74	0.37																																																																																																																														
0.76	0.38																																																																																																																														
0.78	0.39																																																																																																																														
0.80	0.40																																																																																																																														
0.82	0.41																																																																																																																														
0.84	0.42																																																																																																																														
0.86	0.43																																																																																																																														
0.88	0.44																																																																																																																														
0.90	0.45																																																																																																																														
0.92	0.46																																																																																																																														
0.94	0.47																																																																																																																														
0.96	0.48																																																																																																																														
0.98	0.49																																																																																																																														
1.00	0.50																																																																																																																														
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><th colspan="2">PROYECTO</th></tr> <tr><th colspan="2">DIMENSION INICIAL</th></tr> <tr> <td>Diametro superior (cm)</td> <td>5,57</td> </tr> <tr> <td>Diametro medio (cm)</td> <td>5,58</td> </tr> <tr> <td>Diametro inferior (cm)</td> <td>5,57</td> </tr> <tr> <td>Diametro promedio (cm)</td> <td>5,57</td> </tr> <tr> <td>Altura en cm</td> <td>10,74</td> </tr> <tr> <td>Area en cm²</td> <td>26,34</td> </tr> <tr> <td>Peso en gramos</td> <td>452,3</td> </tr> <tr> <td>Volumen en cm³</td> <td>261,39</td> </tr> <tr> <td>Humedad en %</td> <td>36,60%</td> </tr> <tr> <td>Peso de Carga No.</td> <td>5000</td> </tr> </table>		PROYECTO		DIMENSION INICIAL		Diametro superior (cm)	5,57	Diametro medio (cm)	5,58	Diametro inferior (cm)	5,57	Diametro promedio (cm)	5,57	Altura en cm	10,74	Area en cm²	26,34	Peso en gramos	452,3	Volumen en cm³	261,39	Humedad en %	36,60%	Peso de Carga No.	5000																																																																																																						
PROYECTO																																																																																																																															
DIMENSION INICIAL																																																																																																																															
Diametro superior (cm)	5,57																																																																																																																														
Diametro medio (cm)	5,58																																																																																																																														
Diametro inferior (cm)	5,57																																																																																																																														
Diametro promedio (cm)	5,57																																																																																																																														
Altura en cm	10,74																																																																																																																														
Area en cm²	26,34																																																																																																																														
Peso en gramos	452,3																																																																																																																														
Volumen en cm³	261,39																																																																																																																														
Humedad en %	36,60%																																																																																																																														
Peso de Carga No.	5000																																																																																																																														
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><th colspan="2">TIPO DE MATERIAL</th></tr> <tr> <td>Suelo</td> <td>X</td> </tr> </table>		TIPO DE MATERIAL		Suelo	X	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><th colspan="2">PESO UNITARIO (kN/m³)</th></tr> <tr> <td>Lluvia</td> <td>15.43</td> </tr> <tr> <td>Seco</td> <td>13.52</td> </tr> </table>		PESO UNITARIO (kN/m³)		Lluvia	15.43	Seco	13.52																																																																																																																		
TIPO DE MATERIAL																																																																																																																															
Suelo	X																																																																																																																														
PESO UNITARIO (kN/m³)																																																																																																																															
Lluvia	15.43																																																																																																																														
Seco	13.52																																																																																																																														
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th>LECTURA DE CARGA</th> <th>CARGA KN</th> <th>LECT. DEF. 0.01*</th> <th>DEFORMAC. UNITARIA</th> <th>1-DEFORMAC. UNITARIA</th> <th>AREA CORREGIDA cm²</th> <th>ESFUERZO kg/cm²</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>0</td><td>0.0000</td><td>0</td><td>0.0000</td><td>1.00</td><td>24.34</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>13</td><td>0.0180</td><td>20</td><td>0.0047</td><td>1.00</td><td>24.45</td><td>0.07</td></tr> <tr><td>33</td><td>0.0457</td><td>40</td><td>0.0095</td><td>0.99</td><td>24.57</td><td>0.14</td></tr> <tr><td>51</td><td>0.0739</td><td>60</td><td>0.0142</td><td>0.99</td><td>24.69</td><td>0.21</td></tr> <tr><td>82</td><td>0.1135</td><td>80</td><td>0.0189</td><td>0.98</td><td>24.81</td><td>0.33</td></tr> <tr><td>100</td><td>0.1425</td><td>100</td><td>0.0236</td><td>0.98</td><td>24.93</td><td>0.50</td></tr> <tr><td>126</td><td>0.1743</td><td>120</td><td>0.0284</td><td>0.97</td><td>25.05</td><td>0.71</td></tr> <tr><td>143</td><td>0.1985</td><td>140</td><td>0.0331</td><td>0.97</td><td>25.17</td><td>0.8</td></tr> <tr><td>155</td><td>0.2145</td><td>150</td><td>0.0378</td><td>0.96</td><td>25.29</td><td>0.88</td></tr> <tr><td>178</td><td>0.2477</td><td>200</td><td>0.0413</td><td>0.95</td><td>25.35</td><td>0.98</td></tr> <tr><td>191</td><td>0.2643</td><td>240</td><td>0.0458</td><td>0.94</td><td>25.80</td><td>1.04</td></tr> <tr><td>196</td><td>0.2703</td><td>280</td><td>0.0462</td><td>0.93</td><td>26.06</td><td>1.08</td></tr> <tr><td>204</td><td>0.2823</td><td>320</td><td>0.0475</td><td>0.92</td><td>26.33</td><td>1.09</td></tr> <tr><td>207</td><td>0.2864</td><td>340</td><td>0.0481</td><td>0.91</td><td>26.8</td><td>1.1</td></tr> <tr><td>200</td><td>0.2862</td><td>400</td><td>0.0446</td><td>0.91</td><td>26.88</td><td>1.1</td></tr> <tr><td>207</td><td>0.2864</td><td>440</td><td>0.0441</td><td>0.90</td><td>27.16</td><td>1.07</td></tr> </tbody> </table>						LECTURA DE CARGA	CARGA KN	LECT. DEF. 0.01*	DEFORMAC. UNITARIA	1-DEFORMAC. UNITARIA	AREA CORREGIDA cm²	ESFUERZO kg/cm²	0	0.0000	0	0.0000	1.00	24.34	0.00	13	0.0180	20	0.0047	1.00	24.45	0.07	33	0.0457	40	0.0095	0.99	24.57	0.14	51	0.0739	60	0.0142	0.99	24.69	0.21	82	0.1135	80	0.0189	0.98	24.81	0.33	100	0.1425	100	0.0236	0.98	24.93	0.50	126	0.1743	120	0.0284	0.97	25.05	0.71	143	0.1985	140	0.0331	0.97	25.17	0.8	155	0.2145	150	0.0378	0.96	25.29	0.88	178	0.2477	200	0.0413	0.95	25.35	0.98	191	0.2643	240	0.0458	0.94	25.80	1.04	196	0.2703	280	0.0462	0.93	26.06	1.08	204	0.2823	320	0.0475	0.92	26.33	1.09	207	0.2864	340	0.0481	0.91	26.8	1.1	200	0.2862	400	0.0446	0.91	26.88	1.1	207	0.2864	440	0.0441	0.90	27.16	1.07			
LECTURA DE CARGA	CARGA KN	LECT. DEF. 0.01*	DEFORMAC. UNITARIA	1-DEFORMAC. UNITARIA	AREA CORREGIDA cm²	ESFUERZO kg/cm²																																																																																																																									
0	0.0000	0	0.0000	1.00	24.34	0.00																																																																																																																									
13	0.0180	20	0.0047	1.00	24.45	0.07																																																																																																																									
33	0.0457	40	0.0095	0.99	24.57	0.14																																																																																																																									
51	0.0739	60	0.0142	0.99	24.69	0.21																																																																																																																									
82	0.1135	80	0.0189	0.98	24.81	0.33																																																																																																																									
100	0.1425	100	0.0236	0.98	24.93	0.50																																																																																																																									
126	0.1743	120	0.0284	0.97	25.05	0.71																																																																																																																									
143	0.1985	140	0.0331	0.97	25.17	0.8																																																																																																																									
155	0.2145	150	0.0378	0.96	25.29	0.88																																																																																																																									
178	0.2477	200	0.0413	0.95	25.35	0.98																																																																																																																									
191	0.2643	240	0.0458	0.94	25.80	1.04																																																																																																																									
196	0.2703	280	0.0462	0.93	26.06	1.08																																																																																																																									
204	0.2823	320	0.0475	0.92	26.33	1.09																																																																																																																									
207	0.2864	340	0.0481	0.91	26.8	1.1																																																																																																																									
200	0.2862	400	0.0446	0.91	26.88	1.1																																																																																																																									
207	0.2864	440	0.0441	0.90	27.16	1.07																																																																																																																									
* 100 kg/cm²		17		RESISTENCIA COMPRESION (kg/cm²)																																																																																																																											
				101	101.00																																																																																																																										
				102.82	102.82																																																																																																																										
<small>* Los resultados mostrados en este informe hacen referencia únicamente a la muestra examinada individualmente. Estos resultados se evaluarán según la norma establecida vigente y bajo el Control de Calidad de RIGETEC. No se admite la reproducción total o parcial sin autorización del profesional a cargo.</small>																																																																																																																															
OBSERVACIONES																																																																																																																															
Equación del primer arco: $(Y=0.0013326 X) \text{ segun arco } (Y=0.003032 X + 0.856924)$																																																																																																																															
 GERMAN GUTIERREZ Laboratorista																																																																																																																															

**DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE LOS SUELOS, LÍMITE PLÁSTICO,
ÍNDICE DE PLASTICIDAD Y ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO**

Normas: I.N.V. E-125-07 : E-126-07: E-123-07

Código: F1-005

Versión: 005

Vigencia: Junio 3 de 2014

Página 1 de 1

PROYECTO: CONSTRUCCIÓN DE CDI. Km 6. LETICIA - TARAPACA (AMAZONAS)

CLIENTE: Dra. MARCELA DE LA ROCHE

PERFORACIÓN No.: 1
MUESTRA: M-3
PROFUNDIDAD, m: 3,0 m

LÍMITE LÍQUIDO

Recipiente Número:	12	19	13
Masa suelo húmedo + recipiente, g	42,22	56,19	58,17
Masa suelo seco + recipiente, g	33,55	41,91	41,85
Masa agua, g	8,67	14,28	16,32
Masa recipiente, g	14,20	13,93	14,52
Masa suelo seco, g	19,35	27,98	27,33
Contenido de humedad, %	44,81	51,04	59,71
Número de golpes, N	35	25	12
Límite Líquido, %	50,05		

RESULTADOS

% L. L.:	50,1
% L. P.:	24,8
% I. de P.:	25,2

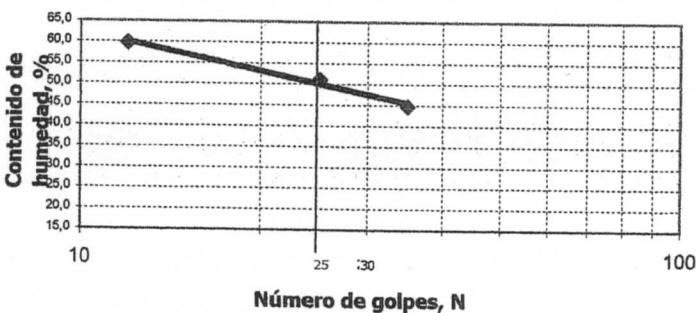
LÍMITE PLÁSTICO

Recipiente Número:	14	15	35
Masa suelo húmedo + recipiente, g	31,14	29,54	144,30
Masa suelo seco + recipiente, g	26,34	24,97	114,10
Masa agua, g	4,80	4,57	30,20
Masa recipiente, g	6,79	6,75	39,30
Masa suelo seco, g	19,55	18,22	74,80
Contenido de humedad, %	24,55	25,08	40,37
Límite Plástico, %	24,82		
Indice de Plasticidad, %	25,23		

CLASIFICACIÓN

A.A.S.H.T.O.:	A-7-6
U.S.C.:	CH
I. de G.:	14
I.FLUIDEZ:	0,62
% GRAVAS:	
% ARENAS:	32,42
% FINOS:	67,58

LÍMITE LÍQUIDO

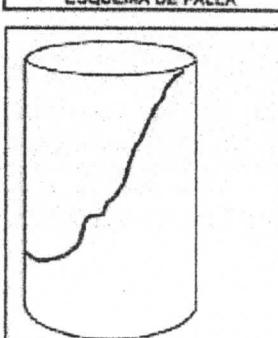
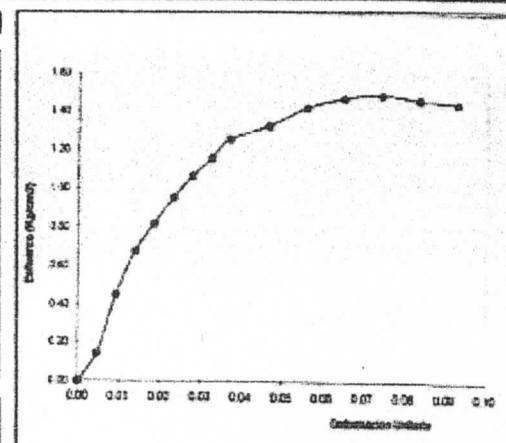
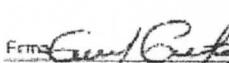


ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO

Tamiz	Masa Ret.	% Ret.	% Pasa
2"			100,0
1 1/2"			100,0
1"			100,0
3/4"			100,0
1/2"			100,0
3/8"			100,0
No. 4			100,0
No. 8			100,0
No. 16			100,0
No. 30			100,0
No. 50			100,0
No. 100			100,0
No. 200	32,0	32,4	67,6
Fondo	66,7	67,6	
Total	98,7	100,0	

OBSERVACIONES:

OK

INGENIERIA CIVIL		COMPRESION INCONFINADA		HOJA 1 DE 1																																																																																																																	
				FECHA: DIC 2014																																																																																																																	
				VERSION: 0																																																																																																																	
PROYECTO:	CONSTRUCCION COI			SONDEO N°	1																																																																																																																
LOCALIZACION:	KILOMETRO 6 VIA LETICIA - TARAPACA			MUESTRA N°	1																																																																																																																
SOCITADO POR:	MARCELA DE LA ROCHE			PROFUNDIDAD	3m																																																																																																																
FUENTE:				FECHA DE RECOBIDA	dic-14																																																																																																																
DESCR MATERIAL:	ARCILLA LIMCARENOSA DE BAJA COMPRESEBILIDAD COLOR GRIS CLARO CON GETAS RELIGAS			FECHA DE ENSAYO:	dic-14																																																																																																																
COMPRESION INCONFINADA EN MUESTRAS DE SUELOS INV E 152 - 07																																																																																																																					
HUMEDAD Reciente 14 P1 (gr) 144.1 P2 (gr) 114.1 P3 (gr) 39.5 % W 40.40%		ESQUEMA DE FALLA 																																																																																																																			
PROBETA DIMENSION INICIAL Diametro superior (cm) 5.59 Diametro medio 5.57 Diametro inferior (cm) 5.56 Diametro 5.57 Altura en cm 10.96 Area en cm² 24.40 Peso en gramos 510.2 Volumen en cm³ 267.38 Humedad en % 40.40% Anillo de Carga No. 9362																																																																																																																					
TIPO DE MATERIAL Seco X Humedo 19.72 Seco 13.34																																																																																																																					
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th>LECTURA DE CARGA</th> <th>CARGA KN</th> <th>LECT. DEF. 0.001"</th> <th>DEFORMAC. UNITARIA</th> <th>1-DEFORMAC. UNITARIA</th> <th>AREA CORREGIDA</th> <th>ESFUERZO kg/cm²</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>0</td><td>0.0000</td><td>0</td><td>0.0000</td><td>1.00</td><td>24.4</td><td>0.02</td></tr> <tr><td>25</td><td>0.0345</td><td>20</td><td>0.0046</td><td>1.00</td><td>24.51</td><td>0.14</td></tr> <tr><td>75</td><td>0.1093</td><td>40</td><td>0.0093</td><td>0.98</td><td>24.62</td><td>0.45</td></tr> <tr><td>112</td><td>0.1645</td><td>60</td><td>0.0139</td><td>0.98</td><td>24.74</td><td>0.68</td></tr> <tr><td>145</td><td>0.2006</td><td>80</td><td>0.0185</td><td>0.98</td><td>24.86</td><td>0.82</td></tr> <tr><td>159</td><td>0.2338</td><td>100</td><td>0.0232</td><td>0.98</td><td>24.97</td><td>0.95</td></tr> <tr><td>190</td><td>0.2625</td><td>120</td><td>0.0278</td><td>0.97</td><td>25.09</td><td>1.07</td></tr> <tr><td>207</td><td>0.2864</td><td>140</td><td>0.0324</td><td>0.97</td><td>25.21</td><td>1.16</td></tr> <tr><td>226</td><td>0.3127</td><td>160</td><td>0.0371</td><td>0.95</td><td>25.34</td><td>1.28</td></tr> <tr><td>241</td><td>0.3334</td><td>200</td><td>0.0454</td><td>0.95</td><td>25.56</td><td>1.33</td></tr> <tr><td>261</td><td>0.3611</td><td>240</td><td>0.0556</td><td>0.94</td><td>25.63</td><td>1.47</td></tr> <tr><td>273</td><td>0.3777</td><td>280</td><td>0.0649</td><td>0.94</td><td>25.69</td><td>1.48</td></tr> <tr><td>279</td><td>0.3860</td><td>320</td><td>0.0742</td><td>0.93</td><td>25.35</td><td>1.49</td></tr> <tr><td>277</td><td>0.3833</td><td>380</td><td>0.0834</td><td>0.92</td><td>25.62</td><td>1.47</td></tr> <tr><td>276</td><td>0.3819</td><td>400</td><td>0.0927</td><td>0.91</td><td>25.89</td><td>1.45</td></tr> </tbody> </table>						LECTURA DE CARGA	CARGA KN	LECT. DEF. 0.001"	DEFORMAC. UNITARIA	1-DEFORMAC. UNITARIA	AREA CORREGIDA	ESFUERZO kg/cm²	0	0.0000	0	0.0000	1.00	24.4	0.02	25	0.0345	20	0.0046	1.00	24.51	0.14	75	0.1093	40	0.0093	0.98	24.62	0.45	112	0.1645	60	0.0139	0.98	24.74	0.68	145	0.2006	80	0.0185	0.98	24.86	0.82	159	0.2338	100	0.0232	0.98	24.97	0.95	190	0.2625	120	0.0278	0.97	25.09	1.07	207	0.2864	140	0.0324	0.97	25.21	1.16	226	0.3127	160	0.0371	0.95	25.34	1.28	241	0.3334	200	0.0454	0.95	25.56	1.33	261	0.3611	240	0.0556	0.94	25.63	1.47	273	0.3777	280	0.0649	0.94	25.69	1.48	279	0.3860	320	0.0742	0.93	25.35	1.49	277	0.3833	380	0.0834	0.92	25.62	1.47	276	0.3819	400	0.0927	0.91	25.89	1.45
LECTURA DE CARGA	CARGA KN	LECT. DEF. 0.001"	DEFORMAC. UNITARIA	1-DEFORMAC. UNITARIA	AREA CORREGIDA	ESFUERZO kg/cm²																																																																																																															
0	0.0000	0	0.0000	1.00	24.4	0.02																																																																																																															
25	0.0345	20	0.0046	1.00	24.51	0.14																																																																																																															
75	0.1093	40	0.0093	0.98	24.62	0.45																																																																																																															
112	0.1645	60	0.0139	0.98	24.74	0.68																																																																																																															
145	0.2006	80	0.0185	0.98	24.86	0.82																																																																																																															
159	0.2338	100	0.0232	0.98	24.97	0.95																																																																																																															
190	0.2625	120	0.0278	0.97	25.09	1.07																																																																																																															
207	0.2864	140	0.0324	0.97	25.21	1.16																																																																																																															
226	0.3127	160	0.0371	0.95	25.34	1.28																																																																																																															
241	0.3334	200	0.0454	0.95	25.56	1.33																																																																																																															
261	0.3611	240	0.0556	0.94	25.63	1.47																																																																																																															
273	0.3777	280	0.0649	0.94	25.69	1.48																																																																																																															
279	0.3860	320	0.0742	0.93	25.35	1.49																																																																																																															
277	0.3833	380	0.0834	0.92	25.62	1.47																																																																																																															
276	0.3819	400	0.0927	0.91	25.89	1.45																																																																																																															
RF kg/cm²	2.00	RESISTENCIA COMPRESION (qu)		1.49	kg/cm² kPa																																																																																																																
<small>Los resultados presentados en esta informe tienen referencia únicamente a la muestra ensayada individualmente. Estos ensayos se efectúan según la norma establecida y bajo el control de Calidad de INGESTEC. Se prende la responsabilidad total al profesional que autorizó el cierre.</small>																																																																																																																					
OBSERVACIONES: <hr/> <div style="border: 1px solid black; padding: 2px; margin-bottom: 5px;"> Edición del informe dentro (Y=0.0015024 X) según tabla (Y=0.15024 X + 0.0015024) </div> <div style="display: flex; justify-content: space-between;"> <div style="flex: 1;"> Firma:  GERMAN GUTIERREZ Laboralciencia </div> <div style="flex: 1; text-align: right;">  </div> </div>																																																																																																																					

**DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE LOS SUELOS, LÍMITE PLÁSTICO,
ÍNDICE DE PLASTICIDAD Y ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO**

Normas: I.N.V. E-125-07 : E-126-07: E-123-07

Código: F1-005

Versión: 005

Vigencia: Junio 3 de 2014

Página 1 de 1

PROYECTO: CONSTRUCCIÓN DE CDI. Km 6. LETICIA - TARAPACA (AMAZONAS)

CLIENTE: Dra. MARCELA DE LA ROCHE

PERFORACIÓN No.: 1
MUESTRA: M-4
PROFUNDIDAD, m: 4.0 m

LÍMITE LÍQUIDO

Recipiente Número:	12	19	13
Masa suelo húmedo + recipiente, g	47,06	44,78	52,43
Masa suelo seco + recipiente, g	39,02	36,75	41,47
Masa agua, g	8,04	8,03	10,96
Masa recipiente, g	14,25	14,19	14,20
Masa suelo seco, g	24,77	22,56	27,27
Contenido de humedad, %	32,46	35,59	40,19
Número de golpes, N	34	24	12
Límite Líquido, %	34,94		

RESULTADOS

% L. L.:	34,9
% L. P.:	23,4
% I. de P.:	11,5

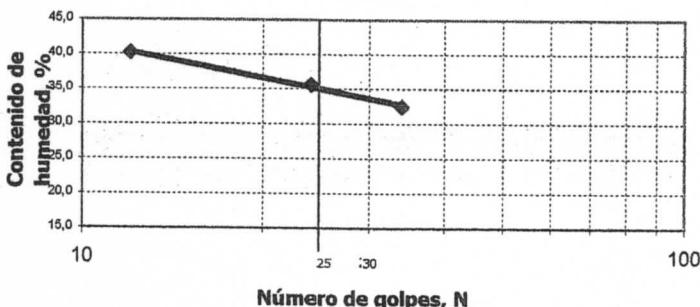
LÍMITE PLÁSTICO

Recipiente Número:	14	15	35
Masa suelo húmedo + recipiente, g	26,58	28,30	157,70
Masa suelo seco + recipiente, g	22,85	24,15	124,20
Masa agua, g	3,73	4,15	33,50
Masa recipiente, g	6,75	6,59	40,20
Masa suelo seco, g	16,10	17,56	84,00
Contenido de humedad, %	23,17	23,63	39,88
Límite Plástico, %	23,40		
Indice de Plasticidad, %	11,54		

CLASIFICACIÓN

A.A.S.H.T.O.:	A-6
U.S.C.:	CL-ML
I. de G:	5
I.FLUIDEZ:	1,43
% GRAVAS:	
% ARENAS:	44,59
% FINOS:	55,41

LÍMITE LÍQUIDO



ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO

Tamiz	Masa Ret.	% Ret.	% Pasa
2"			100,0
1 1/2"			100,0
1"			100,0
3/4"			100,0
1/2"			100,0
3/8"			100,0
No. 4			100,0
No. 8			100,0
No. 16			100,0
No. 30			100,0
No. 50			100,0
No. 100			100,0
No. 200	57,3	44,6	55,4
Fondo	71,2	55,4	
Total	128,5	100,0	

OBSERVACIONES:

OK

INGENIERIA CIVIL		COMPRESION INCONFINADA		HOJA 1	DE 1																																																																																																																																																																																																																											
				FECHA DIC 2014																																																																																																																																																																																																																												
				VERSION 0																																																																																																																																																																																																																												
PROYECTO:	CONSTRUCCION CCX			SORBED N°	1																																																																																																																																																																																																																											
LOCALIZACION:	KILOMETRO 6 VIA LETICIA - TARAPACA			MUESTRA N°	1																																																																																																																																																																																																																											
SOICITADO POR:	MARCELA DE LA ROCHE			PROFUNDIDAD	4m																																																																																																																																																																																																																											
FUENTE:				FECHA DE RECIBIDC	de-14																																																																																																																																																																																																																											
DESCR MATERIAL	ARCILLA ARENOSA COLOR ROJIZO CON PEQUEÑAS BETAS GRISAS Y AMARILLO OCRE			FECHA DE ENSAYO:	de-14																																																																																																																																																																																																																											
COMPRESION INCONFINADA EN MUESTRAS DE SUELOS INV E 152 - 07																																																																																																																																																																																																																																
<table border="1"> <tr><th>HUMEDAD</th></tr> <tr><td>Recipiente</td><td>21</td></tr> <tr><td>P1 (gr)</td><td>157.7</td></tr> <tr><td>P2 (gr)</td><td>124.2</td></tr> <tr><td>P3 (gr)</td><td>40.2</td></tr> <tr><td>% W</td><td>39.90%</td></tr> </table>		HUMEDAD	Recipiente	21	P1 (gr)	157.7	P2 (gr)	124.2	P3 (gr)	40.2	% W	39.90%	<table border="1"> <tr><th colspan="2">ESQUEMA DE FALLA</th></tr> <tr><td colspan="2"></td></tr> </table>		ESQUEMA DE FALLA				<table border="1"> <tr><th>Esfuerzo (kg/cm²)</th><th>Deformación Unidad</th></tr> <tr><td>0.00</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>0.01</td><td>0.01</td></tr> <tr><td>0.02</td><td>0.02</td></tr> <tr><td>0.03</td><td>0.03</td></tr> <tr><td>0.04</td><td>0.04</td></tr> <tr><td>0.05</td><td>0.05</td></tr> <tr><td>0.06</td><td>0.06</td></tr> <tr><td>0.07</td><td>0.07</td></tr> <tr><td>0.08</td><td>0.08</td></tr> <tr><td>0.09</td><td>0.09</td></tr> <tr><td>0.10</td><td>0.10</td></tr> <tr><td>0.11</td><td>0.11</td></tr> <tr><td>0.12</td><td>0.12</td></tr> <tr><td>0.13</td><td>0.13</td></tr> <tr><td>0.14</td><td>0.14</td></tr> <tr><td>0.15</td><td>0.15</td></tr> <tr><td>0.16</td><td>0.16</td></tr> <tr><td>0.17</td><td>0.17</td></tr> <tr><td>0.18</td><td>0.18</td></tr> <tr><td>0.19</td><td>0.19</td></tr> <tr><td>0.20</td><td>0.20</td></tr> <tr><td>0.21</td><td>0.21</td></tr> <tr><td>0.22</td><td>0.22</td></tr> <tr><td>0.23</td><td>0.23</td></tr> <tr><td>0.24</td><td>0.24</td></tr> <tr><td>0.25</td><td>0.25</td></tr> <tr><td>0.26</td><td>0.26</td></tr> <tr><td>0.27</td><td>0.27</td></tr> <tr><td>0.28</td><td>0.28</td></tr> <tr><td>0.29</td><td>0.29</td></tr> <tr><td>0.30</td><td>0.30</td></tr> <tr><td>0.31</td><td>0.31</td></tr> <tr><td>0.32</td><td>0.32</td></tr> <tr><td>0.33</td><td>0.33</td></tr> <tr><td>0.34</td><td>0.34</td></tr> <tr><td>0.35</td><td>0.35</td></tr> <tr><td>0.36</td><td>0.36</td></tr> <tr><td>0.37</td><td>0.37</td></tr> <tr><td>0.38</td><td>0.38</td></tr> <tr><td>0.39</td><td>0.39</td></tr> <tr><td>0.40</td><td>0.40</td></tr> <tr><td>0.41</td><td>0.41</td></tr> <tr><td>0.42</td><td>0.42</td></tr> <tr><td>0.43</td><td>0.43</td></tr> <tr><td>0.44</td><td>0.44</td></tr> <tr><td>0.45</td><td>0.45</td></tr> <tr><td>0.46</td><td>0.46</td></tr> <tr><td>0.47</td><td>0.47</td></tr> <tr><td>0.48</td><td>0.48</td></tr> <tr><td>0.49</td><td>0.49</td></tr> <tr><td>0.50</td><td>0.50</td></tr> <tr><td>0.51</td><td>0.51</td></tr> <tr><td>0.52</td><td>0.52</td></tr> <tr><td>0.53</td><td>0.53</td></tr> <tr><td>0.54</td><td>0.54</td></tr> <tr><td>0.55</td><td>0.55</td></tr> <tr><td>0.56</td><td>0.56</td></tr> <tr><td>0.57</td><td>0.57</td></tr> <tr><td>0.58</td><td>0.58</td></tr> <tr><td>0.59</td><td>0.59</td></tr> <tr><td>0.60</td><td>0.60</td></tr> <tr><td>0.61</td><td>0.61</td></tr> <tr><td>0.62</td><td>0.62</td></tr> <tr><td>0.63</td><td>0.63</td></tr> <tr><td>0.64</td><td>0.64</td></tr> <tr><td>0.65</td><td>0.65</td></tr> <tr><td>0.66</td><td>0.66</td></tr> <tr><td>0.67</td><td>0.67</td></tr> <tr><td>0.68</td><td>0.68</td></tr> <tr><td>0.69</td><td>0.69</td></tr> <tr><td>0.70</td><td>0.70</td></tr> <tr><td>0.71</td><td>0.71</td></tr> <tr><td>0.72</td><td>0.72</td></tr> <tr><td>0.73</td><td>0.73</td></tr> <tr><td>0.74</td><td>0.74</td></tr> <tr><td>0.75</td><td>0.75</td></tr> <tr><td>0.76</td><td>0.76</td></tr> <tr><td>0.77</td><td>0.77</td></tr> <tr><td>0.78</td><td>0.78</td></tr> <tr><td>0.79</td><td>0.79</td></tr> <tr><td>0.80</td><td>0.80</td></tr> <tr><td>0.81</td><td>0.81</td></tr> <tr><td>0.82</td><td>0.82</td></tr> <tr><td>0.83</td><td>0.83</td></tr> <tr><td>0.84</td><td>0.84</td></tr> <tr><td>0.85</td><td>0.85</td></tr> <tr><td>0.86</td><td>0.86</td></tr> <tr><td>0.87</td><td>0.87</td></tr> <tr><td>0.88</td><td>0.88</td></tr> <tr><td>0.89</td><td>0.89</td></tr> <tr><td>0.90</td><td>0.90</td></tr> <tr><td>0.91</td><td>0.91</td></tr> <tr><td>0.92</td><td>0.92</td></tr> <tr><td>0.93</td><td>0.93</td></tr> <tr><td>0.94</td><td>0.94</td></tr> <tr><td>0.95</td><td>0.95</td></tr> <tr><td>0.96</td><td>0.96</td></tr> <tr><td>0.97</td><td>0.97</td></tr> <tr><td>0.98</td><td>0.98</td></tr> <tr><td>0.99</td><td>0.99</td></tr> <tr><td>1.00</td><td>1.00</td></tr> </table>		Esfuerzo (kg/cm²)	Deformación Unidad	0.00	0.00	0.01	0.01	0.02	0.02	0.03	0.03	0.04	0.04	0.05	0.05	0.06	0.06	0.07	0.07	0.08	0.08	0.09	0.09	0.10	0.10	0.11	0.11	0.12	0.12	0.13	0.13	0.14	0.14	0.15	0.15	0.16	0.16	0.17	0.17	0.18	0.18	0.19	0.19	0.20	0.20	0.21	0.21	0.22	0.22	0.23	0.23	0.24	0.24	0.25	0.25	0.26	0.26	0.27	0.27	0.28	0.28	0.29	0.29	0.30	0.30	0.31	0.31	0.32	0.32	0.33	0.33	0.34	0.34	0.35	0.35	0.36	0.36	0.37	0.37	0.38	0.38	0.39	0.39	0.40	0.40	0.41	0.41	0.42	0.42	0.43	0.43	0.44	0.44	0.45	0.45	0.46	0.46	0.47	0.47	0.48	0.48	0.49	0.49	0.50	0.50	0.51	0.51	0.52	0.52	0.53	0.53	0.54	0.54	0.55	0.55	0.56	0.56	0.57	0.57	0.58	0.58	0.59	0.59	0.60	0.60	0.61	0.61	0.62	0.62	0.63	0.63	0.64	0.64	0.65	0.65	0.66	0.66	0.67	0.67	0.68	0.68	0.69	0.69	0.70	0.70	0.71	0.71	0.72	0.72	0.73	0.73	0.74	0.74	0.75	0.75	0.76	0.76	0.77	0.77	0.78	0.78	0.79	0.79	0.80	0.80	0.81	0.81	0.82	0.82	0.83	0.83	0.84	0.84	0.85	0.85	0.86	0.86	0.87	0.87	0.88	0.88	0.89	0.89	0.90	0.90	0.91	0.91	0.92	0.92	0.93	0.93	0.94	0.94	0.95	0.95	0.96	0.96	0.97	0.97	0.98	0.98	0.99	0.99	1.00	1.00
HUMEDAD																																																																																																																																																																																																																																
Recipiente	21																																																																																																																																																																																																																															
P1 (gr)	157.7																																																																																																																																																																																																																															
P2 (gr)	124.2																																																																																																																																																																																																																															
P3 (gr)	40.2																																																																																																																																																																																																																															
% W	39.90%																																																																																																																																																																																																																															
ESQUEMA DE FALLA																																																																																																																																																																																																																																
Esfuerzo (kg/cm²)	Deformación Unidad																																																																																																																																																																																																																															
0.00	0.00																																																																																																																																																																																																																															
0.01	0.01																																																																																																																																																																																																																															
0.02	0.02																																																																																																																																																																																																																															
0.03	0.03																																																																																																																																																																																																																															
0.04	0.04																																																																																																																																																																																																																															
0.05	0.05																																																																																																																																																																																																																															
0.06	0.06																																																																																																																																																																																																																															
0.07	0.07																																																																																																																																																																																																																															
0.08	0.08																																																																																																																																																																																																																															
0.09	0.09																																																																																																																																																																																																																															
0.10	0.10																																																																																																																																																																																																																															
0.11	0.11																																																																																																																																																																																																																															
0.12	0.12																																																																																																																																																																																																																															
0.13	0.13																																																																																																																																																																																																																															
0.14	0.14																																																																																																																																																																																																																															
0.15	0.15																																																																																																																																																																																																																															
0.16	0.16																																																																																																																																																																																																																															
0.17	0.17																																																																																																																																																																																																																															
0.18	0.18																																																																																																																																																																																																																															
0.19	0.19																																																																																																																																																																																																																															
0.20	0.20																																																																																																																																																																																																																															
0.21	0.21																																																																																																																																																																																																																															
0.22	0.22																																																																																																																																																																																																																															
0.23	0.23																																																																																																																																																																																																																															
0.24	0.24																																																																																																																																																																																																																															
0.25	0.25																																																																																																																																																																																																																															
0.26	0.26																																																																																																																																																																																																																															
0.27	0.27																																																																																																																																																																																																																															
0.28	0.28																																																																																																																																																																																																																															
0.29	0.29																																																																																																																																																																																																																															
0.30	0.30																																																																																																																																																																																																																															
0.31	0.31																																																																																																																																																																																																																															
0.32	0.32																																																																																																																																																																																																																															
0.33	0.33																																																																																																																																																																																																																															
0.34	0.34																																																																																																																																																																																																																															
0.35	0.35																																																																																																																																																																																																																															
0.36	0.36																																																																																																																																																																																																																															
0.37	0.37																																																																																																																																																																																																																															
0.38	0.38																																																																																																																																																																																																																															
0.39	0.39																																																																																																																																																																																																																															
0.40	0.40																																																																																																																																																																																																																															
0.41	0.41																																																																																																																																																																																																																															
0.42	0.42																																																																																																																																																																																																																															
0.43	0.43																																																																																																																																																																																																																															
0.44	0.44																																																																																																																																																																																																																															
0.45	0.45																																																																																																																																																																																																																															
0.46	0.46																																																																																																																																																																																																																															
0.47	0.47																																																																																																																																																																																																																															
0.48	0.48																																																																																																																																																																																																																															
0.49	0.49																																																																																																																																																																																																																															
0.50	0.50																																																																																																																																																																																																																															
0.51	0.51																																																																																																																																																																																																																															
0.52	0.52																																																																																																																																																																																																																															
0.53	0.53																																																																																																																																																																																																																															
0.54	0.54																																																																																																																																																																																																																															
0.55	0.55																																																																																																																																																																																																																															
0.56	0.56																																																																																																																																																																																																																															
0.57	0.57																																																																																																																																																																																																																															
0.58	0.58																																																																																																																																																																																																																															
0.59	0.59																																																																																																																																																																																																																															
0.60	0.60																																																																																																																																																																																																																															
0.61	0.61																																																																																																																																																																																																																															
0.62	0.62																																																																																																																																																																																																																															
0.63	0.63																																																																																																																																																																																																																															
0.64	0.64																																																																																																																																																																																																																															
0.65	0.65																																																																																																																																																																																																																															
0.66	0.66																																																																																																																																																																																																																															
0.67	0.67																																																																																																																																																																																																																															
0.68	0.68																																																																																																																																																																																																																															
0.69	0.69																																																																																																																																																																																																																															
0.70	0.70																																																																																																																																																																																																																															
0.71	0.71																																																																																																																																																																																																																															
0.72	0.72																																																																																																																																																																																																																															
0.73	0.73																																																																																																																																																																																																																															
0.74	0.74																																																																																																																																																																																																																															
0.75	0.75																																																																																																																																																																																																																															
0.76	0.76																																																																																																																																																																																																																															
0.77	0.77																																																																																																																																																																																																																															
0.78	0.78																																																																																																																																																																																																																															
0.79	0.79																																																																																																																																																																																																																															
0.80	0.80																																																																																																																																																																																																																															
0.81	0.81																																																																																																																																																																																																																															
0.82	0.82																																																																																																																																																																																																																															
0.83	0.83																																																																																																																																																																																																																															
0.84	0.84																																																																																																																																																																																																																															
0.85	0.85																																																																																																																																																																																																																															
0.86	0.86																																																																																																																																																																																																																															
0.87	0.87																																																																																																																																																																																																																															
0.88	0.88																																																																																																																																																																																																																															
0.89	0.89																																																																																																																																																																																																																															
0.90	0.90																																																																																																																																																																																																																															
0.91	0.91																																																																																																																																																																																																																															
0.92	0.92																																																																																																																																																																																																																															
0.93	0.93																																																																																																																																																																																																																															
0.94	0.94																																																																																																																																																																																																																															
0.95	0.95																																																																																																																																																																																																																															
0.96	0.96																																																																																																																																																																																																																															
0.97	0.97																																																																																																																																																																																																																															
0.98	0.98																																																																																																																																																																																																																															
0.99	0.99																																																																																																																																																																																																																															
1.00	1.00																																																																																																																																																																																																																															
<table border="1"> <tr><th>TIPO DE MATERIAL</th></tr> <tr><td>Suelo</td><td>X</td></tr> </table>		TIPO DE MATERIAL	Suelo	X	<table border="1"> <tr><th colspan="2">PESO UNITARIO (kN/m³)</th></tr> <tr><td>Humedo</td><td>19.01</td></tr> <tr><td>Seco</td><td>13.69</td></tr> </table>		PESO UNITARIO (kN/m³)		Humedo	19.01	Seco	13.69																																																																																																																																																																																																																				
TIPO DE MATERIAL																																																																																																																																																																																																																																
Suelo	X																																																																																																																																																																																																																															
PESO UNITARIO (kN/m³)																																																																																																																																																																																																																																
Humedo	19.01																																																																																																																																																																																																																															
Seco	13.69																																																																																																																																																																																																																															
LECTURA DE CARGA	CARGA KN	LECT. DEF. 0.001"	DEFORMAC. UNITARIA	T-DEFORMAC. UNITARIA	AREA CORREGIDA	ESFUERZO kg/cm²																																																																																																																																																																																																																										
0	0.0000	0	0.0000	1.00	23.33	0.00																																																																																																																																																																																																																										
0.7	0.0010	20	0.0050	0.99	23.45	0																																																																																																																																																																																																																										
11	0.0152	40	0.0131	0.99	23.57	0.07																																																																																																																																																																																																																										
19	0.0263	60	0.0151	0.98	23.69	0.11																																																																																																																																																																																																																										
42	0.0581	80	0.0201	0.98	23.81	0.28																																																																																																																																																																																																																										
77	0.1065	100	0.0251	0.97	23.93	0.45																																																																																																																																																																																																																										
94	0.1301	120	0.0302	0.97	24.05	0.55																																																																																																																																																																																																																										
112	0.1550	140	0.0352	0.96	24.18	0.65																																																																																																																																																																																																																										
128	0.1743	160	0.0402	0.96	24.31	0.73																																																																																																																																																																																																																										
133	0.1840	200	0.0503	0.95	24.58	0.76																																																																																																																																																																																																																										
139	0.1923	240	0.0604	0.94	24.83	0.79																																																																																																																																																																																																																										
144	0.1992	260	0.0704	0.93	25.1	0.81																																																																																																																																																																																																																										
149	0.2052	320	0.0805	0.92	25.37	0.83																																																																																																																																																																																																																										
151	0.2084	350	0.0905	0.91	25.65	0.83																																																																																																																																																																																																																										
149	0.2082	400	0.1005	0.90	25.84	0.81																																																																																																																																																																																																																										
Ref.: Inv. 2		2.03	RESISTENCIA COMPRESION (qu):	0.83 81.42	kg/cm² kPa																																																																																																																																																																																																																											
<small>* Los resultados mostrados en este informe hacen referencia únicamente a la muestra empleada en el ensayo. Los ensayos se realizan según la norma establecida vigente y bajo el Control de Calidad de INETEC.</small> <small>** Se indican las representaciones fractales para mayor claridad en el resultado del ensayo.</small>																																																																																																																																																																																																																																
OBSERVACIONES																																																																																																																																																																																																																																
<small>Ejecución de primer ensayo (Y=0.001336 X), según ensayo (Y=0.003043 X + 0.58824).</small>																																																																																																																																																																																																																																
<small>Firma: GERMAN GUTIERREZ Ingeniero</small>																																																																																																																																																																																																																																

**DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE LOS SUELOS, LÍMITE PLÁSTICO,
ÍNDICE DE PLASTICIDAD Y ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO**

Normas: I.N.V. E-125-07 : E-126-07: E-123-07

Código: F1-005

Versión: 005

Vigencia: Junio 3 de 2014

Página 1 de 1

PROYECTO: CONSTRUCCIÓN DE CDI. Km 6. LETICIA - TARAPACA (AMAZONAS)

CLIENTE: Dra. MARCELA DE LA ROCHE

PERFORACIÓN No.: 1
MUESTRA: M-5
PROFUNDIDAD, m: 5.0 m

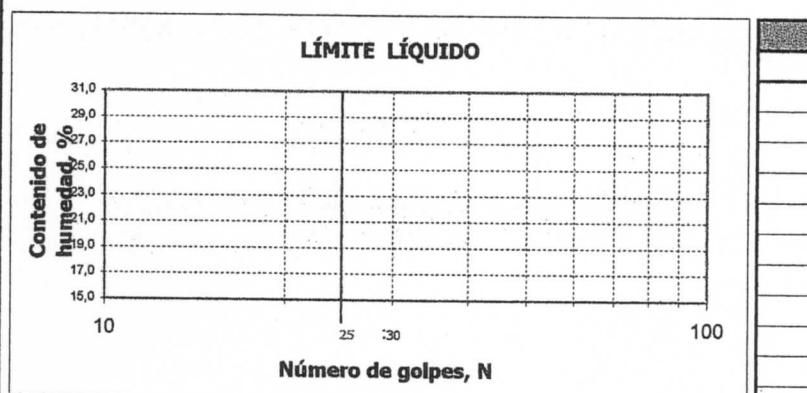
LÍMITE LÍQUIDO			
Recipiente Número:			
Masa suelo húmedo + recipiente, g			
Masa suelo seco + recipiente, g			
Masa agua, g			
Masa recipiente, g			
Masa suelo seco, g			
Contenido de humedad, %			
Número de golpes, N			
Límite Líquido, %	NL		

RESULTADOS

% L. L.:	NL
% L. P.:	NP
% I. de P.:	NL-NP

CLASIFICACIÓN

A.A.S.H.T.O.:	A-3
U.S.C.:	SP-SM
I. de G.:	0
I.FLUIDEZ:	
% GRAVAS:	
% ARENAS:	90,74
% FINOS:	9,26



OBSERVACIONES:

ANALISIS GRANULOMETRICO			
Tamiz	Masa Ret.	% Ret.	% Pasa
2"			100,0
1 1/2"			100,0
1"			100,0
3/4"			100,0
1/2"			100,0
3/8"			100,0
No. 4			100,0
No. 8			100,0
No. 16			100,0
No. 30			100,0
No. 50			100,0
No. 100			100,0
No. 200	90,2	90,7	9,3
Fondo	9,2	9,3	
Total	99,4	100,0	

**DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE LOS SUELOS, LÍMITE PLÁSTICO,
ÍNDICE DE PLASTICIDAD Y ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO**

Normas: I.N.V. E-125-07 : E-126-07 : E-123-07

Código: F1-005

Versión: 005

Vigencia: Junio 3 de 2014

Página 1 de 1

PROYECTO: CONSTRUCCIÓN DE CDI. Km 6. LETICIA - TARAPACA (AMAZONAS)

CLIENTE: Dra. MARCELA DE LA ROCHE

PERFORACIÓN No.: 1
MUESTRA: M-6
PROFUNDIDAD, m: 7.0 m

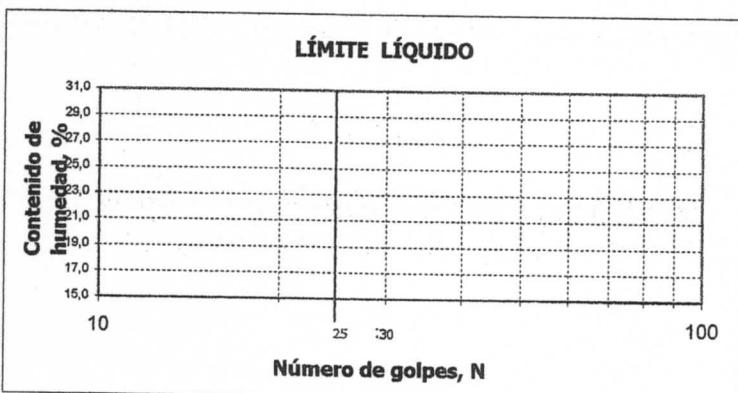
LÍMITE LÍQUIDO			
Recipiente Número:			
Masa suelo húmedo + recipiente, g			
Masa suelo seco + recipiente, g			
Masa agua, g			
Masa recipiente, g			
Masa suelo seco, g			
Contenido de humedad, %			
Número de golpes, N			
Límite Líquido, %	NL		

RESULTADOS

% L. L.:	NL
% L. P.:	NP
% I. de P.:	NL-NP

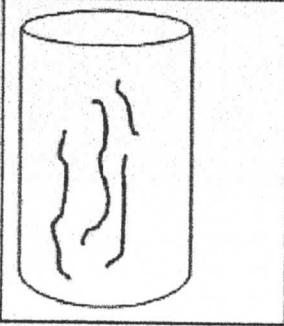
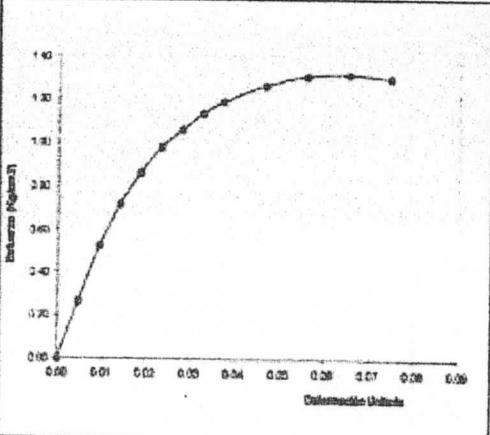
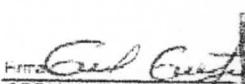
CLASIFICACIÓN

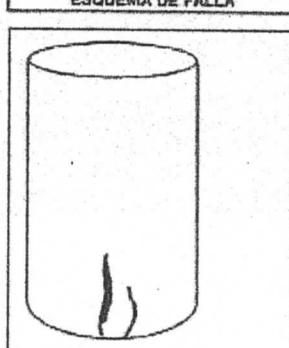
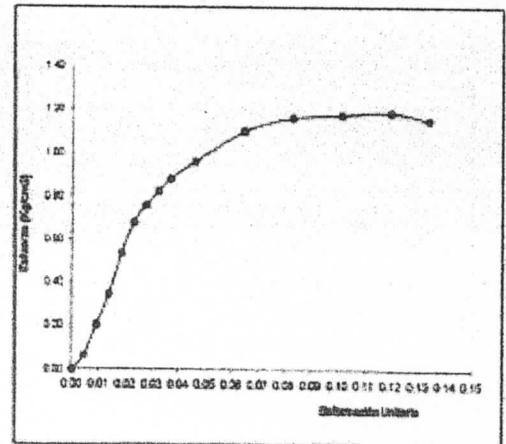
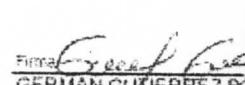
A.A.S.H.T.O.:	A-2-4
U.S.C.:	SMd
I. de G:	0
I.FLUIDEZ:	
% GRAVAS:	
% ARENAS:	73,72
% FINOS:	26,28

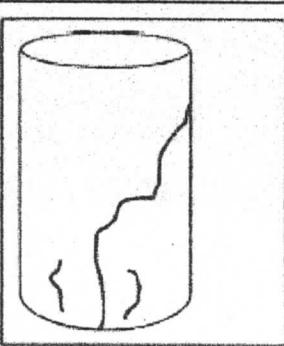
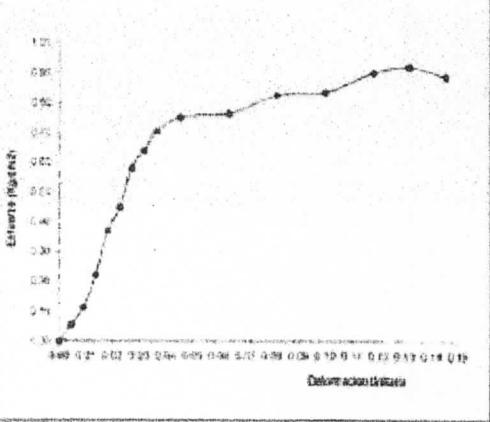
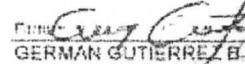


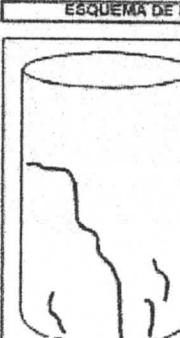
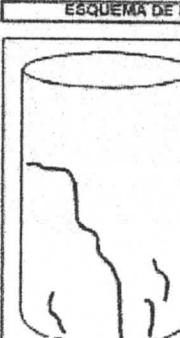
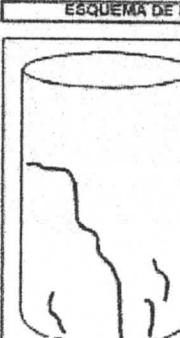
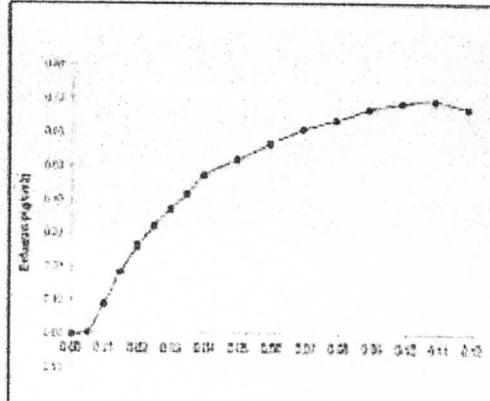
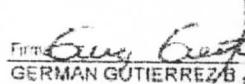
OBSERVACIONES:

ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO			
Tamiz	Masa Ret.	% Ret.	% Pasa
2"			100,0
1 1/2"			100,0
1"			100,0
3/4"			100,0
1/2"			100,0
3/8"			100,0
No. 4			100,0
No. 8			100,0
No. 16			100,0
No. 30			100,0
No. 50			100,0
No. 100			100,0
No. 200	76,3	73,7	26,3
Fondo	27,2	26,3	
Total	103,5	100,0	

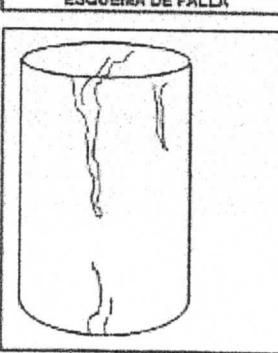
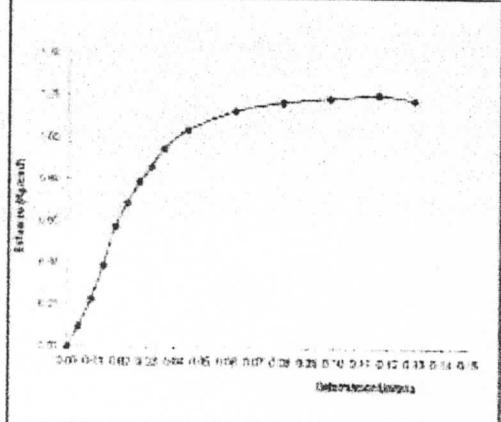
INGENIERIA CIVIL	COMPRESION INCONFINADA	HOJA 1 DE 1																																																																																											
		FECHA: DIC 2014																																																																																											
		VERSION 0																																																																																											
PROYECTO: CONSTRUCCION CDI LOCALIZACION: KILOMETRO 6 VIA LETICIA - TARAPACA SOCITADO POR: MARCELA DE LA ROCHE FUENTE: DESCR MATERIAL: ARCILLA DE ALTA COMPRENSIBILIDAD CON POCAS ARENA FINA COLOR GRIS CON BETAS ROJIZAS	SONDEO N° 2 MUESTRA N° 1 PROFOUNDIDAD 1 m FECHA DE RECIBIDO dic-14 FECHA DE ENSAYO: dic-14 ANILLO 9002																																																																																												
COMPRESION INCONFINADA EN MUESTRAS DE SUELOS INV E 152 - 07																																																																																													
HUMEDAD <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><td>Recipient</td><td>72</td></tr> <tr><td>P1 (g)</td><td>153.2</td></tr> <tr><td>P2 (g)</td><td>121.8</td></tr> <tr><td>P3 (g)</td><td>30.5</td></tr> <tr><td>% W</td><td>34.40%</td></tr> </table> PROBETA DIMENSION INICIAL <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><td>Diametro superior (cm)</td><td>5.55</td></tr> <tr><td>Diametro medio (cm)</td><td>5.54</td></tr> <tr><td>Diametro inferior (cm)</td><td>5.55</td></tr> <tr><td>Diametro promedio(cm)</td><td>5.55</td></tr> <tr><td>Altura en cm</td><td>10.91</td></tr> <tr><td>Area en cm²</td><td>24.16</td></tr> <tr><td>Peso en gramos</td><td>497.1</td></tr> <tr><td>Volumen en cm³</td><td>293.42</td></tr> <tr><td>Humedad en %</td><td>34.40%</td></tr> <tr><td>Anillo de Carga Nro.</td><td>8082</td></tr> </table> TIPO DE MATERIAL <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><td>Suelo</td><td>X</td></tr> </table>	Recipient	72	P1 (g)	153.2	P2 (g)	121.8	P3 (g)	30.5	% W	34.40%	Diametro superior (cm)	5.55	Diametro medio (cm)	5.54	Diametro inferior (cm)	5.55	Diametro promedio(cm)	5.55	Altura en cm	10.91	Area en cm ²	24.16	Peso en gramos	497.1	Volumen en cm ³	293.42	Humedad en %	34.40%	Anillo de Carga Nro.	8082	Suelo	X	ESQUEMA DE FALLA  PESO UNITARIO (kg/m³) <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><td>Humedo</td><td>18.5</td></tr> <tr><td>Seco</td><td>13.76</td></tr> </table>	Humedo	18.5	Seco	13.76																																																								
Recipient	72																																																																																												
P1 (g)	153.2																																																																																												
P2 (g)	121.8																																																																																												
P3 (g)	30.5																																																																																												
% W	34.40%																																																																																												
Diametro superior (cm)	5.55																																																																																												
Diametro medio (cm)	5.54																																																																																												
Diametro inferior (cm)	5.55																																																																																												
Diametro promedio(cm)	5.55																																																																																												
Altura en cm	10.91																																																																																												
Area en cm ²	24.16																																																																																												
Peso en gramos	497.1																																																																																												
Volumen en cm ³	293.42																																																																																												
Humedad en %	34.40%																																																																																												
Anillo de Carga Nro.	8082																																																																																												
Suelo	X																																																																																												
Humedo	18.5																																																																																												
Seco	13.76																																																																																												
LECTURA DE CARGA <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><td>0</td><td>0.0000</td><td>LECT. DEF. 0.001"</td><td>DEFORMAC. UNITARIA</td><td>1-DEFORMAC. UNITARIA</td><td>AREA CORREGIDA</td><td>ESFUERZO kg/cm²</td></tr> <tr><td>45</td><td>0.0638</td><td>20</td><td>0.0047</td><td>1.00</td><td>24.16</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>91</td><td>0.1259</td><td>40</td><td>0.0093</td><td>0.99</td><td>24.26</td><td>0.27</td></tr> <tr><td>125</td><td>0.1739</td><td>61</td><td>0.0140</td><td>0.98</td><td>24.39</td><td>0.53</td></tr> <tr><td>151</td><td>0.2080</td><td>80</td><td>0.0186</td><td>0.98</td><td>24.51</td><td>0.72</td></tr> <tr><td>172</td><td>0.2380</td><td>100</td><td>0.0233</td><td>0.98</td><td>24.74</td><td>0.98</td></tr> <tr><td>187</td><td>0.2587</td><td>120</td><td>0.0279</td><td>0.97</td><td>24.86</td><td>1.06</td></tr> <tr><td>201</td><td>0.2781</td><td>140</td><td>0.0326</td><td>0.97</td><td>24.99</td><td>1.13</td></tr> <tr><td>212</td><td>0.2933</td><td>160</td><td>0.0373</td><td>0.96</td><td>25.10</td><td>1.19</td></tr> <tr><td>228</td><td>0.3155</td><td>200</td><td>0.0466</td><td>0.95</td><td>25.34</td><td>1.27</td></tr> <tr><td>238</td><td>0.3293</td><td>240</td><td>0.0529</td><td>0.94</td><td>25.54</td><td>1.31</td></tr> <tr><td>242</td><td>0.3348</td><td>260</td><td>0.0553</td><td>0.93</td><td>25.85</td><td>1.32</td></tr> <tr><td>241</td><td>0.3334</td><td>320</td><td>0.0745</td><td>0.93</td><td>26.11</td><td>1.30</td></tr> </table>	0	0.0000	LECT. DEF. 0.001"	DEFORMAC. UNITARIA	1-DEFORMAC. UNITARIA	AREA CORREGIDA	ESFUERZO kg/cm ²	45	0.0638	20	0.0047	1.00	24.16	0.00	91	0.1259	40	0.0093	0.99	24.26	0.27	125	0.1739	61	0.0140	0.98	24.39	0.53	151	0.2080	80	0.0186	0.98	24.51	0.72	172	0.2380	100	0.0233	0.98	24.74	0.98	187	0.2587	120	0.0279	0.97	24.86	1.06	201	0.2781	140	0.0326	0.97	24.99	1.13	212	0.2933	160	0.0373	0.96	25.10	1.19	228	0.3155	200	0.0466	0.95	25.34	1.27	238	0.3293	240	0.0529	0.94	25.54	1.31	242	0.3348	260	0.0553	0.93	25.85	1.32	241	0.3334	320	0.0745	0.93	26.11	1.30	R.P. kg/cm² 1.5 RESISTENCIA COMPRESION (R.P.) 1.32 <small>129.49 kg/cm²</small>	<small>kg/cm²</small> <small>129.49</small>
0	0.0000	LECT. DEF. 0.001"	DEFORMAC. UNITARIA	1-DEFORMAC. UNITARIA	AREA CORREGIDA	ESFUERZO kg/cm ²																																																																																							
45	0.0638	20	0.0047	1.00	24.16	0.00																																																																																							
91	0.1259	40	0.0093	0.99	24.26	0.27																																																																																							
125	0.1739	61	0.0140	0.98	24.39	0.53																																																																																							
151	0.2080	80	0.0186	0.98	24.51	0.72																																																																																							
172	0.2380	100	0.0233	0.98	24.74	0.98																																																																																							
187	0.2587	120	0.0279	0.97	24.86	1.06																																																																																							
201	0.2781	140	0.0326	0.97	24.99	1.13																																																																																							
212	0.2933	160	0.0373	0.96	25.10	1.19																																																																																							
228	0.3155	200	0.0466	0.95	25.34	1.27																																																																																							
238	0.3293	240	0.0529	0.94	25.54	1.31																																																																																							
242	0.3348	260	0.0553	0.93	25.85	1.32																																																																																							
241	0.3334	320	0.0745	0.93	26.11	1.30																																																																																							
<small>* Los resultados mostrados en este informe hacen referencia únicamente a la muestra ensayada individualmente. Estos resultados no afectan la calidad y fiabilidad del Control de Calidad de PGCL TIC.</small> <small>* Se presta la resistencia total o parcial en зависимости del profundo al cargo.</small>																																																																																													
OBSERVACIONES <div style="border: 1px solid black; padding: 2px; margin-bottom: 5px;">Ejecución del ensayo Andre (X=0.0015036 X), revisión Andre (Y=0.003053 X + 1.656324)</div> <div style="display: flex; align-items: center;"> Firma:  <div style="display: flex; align-items: center;"> G GUTIERREZ </div> <div style="margin-left: 10px;">GERMAN GUTIERREZ B.</div> <div style="margin-left: 10px;">Laboratorista</div> </div>																																																																																													

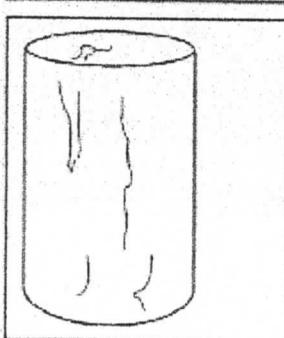
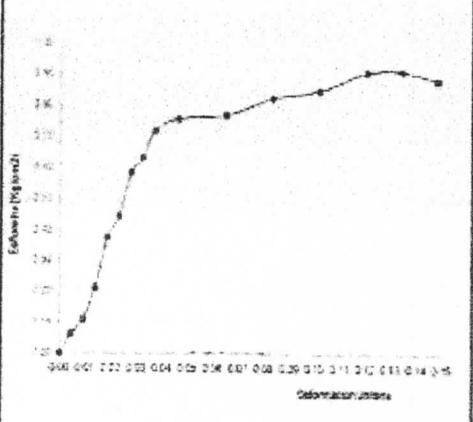
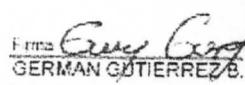
INGENIERIA CIVIL	COMPRESION INCONFINADA	HOJA 1 DE 1 FECHA: DIC 2014 VERSIÓN 0																																																																																																									
PROYECTO: CONSTRUCCION CDI LOCALIZACION: KILOMETRO 6 VIA LETICIA - TARAPACA SOCITADO POR: MARCELA DE LA ROCHE FUENTE: DESCR MATERIAL: ARCILLA DE ALTA COMPRENSIBILIDAD CON TRAZAS DE ARENA COLOR GRIS CON BETAS REJUDAS		SONDEO N° 2 MUESTRA N° 2 PROFUNDIDAD 2m FECHA DE RECIBIDO 04-11-14 FECHA DE ENSAYO: 06-11-14 ANILLO BX02																																																																																																									
COMPRESION INCONFINADA EN MUESTRAS DE SUELOS INV E 152 - 07																																																																																																											
HUMEDAD <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><td>Resistencia</td><td>13</td></tr> <tr><td>P1 (gr)</td><td>137,2</td></tr> <tr><td>P2 (gr)</td><td>107,7</td></tr> <tr><td>P3 (gr)</td><td>30,8</td></tr> <tr><td>% W</td><td>36.40%</td></tr> </table>	Resistencia	13	P1 (gr)	137,2	P2 (gr)	107,7	P3 (gr)	30,8	% W	36.40%	ESQUEMA DE FALLA 																																																																																																
Resistencia	13																																																																																																										
P1 (gr)	137,2																																																																																																										
P2 (gr)	107,7																																																																																																										
P3 (gr)	30,8																																																																																																										
% W	36.40%																																																																																																										
PROBETA DIMENSION INICIAL <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><td>Diametro superior (cm)</td><td>5.57</td></tr> <tr><td>Diametro medio (cm)</td><td>5.57</td></tr> <tr><td>Diametro interior (cm)</td><td>5.57</td></tr> <tr><td>Diametro promedio(cm)</td><td>5.57</td></tr> <tr><td>Altura en cm</td><td>11.04</td></tr> <tr><td>Area en cm²</td><td>24.37</td></tr> <tr><td>Peso en gramos</td><td>491.00</td></tr> <tr><td>Volumen en cm³</td><td>259.01</td></tr> <tr><td>Humedad en %</td><td>36.40%</td></tr> <tr><td>Anteo de Carga No</td><td>9082</td></tr> </table>	Diametro superior (cm)	5.57	Diametro medio (cm)	5.57	Diametro interior (cm)	5.57	Diametro promedio(cm)	5.57	Altura en cm	11.04	Area en cm ²	24.37	Peso en gramos	491.00	Volumen en cm ³	259.01	Humedad en %	36.40%	Anteo de Carga No	9082	TIPO DE MATERIAL <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><td>Suelo</td><td>X</td></tr> <tr><td>Humedo</td><td>17.91</td></tr> <tr><td>Seco</td><td>12.94</td></tr> </table>	Suelo	X	Humedo	17.91	Seco	12.94	PESO UNITARIO (kN/m³) Tabla de pesos unitarios: 0.00 0.01 0.02 0.03 0.04 0.05 0.06 0.07 0.08 0.09 0.10 0.11 0.12 0.13 0.14 0.15																																																																															
Diametro superior (cm)	5.57																																																																																																										
Diametro medio (cm)	5.57																																																																																																										
Diametro interior (cm)	5.57																																																																																																										
Diametro promedio(cm)	5.57																																																																																																										
Altura en cm	11.04																																																																																																										
Area en cm ²	24.37																																																																																																										
Peso en gramos	491.00																																																																																																										
Volumen en cm ³	259.01																																																																																																										
Humedad en %	36.40%																																																																																																										
Anteo de Carga No	9082																																																																																																										
Suelo	X																																																																																																										
Humedo	17.91																																																																																																										
Seco	12.94																																																																																																										
LECTURA DE CARGA CARGA KN LECT. DEF. 0.001" DEFORMAC. UNITARIA 1-DEFORMAC. UNITARIA AREA CORREGIDA ESFUERZO kg/cm ² kg/cm ² kg/cm ² kg/cm ² <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse; font-size: small;"> <tr><td>0</td><td>0.0000</td><td>0</td><td>0.0000</td><td>1.00</td><td>24.37</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>11</td><td>0.0152</td><td>20</td><td>0.0045</td><td>1.00</td><td>24.48</td><td>0.06</td></tr> <tr><td>35</td><td>0.0484</td><td>40</td><td>0.0142</td><td>0.99</td><td>24.59</td><td>0.2</td></tr> <tr><td>60</td><td>0.0830</td><td>60</td><td>0.0138</td><td>0.97</td><td>24.71</td><td>0.34</td></tr> <tr><td>94</td><td>0.1301</td><td>80</td><td>0.0184</td><td>0.98</td><td>24.82</td><td>0.55</td></tr> <tr><td>120</td><td>0.1660</td><td>100</td><td>0.0230</td><td>0.99</td><td>24.94</td><td>0.66</td></tr> <tr><td>135</td><td>0.1883</td><td>120</td><td>0.0276</td><td>0.97</td><td>25.06</td><td>0.76</td></tr> <tr><td>147</td><td>0.2034</td><td>140</td><td>0.0323</td><td>0.97</td><td>25.18</td><td>0.82</td></tr> <tr><td>158</td><td>0.2186</td><td>160</td><td>0.0368</td><td>0.98</td><td>25.30</td><td>0.88</td></tr> <tr><td>174</td><td>0.2407</td><td>180</td><td>0.0460</td><td>0.95</td><td>25.54</td><td>0.96</td></tr> <tr><td>203</td><td>0.2800</td><td>200</td><td>0.0644</td><td>0.94</td><td>26.04</td><td>1.10</td></tr> <tr><td>218</td><td>0.3030</td><td>260</td><td>0.0826</td><td>0.92</td><td>26.57</td><td>1.16</td></tr> <tr><td>226</td><td>0.3127</td><td>440</td><td>0.1012</td><td>0.90</td><td>27.11</td><td>1.18</td></tr> <tr><td>233</td><td>0.3224</td><td>520</td><td>0.1198</td><td>0.88</td><td>27.88</td><td>1.19</td></tr> <tr><td>230</td><td>0.3162</td><td>580</td><td>0.1334</td><td>0.87</td><td>28.12</td><td>1.15</td></tr> </table>			0	0.0000	0	0.0000	1.00	24.37	0.00	11	0.0152	20	0.0045	1.00	24.48	0.06	35	0.0484	40	0.0142	0.99	24.59	0.2	60	0.0830	60	0.0138	0.97	24.71	0.34	94	0.1301	80	0.0184	0.98	24.82	0.55	120	0.1660	100	0.0230	0.99	24.94	0.66	135	0.1883	120	0.0276	0.97	25.06	0.76	147	0.2034	140	0.0323	0.97	25.18	0.82	158	0.2186	160	0.0368	0.98	25.30	0.88	174	0.2407	180	0.0460	0.95	25.54	0.96	203	0.2800	200	0.0644	0.94	26.04	1.10	218	0.3030	260	0.0826	0.92	26.57	1.16	226	0.3127	440	0.1012	0.90	27.11	1.18	233	0.3224	520	0.1198	0.88	27.88	1.19	230	0.3162	580	0.1334	0.87	28.12	1.15
0	0.0000	0	0.0000	1.00	24.37	0.00																																																																																																					
11	0.0152	20	0.0045	1.00	24.48	0.06																																																																																																					
35	0.0484	40	0.0142	0.99	24.59	0.2																																																																																																					
60	0.0830	60	0.0138	0.97	24.71	0.34																																																																																																					
94	0.1301	80	0.0184	0.98	24.82	0.55																																																																																																					
120	0.1660	100	0.0230	0.99	24.94	0.66																																																																																																					
135	0.1883	120	0.0276	0.97	25.06	0.76																																																																																																					
147	0.2034	140	0.0323	0.97	25.18	0.82																																																																																																					
158	0.2186	160	0.0368	0.98	25.30	0.88																																																																																																					
174	0.2407	180	0.0460	0.95	25.54	0.96																																																																																																					
203	0.2800	200	0.0644	0.94	26.04	1.10																																																																																																					
218	0.3030	260	0.0826	0.92	26.57	1.16																																																																																																					
226	0.3127	440	0.1012	0.90	27.11	1.18																																																																																																					
233	0.3224	520	0.1198	0.88	27.88	1.19																																																																																																					
230	0.3162	580	0.1334	0.87	28.12	1.15																																																																																																					
RP Recorto: 1.3	RESISTENCIA COMPRESION (qui): 1.19 118.43 kg/cm ² kPa	* Estas mediciones mostradas en este informe tienen referencia únicamente a la muestra ensayada referenciada. Estos ensayos se efectúaron según el método establecido. **Se prohíbe la reproducción total o parcial sin autorización del profesional a cargo.																																																																																																									
OBSERVACIONES: <div style="border: 1px solid black; padding: 2px; display: inline-block;">Ensayo del primer año (Y=0.0213826 X), según año Y=0.02033 X + 1.658821.</div> <div style="margin-left: 20px; text-align: right;"> FIRMA:  GERMAN GUTIERREZ B Licenciatura </div>																																																																																																											

INGENIERIA CIVIL	COMPRESION INCONFINADA	HOJA 1 DE 1 FECHA DIC 2014 VERSIÓN 0																																																																																																																								
PROYECTO: CONSTRUCCION COI LOCALIZACION: KILOMETRO 6 VIA LETICIA - TARAPACA SORBITADO POR: MANUEL DE LA BLAQUE FUENTE: DESCR MATERIAL: AREILLA LIMOCARENOSA DE BAJA COMPRENSIBILIDAD COLOR GRIS CON BETAS ROJIZAS		SONDO N° 2 MUESTRA N° 3 PAJU-UNILAB SH FECHA DE RECIBIDO DIC-14 FECHA DE ENSAYO DIC-14 ANILLO 9002																																																																																																																								
COMPRESION INCONFINADA EN MUESTRAS DE SUELOS INV E 152 - 07																																																																																																																										
HUMEDAD <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><td>Recipientes</td><td>111</td></tr> <tr><td>P1 (gr)</td><td>155.2</td></tr> <tr><td>P2 (gr)</td><td>122.1</td></tr> <tr><td>P3 (gr)</td><td>29.3</td></tr> <tr><td>% W</td><td>35.70%</td></tr> </table> PROBETA DIMENSION INICIAL <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><td>Diametro superior (cm)</td><td>5.58</td></tr> <tr><td>Diametro medio (cm)</td><td>5.55</td></tr> <tr><td>Diametro inferior (cm)</td><td>5.57</td></tr> <tr><td>Llametro promedio(cm)</td><td>5.58</td></tr> <tr><td>Altura en cm</td><td>11.22</td></tr> <tr><td>Area en cm²</td><td>24.48</td></tr> <tr><td>Peso en gramos</td><td>504.60</td></tr> <tr><td>Volumen en cm³</td><td>274.71</td></tr> <tr><td>Humedad en %</td><td>35.70%</td></tr> <tr><td>Anillo de Carga Nro.</td><td>3002</td></tr> </table>	Recipientes	111	P1 (gr)	155.2	P2 (gr)	122.1	P3 (gr)	29.3	% W	35.70%	Diametro superior (cm)	5.58	Diametro medio (cm)	5.55	Diametro inferior (cm)	5.57	Llametro promedio(cm)	5.58	Altura en cm	11.22	Area en cm ²	24.48	Peso en gramos	504.60	Volumen en cm ³	274.71	Humedad en %	35.70%	Anillo de Carga Nro.	3002	ESQUEMA DE FALLA 	 Estrés (kg/cm ²) Deformación (Unidad)																																																																																										
Recipientes	111																																																																																																																									
P1 (gr)	155.2																																																																																																																									
P2 (gr)	122.1																																																																																																																									
P3 (gr)	29.3																																																																																																																									
% W	35.70%																																																																																																																									
Diametro superior (cm)	5.58																																																																																																																									
Diametro medio (cm)	5.55																																																																																																																									
Diametro inferior (cm)	5.57																																																																																																																									
Llametro promedio(cm)	5.58																																																																																																																									
Altura en cm	11.22																																																																																																																									
Area en cm ²	24.48																																																																																																																									
Peso en gramos	504.60																																																																																																																									
Volumen en cm ³	274.71																																																																																																																									
Humedad en %	35.70%																																																																																																																									
Anillo de Carga Nro.	3002																																																																																																																									
TIPO DE MATERIAL <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><td>Estado</td><td>X</td></tr> <tr><td>Humedad</td><td>18.02</td></tr> <tr><td>Seco</td><td>13.38</td></tr> </table>	Estado	X	Humedad	18.02	Seco	13.38																																																																																																																				
Estado	X																																																																																																																									
Humedad	18.02																																																																																																																									
Seco	13.38																																																																																																																									
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th>LECTURA DE CARGA</th> <th>CARGA KN</th> <th>LECT. DEF. 0.001"</th> <th>DEFORMAC. UNITARIA</th> <th>1-DEFORMAC. UNITARIA</th> <th>AREA CORREGIDA</th> <th>ESTUERZO kg/cm²</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>0</td><td>0.0000</td><td>0</td><td>0.0000</td><td>1.00</td><td>24.48</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>10</td><td>0.0118</td><td>20</td><td>0.0045</td><td>1.00</td><td>24.60</td><td>0.06</td></tr> <tr><td>20</td><td>0.0237</td><td>40</td><td>0.0091</td><td>0.99</td><td>24.71</td><td>0.11</td></tr> <tr><td>30</td><td>0.0356</td><td>60</td><td>0.0136</td><td>0.98</td><td>24.82</td><td>0.22</td></tr> <tr><td>60</td><td>0.0699</td><td>80</td><td>0.0181</td><td>0.98</td><td>24.94</td><td>0.37</td></tr> <tr><td>80</td><td>0.1107</td><td>100</td><td>0.0226</td><td>0.98</td><td>25.05</td><td>0.45</td></tr> <tr><td>104</td><td>0.1439</td><td>120</td><td>0.0272</td><td>0.97</td><td>25.17</td><td>0.58</td></tr> <tr><td>115</td><td>0.1591</td><td>140</td><td>0.0317</td><td>0.97</td><td>25.29</td><td>0.64</td></tr> <tr><td>127</td><td>0.1757</td><td>160</td><td>0.0362</td><td>0.96</td><td>25.40</td><td>0.71</td></tr> <tr><td>137</td><td>0.1896</td><td>200</td><td>0.0453</td><td>0.95</td><td>25.64</td><td>0.79</td></tr> <tr><td>142</td><td>0.1965</td><td>280</td><td>0.0534</td><td>0.94</td><td>26.14</td><td>0.77</td></tr> <tr><td>156</td><td>0.2158</td><td>360</td><td>0.0615</td><td>0.92</td><td>26.65</td><td>0.83</td></tr> <tr><td>161</td><td>0.2226</td><td>440</td><td>0.0696</td><td>0.90</td><td>27.19</td><td>0.84</td></tr> <tr><td>177</td><td>0.2444</td><td>560</td><td>0.1177</td><td>0.80</td><td>27.76</td><td>0.90</td></tr> <tr><td>184</td><td>0.2546</td><td>590</td><td>0.1313</td><td>0.87</td><td>28.18</td><td>0.92</td></tr> <tr><td>190</td><td>0.2490</td><td>640</td><td>0.1449</td><td>0.86</td><td>28.63</td><td>0.89</td></tr> </tbody> </table>			LECTURA DE CARGA	CARGA KN	LECT. DEF. 0.001"	DEFORMAC. UNITARIA	1-DEFORMAC. UNITARIA	AREA CORREGIDA	ESTUERZO kg/cm ²	0	0.0000	0	0.0000	1.00	24.48	0.00	10	0.0118	20	0.0045	1.00	24.60	0.06	20	0.0237	40	0.0091	0.99	24.71	0.11	30	0.0356	60	0.0136	0.98	24.82	0.22	60	0.0699	80	0.0181	0.98	24.94	0.37	80	0.1107	100	0.0226	0.98	25.05	0.45	104	0.1439	120	0.0272	0.97	25.17	0.58	115	0.1591	140	0.0317	0.97	25.29	0.64	127	0.1757	160	0.0362	0.96	25.40	0.71	137	0.1896	200	0.0453	0.95	25.64	0.79	142	0.1965	280	0.0534	0.94	26.14	0.77	156	0.2158	360	0.0615	0.92	26.65	0.83	161	0.2226	440	0.0696	0.90	27.19	0.84	177	0.2444	560	0.1177	0.80	27.76	0.90	184	0.2546	590	0.1313	0.87	28.18	0.92	190	0.2490	640	0.1449	0.86	28.63	0.89	RP = 950 kg/cm ² f = 1.3 RESISTENCIA COMPRESION (q _u) = 0.92 90.30 kg/cm ² kN/m ²
LECTURA DE CARGA	CARGA KN	LECT. DEF. 0.001"	DEFORMAC. UNITARIA	1-DEFORMAC. UNITARIA	AREA CORREGIDA	ESTUERZO kg/cm ²																																																																																																																				
0	0.0000	0	0.0000	1.00	24.48	0.00																																																																																																																				
10	0.0118	20	0.0045	1.00	24.60	0.06																																																																																																																				
20	0.0237	40	0.0091	0.99	24.71	0.11																																																																																																																				
30	0.0356	60	0.0136	0.98	24.82	0.22																																																																																																																				
60	0.0699	80	0.0181	0.98	24.94	0.37																																																																																																																				
80	0.1107	100	0.0226	0.98	25.05	0.45																																																																																																																				
104	0.1439	120	0.0272	0.97	25.17	0.58																																																																																																																				
115	0.1591	140	0.0317	0.97	25.29	0.64																																																																																																																				
127	0.1757	160	0.0362	0.96	25.40	0.71																																																																																																																				
137	0.1896	200	0.0453	0.95	25.64	0.79																																																																																																																				
142	0.1965	280	0.0534	0.94	26.14	0.77																																																																																																																				
156	0.2158	360	0.0615	0.92	26.65	0.83																																																																																																																				
161	0.2226	440	0.0696	0.90	27.19	0.84																																																																																																																				
177	0.2444	560	0.1177	0.80	27.76	0.90																																																																																																																				
184	0.2546	590	0.1313	0.87	28.18	0.92																																																																																																																				
190	0.2490	640	0.1449	0.86	28.63	0.89																																																																																																																				
<small>* Los resultados incluidos en este informe hacen referencia específicamente a la muestra ensayada referenciada. Estos ensayos se efectuaron según la norma establecida AENOR Y UNE-EN 13476-1 (1998) EP-RUELE ID...</small> <small>** Se considera el resultado de fijo o permanente al cierre del probador a carga.</small>																																																																																																																										
OBSERVACIONES: <small>Este informe del primer año (V=0) DEL DIA X, 2014 AL 2016 (Y=1600000 X=1-1600000)</small>																																																																																																																										
 GERMAN GUTIERREZ B. Laboratorio																																																																																																																										

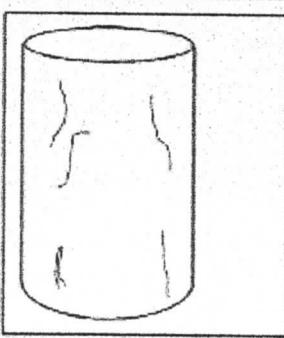
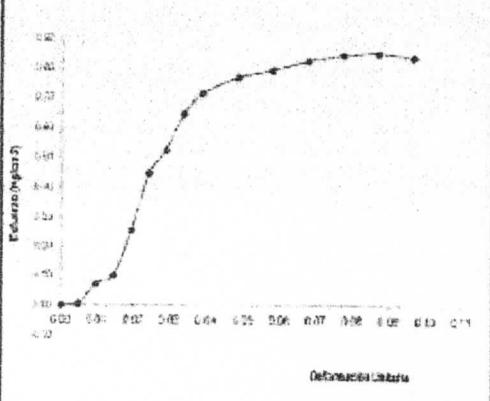
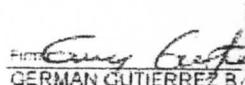
INCENIERIA CIVIL		COMPRESION INCONFINADA		HOJA 1 DE 1																								
				FECHA: Dic 2014																								
				VERSION: 0																								
PROYECTO:	CONSTRUCCION CDI			SONDEO N° 2																								
LOCALIZACION:	KILOMETRO 6 VIA LETICIA, TARAPACA			MATERIAL N° 1																								
SOCITADO POR:	MARCELA DE LA ROCHE			PROFOUNDIDAD 4m																								
FUENTE:				FECHA DE RECIBIDO 06-14																								
DESCR MATERIAL:	ARCILLA ARENOZA COLOR ROJIZO CON PEQUEÑAS BETAS GRISAS Y AMARILLO DOR			FECHA DE ENVIO: 06-14																								
				ANILLO 9082																								
COMPRESION INCONFINADA EN MUESTRAS DE SUELOS INV E 152 - 07																												
<table border="1"> <tr><th colspan="2">HUMEDAD</th></tr> <tr><td>Humedad</td><td>23%</td></tr> <tr><td>P1 (gr)</td><td>171.4</td></tr> <tr><td>P2 (gr)</td><td>132.6</td></tr> <tr><td>P3 (gr)</td><td>37.3</td></tr> <tr><td>% VV</td><td>49.70%</td></tr> </table>		HUMEDAD		Humedad	23%	P1 (gr)	171.4	P2 (gr)	132.6	P3 (gr)	37.3	% VV	49.70%	<table border="1"> <tr><th colspan="2">ESQUEMA DE FALLA</th></tr> <tr><td colspan="2"></td></tr> </table>		ESQUEMA DE FALLA												
HUMEDAD																												
Humedad	23%																											
P1 (gr)	171.4																											
P2 (gr)	132.6																											
P3 (gr)	37.3																											
% VV	49.70%																											
ESQUEMA DE FALLA																												
																												
<table border="1"> <tr><th colspan="2">PROBETA</th></tr> <tr><th colspan="2">DIMENSION INICIAL</th></tr> <tr><td>Diametro superior (cm)</td><td>5.46</td></tr> <tr><td>Diametro medio (cm)</td><td>5.47</td></tr> <tr><td>Diametro inferior (cm)</td><td>5.46</td></tr> <tr><td>Diametro altura (cm)</td><td>3.46</td></tr> <tr><td>Altura en cm</td><td>10.33</td></tr> <tr><td>Area en cm²</td><td>23.44</td></tr> <tr><td>Peso en gramos</td><td>427.40</td></tr> <tr><td>Volumen en cm³</td><td>242.16</td></tr> <tr><td>Humedad en %</td><td>49.70%</td></tr> <tr><td>Anillo de Carga No</td><td>9082</td></tr> </table>		PROBETA		DIMENSION INICIAL		Diametro superior (cm)	5.46	Diametro medio (cm)	5.47	Diametro inferior (cm)	5.46	Diametro altura (cm)	3.46	Altura en cm	10.33	Area en cm ²	23.44	Peso en gramos	427.40	Volumen en cm ³	242.16	Humedad en %	49.70%	Anillo de Carga No	9082			
PROBETA																												
DIMENSION INICIAL																												
Diametro superior (cm)	5.46																											
Diametro medio (cm)	5.47																											
Diametro inferior (cm)	5.46																											
Diametro altura (cm)	3.46																											
Altura en cm	10.33																											
Area en cm ²	23.44																											
Peso en gramos	427.40																											
Volumen en cm ³	242.16																											
Humedad en %	49.70%																											
Anillo de Carga No	9082																											
<table border="1"> <tr><th colspan="2">TIPO DE MATERIAL</th></tr> <tr><td>Suelo</td><td>X</td></tr> </table>		TIPO DE MATERIAL		Suelo	X	<table border="1"> <tr><th colspan="2">PESO UNITARIO (kN/m³)</th></tr> <tr><td>Humedo</td><td>17.31</td></tr> <tr><td>Seco</td><td>12.30</td></tr> </table>		PESO UNITARIO (kN/m ³)		Humedo	17.31	Seco	12.30	Densidad Unitaria														
TIPO DE MATERIAL																												
Suelo	X																											
PESO UNITARIO (kN/m ³)																												
Humedo	17.31																											
Seco	12.30																											
LECTURA DE CARGA	CARGA KN	LECT. DEF. 0.001"	DEFORMAC. UNITARIA	1-DEFORMAC. UNITARIA	AREA CORREGIDA	ESFUERZO kN/cm ²																						
0	0.0010	0	0.0000	1.00	23.44	0.00																						
1	0.0012	20	0.0045	1.00	23.56	0.01																						
13	0.0208	40	0.0090	0.99	24.68	0.09																						
31	0.0429	60	0.0148	0.99	23.79	0.16																						
44	0.0808	80	0.0197	0.98	23.91	0.26																						
65	0.0761	100	0.0246	0.98	24.03	0.32																						
64	0.0886	120	0.0295	0.97	24.15	0.37																						
72	0.0006	140	0.0344	0.97	24.20	0.42																						
82	0.1135	160	0.0393	0.96	24.40	0.47																						
91	0.1259	200	0.0492	0.95	24.66	0.52																						
100	0.1384	240	0.0590	0.94	24.91	0.57																						
109	0.1508	280	0.0686	0.93	25.18	0.61																						
115	0.1591	320	0.0787	0.92	25.44	0.64																						
122	0.1683	360	0.0885	0.91	25.72	0.67																						
127	0.1757	400	0.0984	0.90	26.00	0.69																						
133	0.1799	440	0.1082	0.89	26.29	0.70																						
127	0.1757	480	0.1180	0.89	26.58	0.70																						
R ^c kg/cm ²	0.7	RESISTENCIA COMPRESION (qu):	0.7 68.40	kN/cm ² kPa																								
<small>* LOS ANEXOS Y FOTOGRAFIAS DE ESTA INFORMACION REFERENTES AL MUESTREO SON PROPIEDAD DEL INSTITUTO DE INVESTIGACIONES GEOLÓGICAS Y TECNOLÓGICAS. BASTOS ANEXOS SE DECRETARON BAJO LA LEY 100 DE 1993.</small> <small>** Se prohíbe la reproducción total o parcial sin autorización del profesional a cargo.</small>																												
OBSERVACIONES: <div style="border: 1px solid black; padding: 2px;">Ejecución del primer anillo (Nº 0013836 X), según anillo (Nº 003083 X, N° 65524).</div>																												
<div style="text-align: right;">  GERMAN GUTIERREZ Laboratorista </div>																												

INGENIERIA CIVIL		COMPRESION INCONFINADA		HOJA 1 DE 1																									
				FECHA DIC. 2014																									
				VERSIÓN 0																									
PROYECTO:	CONSTRUCCION CDI			SONDEO N°	3																								
LOCALIZACION:	KILOMETRO 6 VIA LETICIA - TARAPACA			MUESTRA MP	1																								
SOCITADO POR:	MARCELA DE LA ROCHE			PROFUNDIDAD	1m																								
FUENTE:				FECHA DE RECIBIDO	5-14																								
DESCR MATERIAL:	ARCILLA DE ALTA COMPRENSIBILIDAD COLOR GRIS CLARO CON BETAS ROJIZAS			FECHA DE ENSAYO	5-14																								
				ANILLO	9082																								
COMPRESION INCONFINADA EN MUESTRAS DE SUELOS INV E 152 - 07																													
<table border="1"> <tr><th colspan="2">HUMEDAD</th></tr> <tr><td>Recipientes</td><td>21</td></tr> <tr><td>P1 (gr)</td><td>160,8</td></tr> <tr><td>P2 (gr)</td><td>127,2</td></tr> <tr><td>P3 (gr)</td><td>37,3</td></tr> <tr><td>% W</td><td>37,40%</td></tr> </table>		HUMEDAD		Recipientes	21	P1 (gr)	160,8	P2 (gr)	127,2	P3 (gr)	37,3	% W	37,40%	<table border="1"> <tr><th colspan="2">ESQUEMA DE FALLA</th></tr> <tr><td colspan="2"></td></tr> </table>		ESQUEMA DE FALLA				<p>Unconfined Compression Test</p>									
HUMEDAD																													
Recipientes	21																												
P1 (gr)	160,8																												
P2 (gr)	127,2																												
P3 (gr)	37,3																												
% W	37,40%																												
ESQUEMA DE FALLA																													
<table border="1"> <tr><th colspan="2">PROBETA</th></tr> <tr><th colspan="2">DIMENSION INICIAL</th></tr> <tr><td>Diametro superior (cm)</td><td>5,57</td></tr> <tr><td>Diametro medio (cm)</td><td>5,57</td></tr> <tr><td>Diametro inferior (cm)</td><td>5,56</td></tr> <tr><td>Diametro promedio(cm)</td><td>5,57</td></tr> <tr><td>Altura en cm</td><td>10,57</td></tr> <tr><td>Area en cm²</td><td>24,34</td></tr> <tr><td>Peso en gramos</td><td>503,20</td></tr> <tr><td>Volumen en cm³</td><td>255,55</td></tr> <tr><td>Humedad en %</td><td>37,40%</td></tr> <tr><td>Anillo de Carga No</td><td>9082</td></tr> </table>		PROBETA		DIMENSION INICIAL		Diametro superior (cm)	5,57	Diametro medio (cm)	5,57	Diametro inferior (cm)	5,56	Diametro promedio(cm)	5,57	Altura en cm	10,57	Area en cm ²	24,34	Peso en gramos	503,20	Volumen en cm ³	255,55	Humedad en %	37,40%	Anillo de Carga No	9082				
PROBETA																													
DIMENSION INICIAL																													
Diametro superior (cm)	5,57																												
Diametro medio (cm)	5,57																												
Diametro inferior (cm)	5,56																												
Diametro promedio(cm)	5,57																												
Altura en cm	10,57																												
Area en cm ²	24,34																												
Peso en gramos	503,20																												
Volumen en cm ³	255,55																												
Humedad en %	37,40%																												
Anillo de Carga No	9082																												
<table border="1"> <tr><th colspan="2">TIPO DE MATERIAL</th></tr> <tr><td>Suelo</td><td>X</td></tr> </table>		TIPO DE MATERIAL		Suelo	X	<table border="1"> <tr><th colspan="2">PESO UNITARIO (kN/m³)</th></tr> <tr><td>Humedo</td><td>19.52</td></tr> <tr><td>Seco</td><td>14.08</td></tr> </table>		PESO UNITARIO (kN/m ³)		Humedo	19.52	Seco	14.08																
TIPO DE MATERIAL																													
Suelo	X																												
PESO UNITARIO (kN/m ³)																													
Humedo	19.52																												
Seco	14.08																												
LECTURA DE CARGA	CARGA KN	LECT. DEF. 0,001"	DEFORMAC. UNITARIA	1/DEFORMAC. UNITARIA	AREA CORREGIDA	ESFUERZO kg/cm ²																							
0	0,0000	0	0,0000	1,00	24,34	0,00																							
21	0,0291	20	0,0048	1,00	24,46	0,12																							
37	0,0512	40	0,0097	0,98	24,58	0,21																							
50	0,0692	60	0,0145	0,98	24,70	0,29																							
69	0,0955	80	0,0194	0,98	24,82	0,38																							
79	0,1093	100	0,0242	0,98	24,94	0,46																							
91	0,1250	120	0,0290	0,97	25,07	0,51																							
109	0,1508	140	0,0339	0,97	25,19	0,51																							
122	0,1688	160	0,0387	0,96	25,32	0,68																							
143	0,1979	200	0,0484	0,95	25,58	0,78																							
155	0,2145	240	0,0561	0,94	25,84	0,85																							
170	0,2352	280	0,0677	0,93	26,11	0,92																							
182	0,2518	320	0,0774	0,92	26,38	0,97																							
195	0,2698	360	0,0871	0,91	26,66	1,03																							
203	0,2809	400	0,0968	0,90	26,95	1,06																							
208	0,2850	440	0,1064	0,88	27,94	1,07																							
204	0,2823	480	0,1161	0,88	27,54	1,04																							
RP Kg/cm ²	0,7	RESISTENCIA COMPRESION (qu):	1,07	kg/cm ²																									
			104,61	kPa																									
<small>* Los resultados mostrados en este informe tienen referencia únicamente a la muestra ensayada citada anteriormente. Estos ensayos se efectúan según la norma establecida y bajo el control del Calibrado de INGOTEC.</small>																													
<small>* Se prohíbe la reproducción total o parcial, sin autorización del organizador a cargo.</small>																													
OBSERVACIONES																													
<small>Ecuación del primer arco ($Y = 0,9015838 X_1$, según arco ($Y = 0,003053 X - 1,500214$))</small>																													
<small>Firma: GERMAN GUTIERREZ B Ingeniero Civil</small>																													

INGENIERIA CIVIL	COMPRESION INCONFINADA	HOJA 1 DE 1 FECHA DIC 2014 VERSION 0																																																																																																
PROYECTO: CONSTRUCCION CDI LOCALIZACION: KILOMETRO 6 VIA LETICIA - TARAPACA SOCITADO POR: MARCELA DE LA ROCHE FUENTE: DESCR MATERIAL: AROLA DE ALTA COMPRENSIBILIDAD CON TRAZAS DE ARENA FINA COLOR GRIS CON BETAS ROJAS		SONDEO N° 3 MUESTRA N° 2 PROFUNDIDAD 2m FECHA DE RECIBO 06-14 FECHA DE ENSAYO 06-14 ANILLO 9062																																																																																																
COMPRESION INCONFINADA EN MUESTRAS DE SUELOS INV E 152 - 07																																																																																																		
HUMEDAD <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><td>Recipientes</td><td>14</td></tr> <tr><td>P1 (gr)</td><td>139</td></tr> <tr><td>P2 (gr)</td><td>111,1</td></tr> <tr><td>P3 (gr)</td><td>30,8</td></tr> <tr><td>% W</td><td>34,70%</td></tr> </table> PROBETA <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><td colspan="2">DIMENSION INICIAL</td></tr> <tr><td>Diametro superior (cm)</td><td>5,56</td></tr> <tr><td>Diametro medio (cm)</td><td>5,56</td></tr> <tr><td>Diametro inferior (cm)</td><td>5,56</td></tr> <tr><td>Diametro promedio(cm)</td><td>5,56</td></tr> <tr><td>Altura en cm</td><td>11,40</td></tr> <tr><td>Area en cm²</td><td>24,28</td></tr> <tr><td>Peso en gramos</td><td>497,70</td></tr> <tr><td>Volumen en cm³</td><td>276,79</td></tr> <tr><td>Humedad en %</td><td>34,70%</td></tr> <tr><td>Anillo de Carga No.</td><td>B082</td></tr> </table> TIPO DE MATERIAL <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><td>Suelo</td><td>X</td></tr> </table>	Recipientes	14	P1 (gr)	139	P2 (gr)	111,1	P3 (gr)	30,8	% W	34,70%	DIMENSION INICIAL		Diametro superior (cm)	5,56	Diametro medio (cm)	5,56	Diametro inferior (cm)	5,56	Diametro promedio(cm)	5,56	Altura en cm	11,40	Area en cm ²	24,28	Peso en gramos	497,70	Volumen en cm ³	276,79	Humedad en %	34,70%	Anillo de Carga No.	B082	Suelo	X	ESQUEMA DE FALLA 																																																															
Recipientes	14																																																																																																	
P1 (gr)	139																																																																																																	
P2 (gr)	111,1																																																																																																	
P3 (gr)	30,8																																																																																																	
% W	34,70%																																																																																																	
DIMENSION INICIAL																																																																																																		
Diametro superior (cm)	5,56																																																																																																	
Diametro medio (cm)	5,56																																																																																																	
Diametro inferior (cm)	5,56																																																																																																	
Diametro promedio(cm)	5,56																																																																																																	
Altura en cm	11,40																																																																																																	
Area en cm ²	24,28																																																																																																	
Peso en gramos	497,70																																																																																																	
Volumen en cm ³	276,79																																																																																																	
Humedad en %	34,70%																																																																																																	
Anillo de Carga No.	B082																																																																																																	
Suelo	X																																																																																																	
PESO UNITARIO (kN/m³) <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><td>Humedo</td><td>17.64</td></tr> <tr><td>Seco</td><td>13.09</td></tr> </table>	Humedo	17.64	Seco	13.09		Diferencia de densidad																																																																																												
Humedo	17.64																																																																																																	
Seco	13.09																																																																																																	
LECTURA DE CARGA <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr><th>CARGA KN</th><th>LECT. DEF. 0,001"</th><th>DEFORMAC. UNITARIA</th><th>T-DEFORMAC. UNITARIA</th><th>AREA CORREGIDA</th><th>ESFUERZO kp/cm²</th></tr> <tr><td>0</td><td>0.0000</td><td>0</td><td>0.0000</td><td>1.00</td><td>24.28 0.00</td></tr> <tr><td>17</td><td>0.0285</td><td>20</td><td>0.0045</td><td>1.00</td><td>24.38 0.1</td></tr> <tr><td>39</td><td>0.0540</td><td>40</td><td>0.0089</td><td>0.99</td><td>24.5 0.22</td></tr> <tr><td>67</td><td>0.0927</td><td>60</td><td>0.0134</td><td>0.99</td><td>24.61 0.38</td></tr> <tr><td>101</td><td>0.1397</td><td>80</td><td>0.0178</td><td>0.98</td><td>24.72 0.58</td></tr> <tr><td>121</td><td>0.1674</td><td>100</td><td>0.0223</td><td>0.98</td><td>24.83 0.69</td></tr> <tr><td>139</td><td>0.1923</td><td>120</td><td>0.0267</td><td>0.97</td><td>24.95 0.79</td></tr> <tr><td>153</td><td>0.2117</td><td>140</td><td>0.0312</td><td>0.97</td><td>25.08 0.88</td></tr> <tr><td>169</td><td>0.2338</td><td>160</td><td>0.0356</td><td>0.96</td><td>25.18 0.95</td></tr> <tr><td>187</td><td>0.2567</td><td>200</td><td>0.0446</td><td>0.95</td><td>25.41 1.04</td></tr> <tr><td>207</td><td>0.2854</td><td>280</td><td>0.0624</td><td>0.94</td><td>25.90 1.13</td></tr> <tr><td>219</td><td>0.3030</td><td>360</td><td>0.0807</td><td>0.92</td><td>26.4 1.17</td></tr> <tr><td>227</td><td>0.3141</td><td>440</td><td>0.0980</td><td>0.90</td><td>26.92 1.19</td></tr> <tr><td>235</td><td>0.3251</td><td>520</td><td>0.1159</td><td>0.88</td><td>27.46 1.21</td></tr> <tr><td>234</td><td>0.3238</td><td>580</td><td>0.1252</td><td>0.87</td><td>27.88 1.18</td></tr> </table>	CARGA KN	LECT. DEF. 0,001"	DEFORMAC. UNITARIA	T-DEFORMAC. UNITARIA	AREA CORREGIDA	ESFUERZO kp/cm ²	0	0.0000	0	0.0000	1.00	24.28 0.00	17	0.0285	20	0.0045	1.00	24.38 0.1	39	0.0540	40	0.0089	0.99	24.5 0.22	67	0.0927	60	0.0134	0.99	24.61 0.38	101	0.1397	80	0.0178	0.98	24.72 0.58	121	0.1674	100	0.0223	0.98	24.83 0.69	139	0.1923	120	0.0267	0.97	24.95 0.79	153	0.2117	140	0.0312	0.97	25.08 0.88	169	0.2338	160	0.0356	0.96	25.18 0.95	187	0.2567	200	0.0446	0.95	25.41 1.04	207	0.2854	280	0.0624	0.94	25.90 1.13	219	0.3030	360	0.0807	0.92	26.4 1.17	227	0.3141	440	0.0980	0.90	26.92 1.19	235	0.3251	520	0.1159	0.88	27.46 1.21	234	0.3238	580	0.1252	0.87	27.88 1.18	RP kg/cm² 1.3 RESISTENCIA COMPRESION (qu) 1.21 <hr style="width: 100px; margin-left: 0;"/> <hr style="width: 100px; margin-left: 0;"/>	118.38 kp/cm ²
CARGA KN	LECT. DEF. 0,001"	DEFORMAC. UNITARIA	T-DEFORMAC. UNITARIA	AREA CORREGIDA	ESFUERZO kp/cm ²																																																																																													
0	0.0000	0	0.0000	1.00	24.28 0.00																																																																																													
17	0.0285	20	0.0045	1.00	24.38 0.1																																																																																													
39	0.0540	40	0.0089	0.99	24.5 0.22																																																																																													
67	0.0927	60	0.0134	0.99	24.61 0.38																																																																																													
101	0.1397	80	0.0178	0.98	24.72 0.58																																																																																													
121	0.1674	100	0.0223	0.98	24.83 0.69																																																																																													
139	0.1923	120	0.0267	0.97	24.95 0.79																																																																																													
153	0.2117	140	0.0312	0.97	25.08 0.88																																																																																													
169	0.2338	160	0.0356	0.96	25.18 0.95																																																																																													
187	0.2567	200	0.0446	0.95	25.41 1.04																																																																																													
207	0.2854	280	0.0624	0.94	25.90 1.13																																																																																													
219	0.3030	360	0.0807	0.92	26.4 1.17																																																																																													
227	0.3141	440	0.0980	0.90	26.92 1.19																																																																																													
235	0.3251	520	0.1159	0.88	27.46 1.21																																																																																													
234	0.3238	580	0.1252	0.87	27.88 1.18																																																																																													
* Los resultados presentados en este informe tienen referencia directa a la muestra ensayada rotacionada. Estos ensayos se efectuaron según la norma establecida originalmente por el Comité de Catálogo de INDETEC. ** Se presentan la representación total o parcial sin autorización del ordenador al cargo.																																																																																																		
OBSERVACIONES <div style="border: 1px solid black; padding: 2px; width: fit-content; margin-bottom: 5px;"> Equivalencia entre area: 1=0.0013335 X segun punto (Y=0.000033 X + 1.65824). </div> <div style="display: flex; align-items: center;"> <div style="border: 1px solid black; padding: 2px; margin-right: 10px;"></div> <div style="flex-grow: 1; text-align: right;"> Firm: <i>Germán Gutiérrez</i> GERMAN GUTIERREZ B. Laboratorista </div> <div style="border: 1px solid black; padding: 2px; margin-left: 10px;">  </div> </div>																																																																																																		

INGENIERIA CIVIL		COMPRESION INCONFINADA		HOJA 1 DE 1 FECHA: DIC 2014 VERSION: 0	
PROYECTO:	CONSTRUCCION CD)	SONDAGE N°	3		
LOCALIZACION:	KILOMETRO 6 VIA LETICIA TARAPACA	MUESTRA N°	1		
SOCITADO POR:	MARCELA DE LA ROCHE	PROFOUNDIDAD	3m		
FUENTE:		FECHA DE RECIBIDO	dic-14		
DESCR MATERIAL	ARCILLA UNDULARENOA DE BAJA COMPRENSIBILIDAD COLOR GRIS CON BIEAS NOIZAS	FECHA DE ENSAYO	dic-14		
		ANILLO	9082		
COMPRESION INCONFINADA EN MUESTRAS DE SUELOS INV E 152 - 07					
HUMEDAD Recipiente 15 P1 (gr) 157.3 P2 (gr) 120.7 P3 (gr) 29.3 % W 40.00%		ESQUEMA DE FALLA 		 <p>The graph plots Stress (kg/cm²) on the y-axis (0 to 30) against Strain (Deformación unitaria) on the x-axis (0.00 to 0.15). The curve shows an initial linear elastic region followed by yielding and plastic deformation.</p>	
PROBETA DIMENSION INICIAL Diametro superior (cm) 5.57 Diametro medio (cm) 5.57 Diametro inferior (cm) 5.57 Diametro promedio (cm) 5.57 Altura en cm 11.00 Area en cm² 24.37 Peso en gramos 504.60 Volumen en cm³ 268.04 Humedad en % 40.00% Anillo de Carga No 9082					
TIPO DE MATERIAL Suelo X Humedo 18.47 Seco 13.19					
LECTURA DE CARGA CARGA KN LECT. DEF. 0.001" DEFORMAC. UNITARIA T-DEFORMAC. UNITARIA AREA CORREGIDA ESFUERZO 0 0.0000 0 0.0000 1.00 24.37 0.00 13 0.0152 20 0.0048 1.00 24.48 0.08 19 0.0263 40 0.0092 0.99 24.59 0.11 37 0.0512 60 0.0139 0.99 24.71 0.21 68 0.0913 80 0.0185 0.98 24.83 0.37 79 0.1093 100 0.0231 0.98 24.94 0.45 104 0.1438 120 0.0277 0.97 25.06 0.59 113 0.1563 140 0.0323 0.97 25.18 0.63 129 0.1785 160 0.0369 0.96 25.30 0.72 137 0.1896 200 0.0462 0.95 25.55 0.76 142 0.1955 280 0.0647 0.94 25.05 0.77 158 0.2145 360 0.0831 0.92 25.58 0.82 163 0.2255 440 0.1018 0.90 27.12 0.85 176 0.2463 520 0.1201 0.88 27.68 0.81 182 0.2518 580 0.1339 0.87 28.14 0.81 179 0.2477 640 0.1478 0.85 28.59 0.85					
RF (kg/cm²)		13	RESISTENCIA COMPRESION (kg):	0.91 83.47	kg/cm² kPa
<small>* Los resultados presentados en este informe hacen referencia a una muestra de la muestra entregada por el cliente. Estos ensayos se efectúan según la norma establecida. Agosto y Sept. el Control de Calidad de INQUETEC * Se prohíbe la reproducción total o parcial sin autorización de profesionales de campo.</small>					
OBSERVACIONES: Equación del primer arco: Y=0.0012436 X + 0.00003 X + 0.000034 Equación del segundo arco: Y=0.0012436 X + 0.00003 X + 0.000034					
Firma  GERMAN GÓMEZ Laboratorista					

INGENIERIA Y GEOLOGIA LTDA
NIT NO 15363646-1

INGENIERIA CIVIL		COMPRESION INCONFINADA		HORA 1	DE 1																				
				FECHA: OCT 2014																					
				VERSIÓN 0																					
PROYECTO:	CONSTRUCCION CED	SONDEO N°	3																						
LOCALIZACION:	KILOMETRO 6 VIA LETICIA - TARAPACA	MUESTRA N°	4																						
SOCITADO PDR:	MARCELA DE LA ROCHE	PROFUNDIDAD	3,80 m																						
FUENTE:		FECHA DE RECIBIDC	04-14																						
DESCR MATERIAL	ARCILLA ARENOSA COLOR ROJIZO CON PEQUEÑAS BETAS GRISAS Y AMARILLO OCRO	FECHA DE ENSAYO.	04-14																						
		ANILLO	9082																						
COMPRESION INCONFINADA EN MUESTRAS DE SUELOS INV E 152 - 07																									
HUMEDAD <table border="1"> <tr><td>Recipient</td><td>24</td></tr> <tr><td>P1 (g)</td><td>206.5</td></tr> <tr><td>P2 (g)</td><td>157.2</td></tr> <tr><td>P3 (g)</td><td>41.2</td></tr> <tr><td>% W</td><td>42.50%</td></tr> </table>		Recipient	24	P1 (g)	206.5	P2 (g)	157.2	P3 (g)	41.2	% W	42.50%	ESQUEMA DE FALLA 													
Recipient	24																								
P1 (g)	206.5																								
P2 (g)	157.2																								
P3 (g)	41.2																								
% W	42.50%																								
PROBETA DIMENSION INICIAL <table border="1"> <tr><td>Diametro superior (cm)</td><td>5.46</td></tr> <tr><td>Diametro medio (cm)</td><td>5.46</td></tr> <tr><td>Diametro inferior (cm)</td><td>5.46</td></tr> <tr><td>Diametro promedio(cm)</td><td>5.46</td></tr> <tr><td>Astura en cm</td><td>10.55</td></tr> <tr><td>Area en cm²</td><td>23.41</td></tr> <tr><td>Peso en gramos</td><td>456.60</td></tr> <tr><td>Volumen en cm³</td><td>247.02</td></tr> <tr><td>Humedad en %</td><td>42.50%</td></tr> <tr><td>Anillo de Carga No</td><td>9082</td></tr> </table>		Diametro superior (cm)	5.46	Diametro medio (cm)	5.46	Diametro inferior (cm)	5.46	Diametro promedio(cm)	5.46	Astura en cm	10.55	Area en cm ²	23.41	Peso en gramos	456.60	Volumen en cm ³	247.02	Humedad en %	42.50%	Anillo de Carga No	9082				
Diametro superior (cm)	5.46																								
Diametro medio (cm)	5.46																								
Diametro inferior (cm)	5.46																								
Diametro promedio(cm)	5.46																								
Astura en cm	10.55																								
Area en cm ²	23.41																								
Peso en gramos	456.60																								
Volumen en cm ³	247.02																								
Humedad en %	42.50%																								
Anillo de Carga No	9082																								
TIPO DE MATERIAL <table border="1"> <tr><td>Suelo</td><td>X</td></tr> </table>		Suelo	X	PESO UNITARIO (kN/m³) <table border="1"> <tr><td>Humedo</td><td>18.15</td></tr> <tr><td>Seco</td><td>12.73</td></tr> </table>		Humedo	18.15	Seco	12.73	Deformacion Unitaria															
Suelo	X																								
Humedo	18.15																								
Seco	12.73																								
LECTURA DE CARGA	CARGA KN	LEYC. DEF. 0.001"	DEFORMAC. UNITARIA	1-DEFORMAC. UNITARIA	AREA CORREGIDA	ESFUERZO kN/cm ²																			
0	0.0000	0	0.0000	1.00	23.41	0.00																			
1	0.0008	20	0.0048	1.02	23.53	0.00																			
12	0.0160	210	0.0098	0.99	23.54	0.07																			
17	0.0235	60	0.0144	0.98	23.76	0.1																			
43	0.0595	80	0.0193	0.98	23.87	0.25																			
76	0.1052	100	0.0241	0.98	23.99	0.45																			
96	0.1245	120	0.0289	0.97	24.11	0.53																			
111	0.1538	140	0.0337	0.97	24.23	0.65																			
123	0.1702	160	0.0385	0.96	24.35	0.71																			
134	0.1854	200	0.0432	0.95	24.60	0.77																			
140	0.1937	240	0.0578	0.92	24.85	0.79																			
147	0.2034	260	0.0674	0.93	25.11	0.83																			
152	0.2103	320	0.0770	0.92	25.37	0.85																			
158	0.2145	360	0.0867	0.91	25.64	0.85																			
154	0.2191	400	0.0962	0.90	25.91	0.84																			
PF. esp/cm ²	2	RESISTENCIA COMPRESION (kp):		0.85 83.53	kPa MPa																				
<small>* Los resultados presentados en este informe hacen referencia únicamente a la muestra analizada respectivamente. Estos ensayos se efectuaron según las normas establecidas en el Código de Control de Calidad de INGEO. ** Se pone a disposición total y parcial su disponibilidad para efectuar la carga.</small>																									
COMENTARIOS <div style="border: 1px solid black; padding: 2px;"> <small>Ecuación del primer recto: Y=0.1015228 X, luego en unido, (Y=0.3033333 X - 1.854564)</small> </div>																									
<div style="text-align: right;">  GERMAN GUTIERREZ B. <small>Laboratorista</small> </div>																									

**DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE LOS SUELOS, LÍMITE PLÁSTICO,
ÍNDICE DE PLASTICIDAD Y ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO**

Normas: I.N.V. E-125-07 : E-126-07: E-123-07

Código: F1-005

Versión: 005

Vigencia: Junio 3 de 2014

Página 1 de 1

PROYECTO: CONSTRUCCIÓN DE CDI. Km 6. LETICIA - TARAPACA (AMAZONAS)

CLIENTE: Dra. MARCELA DE LA ROCHE

PERFORACIÓN No.: 4
MUESTRA: M-1
PROFUNDIDAD, m: 1.0 m

LÍMITE LÍQUIDO

Recipiente Número:	15	21	32
Masa suelo húmedo + recipiente, g	56,56	51,97	52,32
Masa suelo seco + recipiente, g	40,34	38,09	37,65
Masa agua, g	16,22	13,88	14,67
Masa recipiente, g	13,00	14,98	13,92
Masa suelo seco, g	27,34	23,11	23,73
Contenido de humedad, %	59,33	60,06	61,82
Número de golpes, N	38	26	15
Límite Líquido, %	60,35		

RESULTADOS

% L. L.:	60,4
% L. P.:	29,6
% I. de P.:	30,8

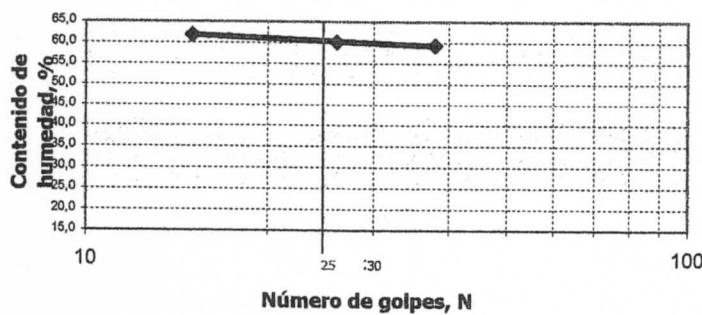
LÍMITE PLÁSTICO

Recipiente Número:	42	36	56
Masa suelo húmedo + recipiente, g	36,45	35,36	176,50
Masa suelo seco + recipiente, g	29,76	29,06	141,20
Masa agua, g	6,69	6,30	35,30
Masa recipiente, g	7,00	7,87	72,90
Masa suelo seco, g	22,76	21,19	68,30
Contenido de humedad, %	29,39	29,73	51,68
Límite Plástico, %	29,56		
Indice de Plasticidad, %	30,79		

CLASIFICACIÓN

A.A.S.H.T.O.:	A-7-6
U.S.C.:	MH-CH
I. de G:	20
I.FLUIDEZ:	0,72
% GRAVAS:	
% ARENAS:	16,24
% FINOS:	83,76

LÍMITE LÍQUIDO



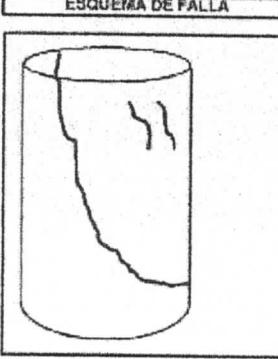
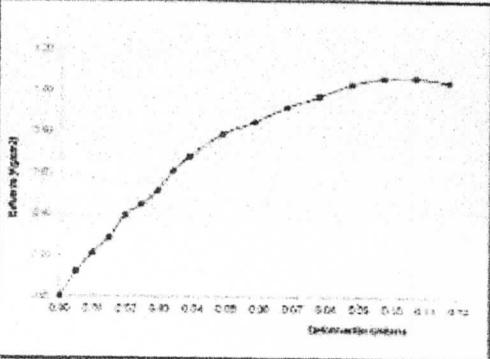
ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO

Tamiz	Masa Ret.	% Ret.	% Pasa
2"			100,0
1 1/2"			100,0
1"			100,0
3/4"			100,0
1/2"			100,0
3/8"			100,0
No. 4			100,0
No. 8			100,0
No. 16			100,0
No. 30			100,0
No. 50			100,0
No. 100			100,0
No. 200	14,5	16,2	83,8
Fondo	74,8	83,8	
Total	89,3	100,0	

OBSERVACIONES:

OK

INGENIERIA Y GEOLOGIA LTDA
NIT NO 15363646-1

INGENIERIA CIVIL		COMPRESION INCONFINADA		HOJA 1 DE 1	
				FECHA: Dic 2014	
				VERSION 0	
PROYECTO:	CONSTRUCCION CDI			SONDAD N° 4	
LOCALIZACION:	KILOMETRO 6 VIA LETICIA - TARAPACA			MUESTRA N° 3	
SOCITADO POR:	MARCELA DE LA ROCHE			PROFUNDIDAD 1m	
FUENTE:				FECHA DE RECIBIDO dic-14	
DESCR MATERIAL	ARCILLA DE ALTA COMPRENSIBILIDAD COLOR GRIS CLARO CON GRETAS ROJIZAS			FECHA DE ENSAYO: 06-11	
ANILLO 9052					
COMPRESION INCONFINADA EN MUESTRAS DE SUELOS INV E 152 - 07					
HUMEDAD Recipiente 21 P1 (g) 160,8 P2 (g) 127,2 P3 (g) 37,3 % W 37.40%		ESQUEMA DE FALLA 			
PROBETA DIMENSION INICIAL Diámetro superior (cm) 5.57 Diámetro medio (cm) 5.57 Diámetro inferior (cm) 5.56 Diámetro promedio(cm) 5.57 Altura en cm 10.57 Área en cm² 24.34 Peso en gramos 503.20 Volumen en cm³ 255.55 Humedad en % 37.40% Ancho de Carga N° 9012					
TIPO DE MATERIAL Suelo X		PESO UNITARIO (kN/m³) Húmedo 16.32 Seco 14.06			
LECTURA DE CARGA	CARGA KN	LECT. DEF. 0.001"	DEFORMAC. UNITARIA	T-DEFORMAC. UNITARIA	
0	0.0008	0	0.0000	1.00	24.34 0.00
21	0.0291	20	0.0048	1.00	24.48 0.12
37	0.0512	40	0.0097	0.99	24.58 0.21
50	0.0692	60	0.0145	0.99	24.70 0.29
69	0.0955	80	0.0194	0.98	24.82 0.39
79	0.1049	100	0.0242	0.96	24.94 0.49
91	0.1258	120	0.0290	0.97	25.07 0.51
109	0.1508	140	0.0339	0.97	25.19 0.61
122	0.1688	160	0.0387	0.96	25.32 0.68
143	0.1979	200	0.0484	0.95	25.56 0.79
155	0.2145	240	0.0581	0.94	25.84 0.85
170	0.2352	280	0.0671	0.93	26.11 0.92
182	0.2518	320	0.0774	0.92	26.38 0.97
195	0.2698	360	0.0871	0.91	26.66 1.03
203	0.2809	400	0.0968	0.90	26.95 1.06
206	0.2850	440	0.1064	0.89	27.34 1.07
204	0.2623	480	0.1161	0.88	27.54 1.04
R _P kg/cm²	0.7	RESISTENCIA COMPRESION (qui):		1.07 104.61 MPa	
<small>* Los resultados presentados en este informe hacen referencia únicamente a la muestra ensayada respectiva. Todos los ensayos se efectuaron según la norma establecida y bajo el control del Oficina de Calidad de INV-EMZ. ** La probabilidad representativa total o parcial es extrapolación del resultado a carga.</small>					
OBSERVACIONES <small>Ecuación del primer arco (Y=0.0013656 X), Segundo arco (Y=0.014925 X + 1.65854)</small>					
<small>Firma: <i>Eugenio Gutiérrez</i> GERMAN GUTIERREZ B Laboratorista</small>					
					

INGENIERIA CIVIL		COMPRESION INCONFINADA		HOJA 1 DE 1																																																																																																																
				FECHA: AGO 2014																																																																																																																
				VERSION: 0																																																																																																																
PROYECTO:	CONSTRUCCION CDI			SONDIO N° 4																																																																																																																
LOCALIZACION:	KILOMETRO 6 VIA LETICIA - TARAPACA			MUESTRA N° 2																																																																																																																
SOLICITADO POR:	MARCELA DE LA ROCHE			PROFOUNDIDAD 2m																																																																																																																
FUENTE:				FECHA DE RECIBO: 08-10-14																																																																																																																
DESCR MATERIAL:	ARCILLA DE ALTA COMPRENSIBILIDAD CON TRAZAS DE ARENA FINA COLOR GRIS CON BETAS ROJAS			PRESA DE ENVAYO: 08-10-14																																																																																																																
			ANILLO: 9082																																																																																																																	
COMPRESION INCONFINADA EN MUESTRAS DE SUELOS INV E 152 - 07																																																																																																																				
<table border="1"> <thead> <tr> <th colspan="2">HUMEDAD</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Recipientes</td> <td>14</td> </tr> <tr> <td>P1 (gr)</td> <td>139</td> </tr> <tr> <td>P2 (gr)</td> <td>111.1</td> </tr> <tr> <td>P3 (gr)</td> <td>30.6</td> </tr> <tr> <td>% W</td> <td>34.70%</td> </tr> </tbody> </table>		HUMEDAD		Recipientes	14	P1 (gr)	139	P2 (gr)	111.1	P3 (gr)	30.6	% W	34.70%	<table border="1"> <thead> <tr> <th colspan="2">ESQUEMA DE FALLA</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td colspan="2"> </td> </tr> </tbody> </table>		ESQUEMA DE FALLA																																																																																																				
HUMEDAD																																																																																																																				
Recipientes	14																																																																																																																			
P1 (gr)	139																																																																																																																			
P2 (gr)	111.1																																																																																																																			
P3 (gr)	30.6																																																																																																																			
% W	34.70%																																																																																																																			
ESQUEMA DE FALLA																																																																																																																				
<table border="1"> <thead> <tr> <th colspan="2">PRÓBETA DIMENSION INICIAL</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Diametro superior (cm)</td> <td>5.56</td> </tr> <tr> <td>Diametro medio (cm)</td> <td>5.56</td> </tr> <tr> <td>Diametro inferior (cm)</td> <td>5.56</td> </tr> <tr> <td>Diametro promedio(cm)</td> <td>5.56</td> </tr> <tr> <td>Altura en cm</td> <td>11.40</td> </tr> <tr> <td>Área en cm²</td> <td>24.28</td> </tr> <tr> <td>Peso en gramos</td> <td>497.70</td> </tr> <tr> <td>Volumen en cm³</td> <td>276.75</td> </tr> <tr> <td>Humedad en %</td> <td>34.70%</td> </tr> <tr> <td>Ancho de Carga No</td> <td>9082</td> </tr> </tbody> </table>		PRÓBETA DIMENSION INICIAL		Diametro superior (cm)	5.56	Diametro medio (cm)	5.56	Diametro inferior (cm)	5.56	Diametro promedio(cm)	5.56	Altura en cm	11.40	Área en cm²	24.28	Peso en gramos	497.70	Volumen en cm³	276.75	Humedad en %	34.70%	Ancho de Carga No	9082	<table border="1"> <thead> <tr> <th colspan="2">PESO UNITARIO (kN/m³)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Humedo</td> <td>17.64</td> </tr> <tr> <td>Seco</td> <td>13.09</td> </tr> </tbody> </table>		PESO UNITARIO (kN/m³)		Humedo	17.64	Seco	13.09																																																																																					
PRÓBETA DIMENSION INICIAL																																																																																																																				
Diametro superior (cm)	5.56																																																																																																																			
Diametro medio (cm)	5.56																																																																																																																			
Diametro inferior (cm)	5.56																																																																																																																			
Diametro promedio(cm)	5.56																																																																																																																			
Altura en cm	11.40																																																																																																																			
Área en cm²	24.28																																																																																																																			
Peso en gramos	497.70																																																																																																																			
Volumen en cm³	276.75																																																																																																																			
Humedad en %	34.70%																																																																																																																			
Ancho de Carga No	9082																																																																																																																			
PESO UNITARIO (kN/m³)																																																																																																																				
Humedo	17.64																																																																																																																			
Seco	13.09																																																																																																																			
<table border="1"> <thead> <tr> <th>LECTURA DE CARGA</th> <th>CARGA KN</th> <th>LECT. DEF. 0,001"</th> <th>DEFORMAC. UNITARIA</th> <th>1-DEFORMAC. UNITARIA</th> <th>AREA CORREGIDA</th> <th>ESFLEORZO</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>0</td><td>0.0000</td><td>0</td><td>0.0000</td><td>1.00</td><td>24.28</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>1x</td><td>0.0235</td><td>20</td><td>0.0045</td><td>1.00</td><td>24.38</td><td>0.1</td></tr> <tr><td>3x</td><td>0.0640</td><td>40</td><td>0.0090</td><td>0.99</td><td>24.5</td><td>0.22</td></tr> <tr><td>6x</td><td>0.0971</td><td>60</td><td>0.0134</td><td>0.99</td><td>24.61</td><td>0.38</td></tr> <tr><td>10x</td><td>0.1397</td><td>80</td><td>0.0176</td><td>0.99</td><td>24.72</td><td>0.56</td></tr> <tr><td>12x</td><td>0.1674</td><td>100</td><td>0.0223</td><td>0.99</td><td>24.83</td><td>0.69</td></tr> <tr><td>13x</td><td>0.1923</td><td>120</td><td>0.0267</td><td>0.97</td><td>24.95</td><td>0.79</td></tr> <tr><td>15x</td><td>0.2117</td><td>140</td><td>0.0312</td><td>0.97</td><td>25.06</td><td>0.86</td></tr> <tr><td>18x</td><td>0.2338</td><td>160</td><td>0.0356</td><td>0.98</td><td>25.18</td><td>0.96</td></tr> <tr><td>19x</td><td>0.2587</td><td>200</td><td>0.0446</td><td>0.98</td><td>25.41</td><td>1.04</td></tr> <tr><td>20x</td><td>0.2864</td><td>280</td><td>0.0624</td><td>0.94</td><td>26.30</td><td>1.13</td></tr> <tr><td>21x</td><td>0.3030</td><td>360</td><td>0.0802</td><td>0.92</td><td>26.4</td><td>1.17</td></tr> <tr><td>22x</td><td>0.3141</td><td>440</td><td>0.0980</td><td>0.90</td><td>26.92</td><td>1.19</td></tr> <tr><td>23x</td><td>0.3251</td><td>520</td><td>0.1159</td><td>0.88</td><td>27.46</td><td>1.21</td></tr> <tr><td>24x</td><td>0.3238</td><td>580</td><td>0.1292</td><td>0.87</td><td>27.86</td><td>1.18</td></tr> </tbody> </table>					LECTURA DE CARGA	CARGA KN	LECT. DEF. 0,001"	DEFORMAC. UNITARIA	1-DEFORMAC. UNITARIA	AREA CORREGIDA	ESFLEORZO	0	0.0000	0	0.0000	1.00	24.28	0.00	1x	0.0235	20	0.0045	1.00	24.38	0.1	3x	0.0640	40	0.0090	0.99	24.5	0.22	6x	0.0971	60	0.0134	0.99	24.61	0.38	10x	0.1397	80	0.0176	0.99	24.72	0.56	12x	0.1674	100	0.0223	0.99	24.83	0.69	13x	0.1923	120	0.0267	0.97	24.95	0.79	15x	0.2117	140	0.0312	0.97	25.06	0.86	18x	0.2338	160	0.0356	0.98	25.18	0.96	19x	0.2587	200	0.0446	0.98	25.41	1.04	20x	0.2864	280	0.0624	0.94	26.30	1.13	21x	0.3030	360	0.0802	0.92	26.4	1.17	22x	0.3141	440	0.0980	0.90	26.92	1.19	23x	0.3251	520	0.1159	0.88	27.46	1.21	24x	0.3238	580	0.1292	0.87	27.86	1.18
LECTURA DE CARGA	CARGA KN	LECT. DEF. 0,001"	DEFORMAC. UNITARIA	1-DEFORMAC. UNITARIA	AREA CORREGIDA	ESFLEORZO																																																																																																														
0	0.0000	0	0.0000	1.00	24.28	0.00																																																																																																														
1x	0.0235	20	0.0045	1.00	24.38	0.1																																																																																																														
3x	0.0640	40	0.0090	0.99	24.5	0.22																																																																																																														
6x	0.0971	60	0.0134	0.99	24.61	0.38																																																																																																														
10x	0.1397	80	0.0176	0.99	24.72	0.56																																																																																																														
12x	0.1674	100	0.0223	0.99	24.83	0.69																																																																																																														
13x	0.1923	120	0.0267	0.97	24.95	0.79																																																																																																														
15x	0.2117	140	0.0312	0.97	25.06	0.86																																																																																																														
18x	0.2338	160	0.0356	0.98	25.18	0.96																																																																																																														
19x	0.2587	200	0.0446	0.98	25.41	1.04																																																																																																														
20x	0.2864	280	0.0624	0.94	26.30	1.13																																																																																																														
21x	0.3030	360	0.0802	0.92	26.4	1.17																																																																																																														
22x	0.3141	440	0.0980	0.90	26.92	1.19																																																																																																														
23x	0.3251	520	0.1159	0.88	27.46	1.21																																																																																																														
24x	0.3238	580	0.1292	0.87	27.86	1.18																																																																																																														
RF 100cm²	1.3	RESISTENCIA COMPRESION (qu):	1.21	kg/cm²	115.36	kPa																																																																																																														
<small>* Las resistencias mostradas en este informe hacen referencia únicamente a la muestra ensayada individualmente y con el Control de Calidad de INQUETEC. ** Se brinda la deformación total a parcial en función del criterio de corte.</small>																																																																																																																				
OBSERVACIONES: <input type="checkbox"/> Ensayo se realizó en primer año (Y=0.001236 X), segundo año (Y=0.003003 X + 1.658824).																																																																																																																				
Firma: GERMAN GUTIERREZ B Laboratorista																																																																																																																				

**DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE LOS SUELOS, LÍMITE PLÁSTICO,
ÍNDICE DE PLASTICIDAD Y ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO**

Normas: I.N.V. E-125-07 : E-126-07: E-123-07

Código: F1-005

Versión: 005

Vigencia: Junio 3 de 2014

Página 1 de 1

PROYECTO: CONSTRUCCIÓN DE CDI. Km 6. LETICIA - TARAPACA (AMAZONAS)

CLIENTE: Dra. MARCELA DE LA ROCHE

PERFORACIÓN No.: 4
MUESTRA: M-3
PROFUNDIDAD, m: 3.0 m

LÍMITE LÍQUIDO

Recipiente Número:	17	25	64
Masa suelo húmedo + recipiente, g	58,56	54,58	51,22
Masa suelo seco + recipiente, g	43,65	40,78	38,56
Masa agua, g	14,91	13,80	12,66
Masa recipiente, g	13,85	13,90	14,21
Masa suelo seco, g	29,80	26,88	24,35
Contenido de humedad, %	50,03	51,34	51,99
Número de golpes, N	36	26	15
Límite Líquido, %	51,05		

RESULTADOS

% L. L.:	51,0
% L. P.:	26,2
% I. de P.:	24,9

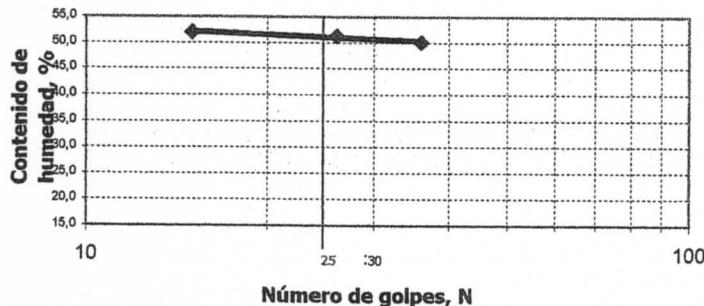
LÍMITE PLÁSTICO

Recipiente Número:	14	45	36
Masa suelo húmedo + recipiente, g	37,00	34,00	164,10
Masa suelo seco + recipiente, g	30,83	28,50	141,20
Masa agua, g	6,17	5,50	22,90
Masa recipiente, g	6,78	7,90	72,90
Masa suelo seco, g	24,05	20,60	68,30
Contenido de humedad, %	25,65	26,70	33,53
Límite Plástico, %	26,18		
Indice de Plasticidad, %	24,87		

CLASIFICACIÓN

A.A.S.H.T.O.:	A-7-6
U.S.C.:	MH-CH
I. de G.:	16
I.FLUIDEZ:	0,30
% GRAVAS:	
% ARENAS:	22,19
% FINOS:	77,81

LÍMITE LÍQUIDO

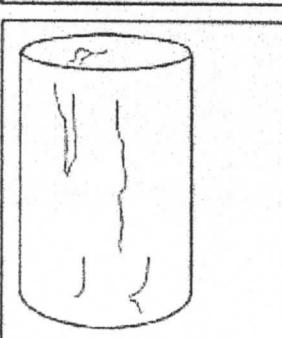
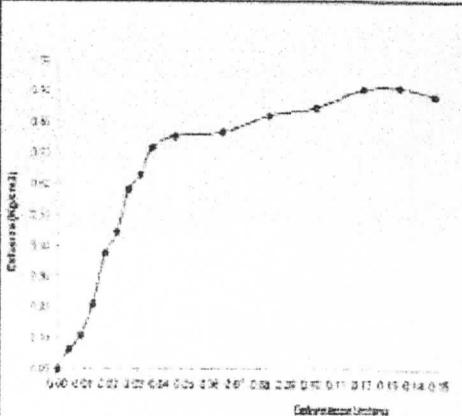


ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO

Tamiz	Masa Ret.	% Ret.	% Pasa
2"			100,0
1 1/2"			100,0
1"			100,0
3/4"			100,0
1/2"			100,0
3/8"			100,0
No. 4			100,0
No. 8			100,0
No. 16			100,0
No. 30			100,0
No. 50			100,0
No. 100			100,0
No. 200	27,4	22,2	77,8
Fondo	96,1	77,8	
Total	123,5	100,0	

OBSERVACIONES:

OK

INGENIERIA CIVIL		COMPRESION INCONFINADA		HOJA 1 DE 1	
				FECHA DIC. 2014	
				VERSION. 0	
PROYECTO:	CONSTRUCCION CDI			SONDOR N°	4
LOCALIZACION:	KILOMETRO 6 VIA LETICIA - TARAPACA			MUESTRA N°	3
SOLICITADO POR:	MARCELA DE LA ROCHE			PROFOUNDIDAD	3m
FUENTE:				FECHA DE RECIBIDO	08-11
DESCR MATERIAL	ARCILLA LIMOARENOSA DE BAJA COMPRENSIBILIDAD COLOR GRIS CON BENTAS ROJIZAS			FECHA DE ENVIVO:	08-11
				ANILLO	3082
COMPRESION INCONFINADA EN MUESTRAS DE SUELOS INV E 152 - 07					
HUMEDAD Recipiente: 15 P1 (gr): 157.3 P2 (gr): 120.7 P3 (gr): 25.3 % W: 40.00%		ESQUEMA DE FALLA 			
PROBETA DIMENSION INICIAL Diámetro superior (cm): 5.57 Diámetro medio (cm): 5.57 Diámetro inferior (cm): 5.57 Diámetro promedio(cm): 5.57 Altura en cm: 11.30 Área en cm ² : 24.37 Peso en gramos: 504.60 Volumen en cm ³ : 268.64 Humedad en %: 40.00% Anillo de Carga N°: 8082					
TIPO DE MATERIAL Seco: X		PESO UNITARIO (kN/m³) Húmedo: 18.47 Seco: 19.19			
LECTURA DE CARGA	CARGA KN	LECT. DEF. 0.001"	DEFORMAC. UNITARIA	T-DEFORMAC. UNITARIA	AREA CORREGIDA m ² /cm ²
0	0.0030	0	0.0000	1.00	24.37 0.00
11	0.0152	20	0.0046	1.00	24.48 0.06
19	0.0263	40	0.0092	0.99	24.58 0.11
37	0.0512	60	0.0139	0.99	24.71 0.21
56	0.0813	80	0.0185	0.99	24.83 0.37
79	0.1023	100	0.0221	0.98	24.94 0.45
104	0.1436	120	0.0277	0.97	25.08 0.59
113	0.1583	140	0.0323	0.97	25.18 0.63
129	0.1725	160	0.0369	0.96	25.30 0.72
137	0.1856	180	0.0462	0.95	25.35 0.76
142	0.1985	200	0.0547	0.94	26.05 0.77
155	0.2145	260	0.0831	0.92	26.58 0.82
153	0.2135	440	0.1015	0.90	27.12 0.85
176	0.2460	520	0.1201	0.88	27.59 0.91
182	0.2618	580	0.1339	0.87	28.14 0.91
179	0.2477	640	0.1476	0.85	28.59 0.88
R.F. egm2	1.3	RESISTENCIA COMPRESION (qu):		0.91 89.47	kg/cm ² x ² Pa
<small>* Los resultados presentados en este informe hacen referencia únicamente a la muestra ensayada individualmente. Estos datos no se extienden al resto de la muestra.</small> <small>** Se pone a disposición del cliente para su verificación.</small>					
OBSERVACIONES: <small>Evaluación del primer anillo (Y=0.0010306 X), según anillo (Y=0.003089 K 1.618824)</small>					
<small>Firma: <i>Guillermo Gutiérrez</i> GERMAN GUTIERREZ-B. Laboratorista</small>					

**DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE LOS SUELOS, LÍMITE PLÁSTICO,
ÍNDICE DE PLASTICIDAD Y ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO**

Normas: I.N.V. E-125-07 : E-126-07: E-123-07

Código: F1-005

Versión: 005

Vigencia: Junio 3 de 2014

Página 1 de 1

PROYECTO: CONSTRUCCIÓN DE CDI. Km 6. LETICIA - TARAPACA (AMAZONAS)

CLIENTE: Dra. MARCELA DE LA ROCHE

PERFORACIÓN No.:

4

MUESTRA:

M-4

PROFUNDIDAD, m:

4.0 m

LÍMITE LÍQUIDO

Recipientе Número:	17	25	64
Masa suelo húmedo + recipiente, g	45,87	46,78	41,02
Masa suelo seco + recipiente, g	37,02	37,50	33,00
Masa agua, g	8,85	9,28	8,02
Masa recipiente, g	14,09	14,55	13,99
Masa suelo seco, g	22,93	22,95	19,01
Contenido de humedad, %	38,60	40,44	42,19
Número de golpes, N	36	26	15
Límite Líquido, %	40,26		

RESULTADOS

% L. L.:	40,3
% L. P.:	24,9
% I. de P.:	15,4

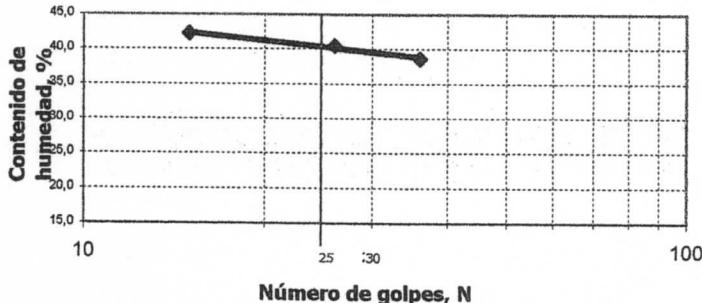
LÍMITE PLÁSTICO

Recipientе Número:	14	45	36
Masa suelo húmedo + recipiente, g	29,58	28,44	164,70
Masa suelo seco + recipiente, g	25,02	24,10	129,50
Masa agua, g	4,56	4,34	35,20
Masa recipiente, g	6,99	6,34	38,60
Masa suelo seco, g	18,03	17,76	90,90
Contenido de humedad, %	25,29	24,44	38,72
Límite Plástico, %	24,86		
Indice de Plasticidad, %	15,40		

CLASIFICACIÓN

A.A.S.H.T.O.:	A-7-6
U.S.C.:	CL-ML
I. de G.:	8
I.FLUIDEZ:	0,90
% GRAVAS:	
% ARENAS:	35,17
% FINOS:	64,83

LÍMITE LÍQUIDO

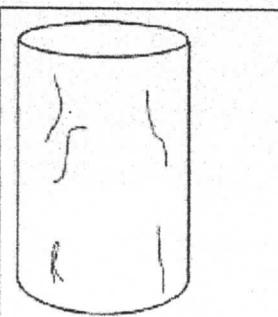
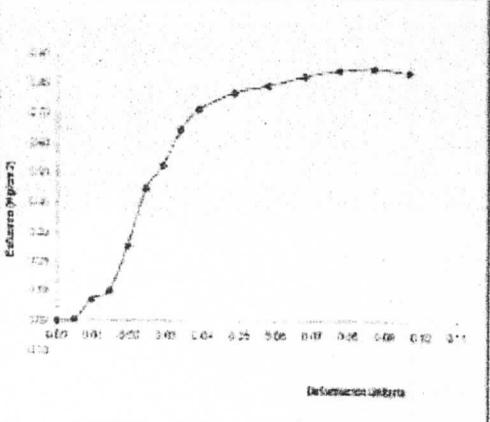


ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO

Tamiz	Masa Ret.	% Ret.	% Pasa
2"			100,0
1 1/2"			100,0
1"			100,0
3/4"			100,0
1/2"			100,0
3/8"			100,0
No. 4			100,0
No. 8			100,0
No. 16			100,0
No. 30			100,0
No. 50			100,0
No. 100			100,0
No. 200	39,5	35,2	64,8
Fondo	72,8	64,8	
Total	112,3	100,0	

OBSERVACIONES:

OK

INGENIERIA CIVIL	COMPRESION INCONFINADA	HOJA 1 DE 1 FECHA DIC 2014 VERSIÓN 0																																																																																																																
PROYECTO: CONSTRUCCION CDI LOCALIZACION: KILOMETRO 6 VIA LETICIA - TARAPACA SOCITADO POR: MARCELA DE LA ROCHE FUENTE: DESCR MATERIAL: ARCILLA ARENOZA COLOR ROJIZO CON PEQUEÑAS BETAS GRISAS Y AMARILLO OCRE		<small>SONDEO N° 4 MUESTRA N° 4 PROFUNDIDAD 3,60 m FECHA DE RECIBIDO dic-14 FECHA DE ENSAYO dic-14 ANILLO 9082</small>																																																																																																																
COMPRESION INCONFINADA EN MUESTRAS DE SUELOS INV E 152 - 07																																																																																																																		
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">HUMEDAD</td> </tr> <tr> <td>Rreciente</td> <td>27</td> </tr> <tr> <td>P1 (gr)</td> <td>205,5</td> </tr> <tr> <td>P2 (gr)</td> <td>157,2</td> </tr> <tr> <td>P3 (gr)</td> <td>41,2</td> </tr> <tr> <td>% W</td> <td>42,50%</td> </tr> </table> <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">PROBETA DIMENSION INICIAL</td> </tr> <tr> <td>Diametro superior (cm)</td> <td>5,46</td> </tr> <tr> <td>Diametro medio (cm)</td> <td>5,46</td> </tr> <tr> <td>Diametro inferior (cm)</td> <td>5,46</td> </tr> <tr> <td>Diametro promedio(cm)</td> <td>5,46</td> </tr> <tr> <td>Altura en cm</td> <td>10,55</td> </tr> <tr> <td>Area en cm²</td> <td>23,41</td> </tr> <tr> <td>Peso en gramos</td> <td>456,60</td> </tr> <tr> <td>Volumen en cm³</td> <td>247,02</td> </tr> <tr> <td>Humedad en %</td> <td>42,50%</td> </tr> <tr> <td>Anillo de Carga N°</td> <td>9082</td> </tr> </table> <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">TIPO DE MATERIAL</td> </tr> <tr> <td>Suelo</td> <td>X</td> </tr> <tr> <td>Humedo</td> <td>12.13</td> </tr> <tr> <td>Seco</td> <td>12.73</td> </tr> </table>	HUMEDAD		Rreciente	27	P1 (gr)	205,5	P2 (gr)	157,2	P3 (gr)	41,2	% W	42,50%	PROBETA DIMENSION INICIAL		Diametro superior (cm)	5,46	Diametro medio (cm)	5,46	Diametro inferior (cm)	5,46	Diametro promedio(cm)	5,46	Altura en cm	10,55	Area en cm ²	23,41	Peso en gramos	456,60	Volumen en cm ³	247,02	Humedad en %	42,50%	Anillo de Carga N°	9082	TIPO DE MATERIAL		Suelo	X	Humedo	12.13	Seco	12.73	ESQUEMA DE FALLA  	Esfuerzo (kg/cm ²) Deformación unitaria																																																																						
HUMEDAD																																																																																																																		
Rreciente	27																																																																																																																	
P1 (gr)	205,5																																																																																																																	
P2 (gr)	157,2																																																																																																																	
P3 (gr)	41,2																																																																																																																	
% W	42,50%																																																																																																																	
PROBETA DIMENSION INICIAL																																																																																																																		
Diametro superior (cm)	5,46																																																																																																																	
Diametro medio (cm)	5,46																																																																																																																	
Diametro inferior (cm)	5,46																																																																																																																	
Diametro promedio(cm)	5,46																																																																																																																	
Altura en cm	10,55																																																																																																																	
Area en cm ²	23,41																																																																																																																	
Peso en gramos	456,60																																																																																																																	
Volumen en cm ³	247,02																																																																																																																	
Humedad en %	42,50%																																																																																																																	
Anillo de Carga N°	9082																																																																																																																	
TIPO DE MATERIAL																																																																																																																		
Suelo	X																																																																																																																	
Humedo	12.13																																																																																																																	
Seco	12.73																																																																																																																	
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th style="width: 15%;">LECTURA DE CARGA</th> <th style="width: 15%;">CARGA KN</th> <th style="width: 15%;">LECT. DEF. 0,001"</th> <th style="width: 15%;">DEFORMAC. UNITARIA</th> <th style="width: 15%;">1-DEFORMAC. UNITARIA</th> <th style="width: 15%;">AREA CORREGIDA</th> <th style="width: 15%;">ESFUERZO kg/cm²</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>0</td><td>0.000</td><td>0</td><td>0,0000</td><td>1,00</td><td>23.41</td><td>0,00</td></tr> <tr><td>1</td><td>0.0058</td><td>20</td><td>0,0048</td><td>1,00</td><td>23.53</td><td>0,00</td></tr> <tr><td>12</td><td>0.1198</td><td>40</td><td>0,0090</td><td>0,98</td><td>23.64</td><td>0,07</td></tr> <tr><td>17</td><td>0.1226</td><td>60</td><td>0,0144</td><td>0,94</td><td>23.78</td><td>0,1</td></tr> <tr><td>43</td><td>0.8566</td><td>80</td><td>0,0193</td><td>0,98</td><td>23.87</td><td>0,25</td></tr> <tr><td>75</td><td>0.1082</td><td>100</td><td>0,0241</td><td>0,98</td><td>23.98</td><td>0,45</td></tr> <tr><td>90</td><td>0.1245</td><td>120</td><td>0,0289</td><td>0,97</td><td>24.11</td><td>0,53</td></tr> <tr><td>111</td><td>0.1536</td><td>140</td><td>0,0337</td><td>0,97</td><td>24.23</td><td>0,65</td></tr> <tr><td>123</td><td>0.1702</td><td>160</td><td>0,0385</td><td>0,95</td><td>24.35</td><td>0,71</td></tr> <tr><td>134</td><td>0.1854</td><td>200</td><td>0,0482</td><td>0,95</td><td>24.60</td><td>0,77</td></tr> <tr><td>140</td><td>0.1937</td><td>240</td><td>0,0578</td><td>0,94</td><td>24.85</td><td>0,79</td></tr> <tr><td>147</td><td>0.2034</td><td>260</td><td>0,0674</td><td>0,93</td><td>25.11</td><td>0,81</td></tr> <tr><td>152</td><td>0.2133</td><td>320</td><td>0,0770</td><td>0,92</td><td>25.37</td><td>0,85</td></tr> <tr><td>155</td><td>0.2145</td><td>360</td><td>0,0867</td><td>0,91</td><td>25.84</td><td>0,85</td></tr> <tr><td>154</td><td>0.2131</td><td>400</td><td>0,0963</td><td>0,90</td><td>25.91</td><td>0,84</td></tr> </tbody> </table>			LECTURA DE CARGA	CARGA KN	LECT. DEF. 0,001"	DEFORMAC. UNITARIA	1-DEFORMAC. UNITARIA	AREA CORREGIDA	ESFUERZO kg/cm ²	0	0.000	0	0,0000	1,00	23.41	0,00	1	0.0058	20	0,0048	1,00	23.53	0,00	12	0.1198	40	0,0090	0,98	23.64	0,07	17	0.1226	60	0,0144	0,94	23.78	0,1	43	0.8566	80	0,0193	0,98	23.87	0,25	75	0.1082	100	0,0241	0,98	23.98	0,45	90	0.1245	120	0,0289	0,97	24.11	0,53	111	0.1536	140	0,0337	0,97	24.23	0,65	123	0.1702	160	0,0385	0,95	24.35	0,71	134	0.1854	200	0,0482	0,95	24.60	0,77	140	0.1937	240	0,0578	0,94	24.85	0,79	147	0.2034	260	0,0674	0,93	25.11	0,81	152	0.2133	320	0,0770	0,92	25.37	0,85	155	0.2145	360	0,0867	0,91	25.84	0,85	154	0.2131	400	0,0963	0,90	25.91	0,84
LECTURA DE CARGA	CARGA KN	LECT. DEF. 0,001"	DEFORMAC. UNITARIA	1-DEFORMAC. UNITARIA	AREA CORREGIDA	ESFUERZO kg/cm ²																																																																																																												
0	0.000	0	0,0000	1,00	23.41	0,00																																																																																																												
1	0.0058	20	0,0048	1,00	23.53	0,00																																																																																																												
12	0.1198	40	0,0090	0,98	23.64	0,07																																																																																																												
17	0.1226	60	0,0144	0,94	23.78	0,1																																																																																																												
43	0.8566	80	0,0193	0,98	23.87	0,25																																																																																																												
75	0.1082	100	0,0241	0,98	23.98	0,45																																																																																																												
90	0.1245	120	0,0289	0,97	24.11	0,53																																																																																																												
111	0.1536	140	0,0337	0,97	24.23	0,65																																																																																																												
123	0.1702	160	0,0385	0,95	24.35	0,71																																																																																																												
134	0.1854	200	0,0482	0,95	24.60	0,77																																																																																																												
140	0.1937	240	0,0578	0,94	24.85	0,79																																																																																																												
147	0.2034	260	0,0674	0,93	25.11	0,81																																																																																																												
152	0.2133	320	0,0770	0,92	25.37	0,85																																																																																																												
155	0.2145	360	0,0867	0,91	25.84	0,85																																																																																																												
154	0.2131	400	0,0963	0,90	25.91	0,84																																																																																																												
RP kg/cm ²	2	RESISTENCIA COMPRESION (qu):		0.85	kg/cm ² 83.53 kPa																																																																																																													
* Los resultados mostrados en este informe hacen referencia únicamente a la muestra ensayada referenciada. Ellos ensayos se efectuaron según la norma establecida vigente y bajo el Control de Calidad de INGENIERIA. ** Se brinda la regresión total y parcial de autorregresión del comportamiento a cargo.																																																																																																																		
OBSERVACIONES: Equación del primer gráfico: $y = 0.0013216 X + 0.000033 X^2 - 0.655524$																																																																																																																		
Firmado por:  GERMAN GUTIERREZ BA Laboratorista																																																																																																																		

**DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE LOS SUELOS, LÍMITE PLÁSTICO,
ÍNDICE DE PLASTICIDAD Y ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO**

Normas: I.N.V. E-125-07 : E-126-07: E-123-07

Código: F1-005

Versión: 005

Vigencia: Junio 3 de 2014

Página 1 de 1

PROYECTO: CONSTRUCCIÓN DE CDI. Km 6, LETICIA - TARAPACA (AMAZONAS)

CLIENTE: Dra. MARCELA DE LA ROCHE

PERFORACIÓN No.:	4
MUESTRA:	M-5
PROFUNDIDAD, m:	5.0 m

LÍMITE LÍQUIDO

Recipiente Número:			
Masa suelo húmedo + recipiente, g			
Masa suelo seco + recipiente, g			
Masa agua, g			
Masa recipiente, g			
Masa suelo seco, g			
Contenido de humedad, %			
Número de golpes, N			
Límite Líquido, %	NL		

RESULTADOS

% L. L.:	NL
% L. P.:	NP
% I. de P.:	NL-NP

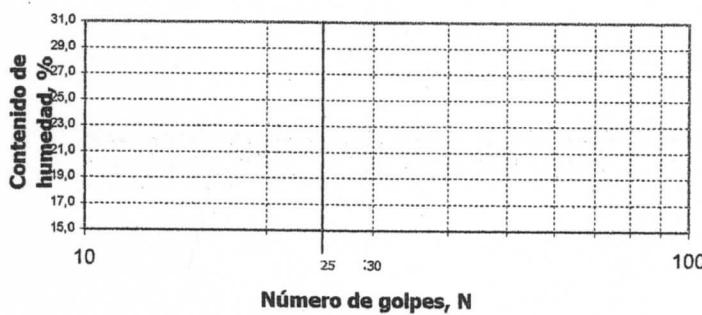
LÍMITE PLÁSTICO

Recipiente Número:		Hum. Nat.
Masa suelo húmedo + recipiente, g		285,60
Masa suelo seco + recipiente, g		226,40
Masa agua, g		59,20
Masa recipiente, g		74,50
Masa suelo seco, g		151,90
Contenido de humedad, %		38,97
Límite Plástico, %	NP	
Indice de Plasticidad, %	NL-NP	

CLASIFICACIÓN

A.A.S.H.T.O.:	A-2-4
U.S.C.:	SMd
I. de G.:	0
I.FLUIDEZ:	
% GRAVAS:	
% ARENAS:	86,03
% FINOS:	13,97

LÍMITE LÍQUIDO



ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO

Tamiz	Masa Ret.	% Ret.	% Pasa
2"			100,0
1 1/2"			100,0
1"			100,0
3/4"			100,0
1/2"			100,0
3/8"			100,0
No. 4			100,0
No. 8			100,0
No. 16			100,0
No. 30			100,0
No. 50			100,0
No. 100			100,0
No. 200	117,6	86,0	14,0
Fondo	19,1	14,0	
Total	136,7	100,0	

OBSERVACIONES:

**DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE LOS SUELOS, LÍMITE PLÁSTICO,
ÍNDICE DE PLASTICIDAD Y ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO**

Normas: I.N.V. E-125-07 : E-126-07: E-123-07

Código: F1-005

Versión: 005

Vigencia: Junio 3 de 2014

Página 1 de 1

PROYECTO: CONSTRUCCIÓN DE CDI. Km 6. LETICIA - TARAPACA (AMAZONAS)

CLIENTE: Dra. MARCELA DE LA ROCHE

PERFORACIÓN No.: 4
MUESTRA: M-6
PROFUNDIDAD, m: 7,0 m

LÍMITE LÍQUIDO

Recipiente Número:			
Masa suelo húmedo + recipiente, g			
Masa suelo seco + recipiente, g			
Masa agua, g			
Masa recipiente, g			
Masa suelo seco, g			
Contenido de humedad, %			
Número de golpes, N			
Límite Líquido, %	NL		

RESULTADOS

% L. L.:	NL
% L. P.:	NP
% I. de P.:	NL-NP

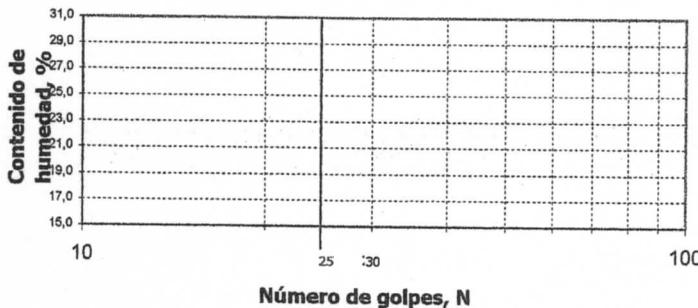
LÍMITE PLÁSTICO

Recipiente Número:		48
Masa suelo húmedo + recipiente, g		275,20
Masa suelo seco + recipiente, g		218,20
Masa agua, g		57,00
Masa recipiente, g		78,00
Masa suelo seco, g		140,20
Contenido de humedad, %		40,66
Límite Plástico, %	NP	
Indice de Plasticidad, %	NL-NP	

CLASIFICACIÓN

A.A.S.H.T.O.:	A-2-4
U.S.C.:	SP-SM
I. de G.:	0
I.FLUIDEZ:	
% GRAVAS:	
% ARENAS:	89,74
% FINOS:	10,26

LÍMITE LÍQUIDO



ANALISIS GRANULOMETRICO

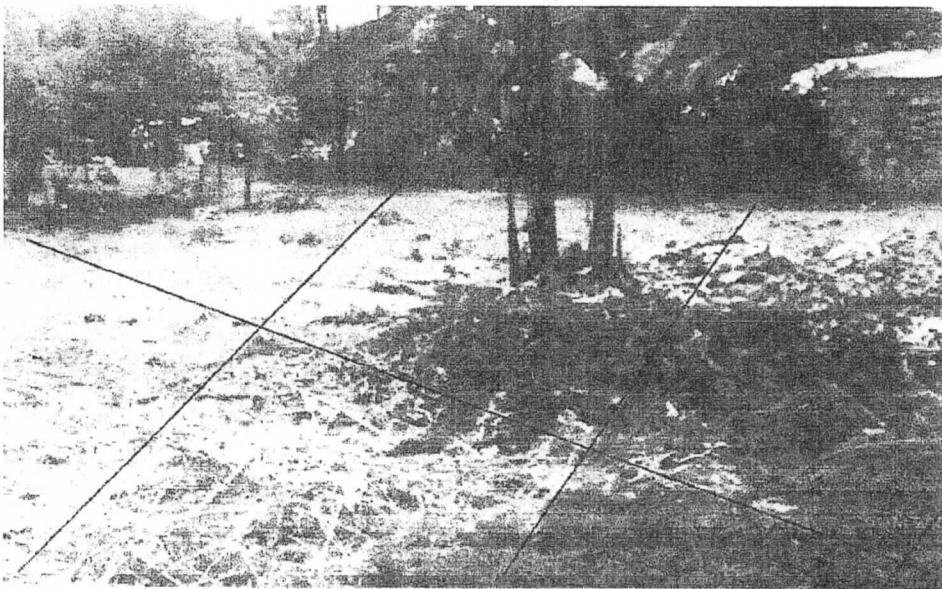
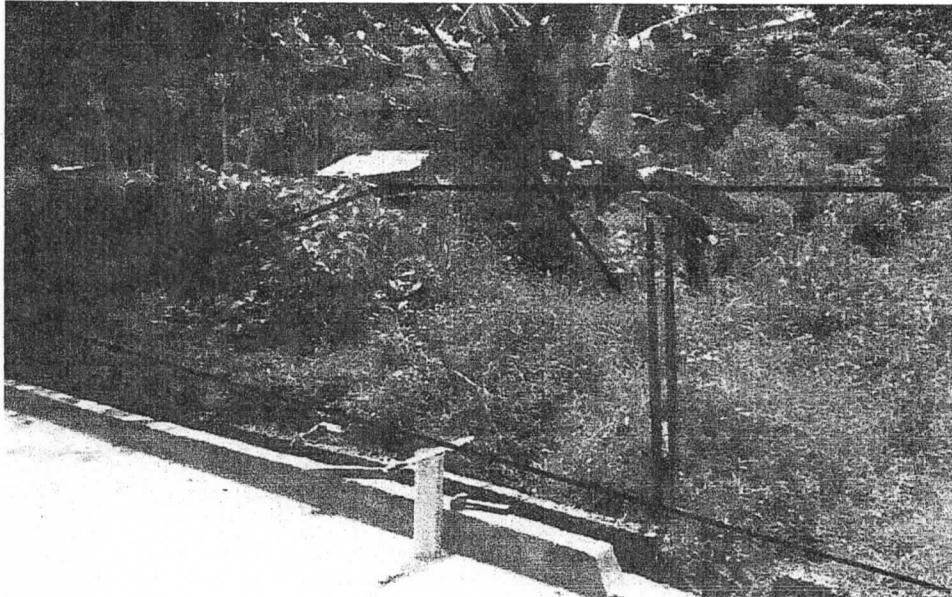
Tamiz	Masa Ret.	% Ret.	% Pasa
2"			100,0
1 1/2"			100,0
1"			100,0
3/4"			100,0
1/2"			100,0
3/8"			100,0
No. 4			100,0
No. 8			100,0
No. 16			100,0
No. 30			100,0
No. 50			100,0
No. 100			100,0
No. 200	115,5	89,7	10,3
Fondo	13,2	10,3	
Total	128,7	100,0	

OBSERVACIONES:

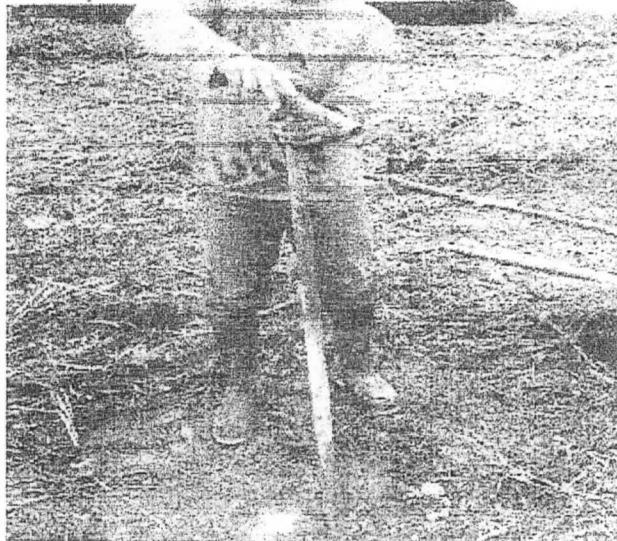
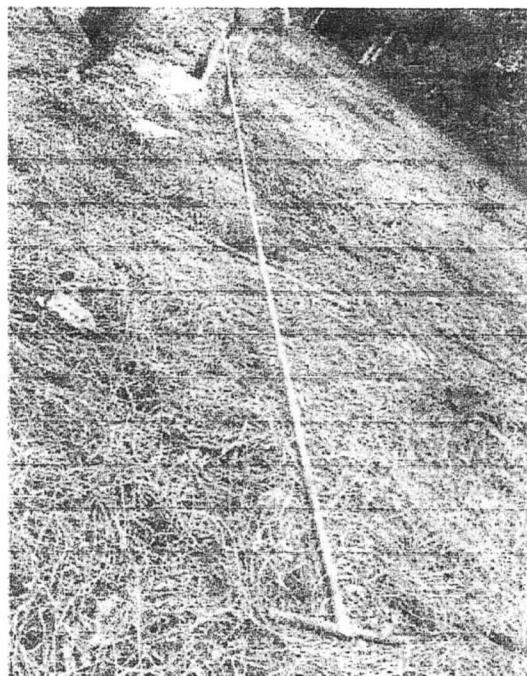
A N E X O E

R E G I S T R O F O T O G R A F I C O

1) Localización del Lote:



2) Perforaciones:



INGENIERIA Y GEOLOGIA LTDA
NIT NO 15363646-1

