

Oficio No. SGSG-DMGR-AT-2017-0581 Quito, 05 de junio de 2017

Señor Nelson Enríquez **PETICIONARIO** 

Presente.-

Asunto: Revisión de informe técnico de mecánica de suelos

De mi consideración:

En respuesta al Oficio S/N del 2 de marzo de 2017, mediante el cual se presenta el estudio de suelos elaborado por ECUASUELOS21 del Proyecto "Barrio Santa Teresita (Etapas 1 y 2). Caracterización de Suelos", ubicadas en la vía a Pomasqui sectores Santa Clara y El Comín respectivamente, según Informe de Regulación Metropolitana (IRM); esta Dirección Metropolitana procede a emitir las observaciones y sugerencias en el documento adjunto.

Particular que comunico para los fines pertinentes.



Elaborado por:	S. Monge	AT-DMGR	05-06-2017	def
Revisado por:	V. Prijodko	AT-DMGR	05-06-2017	1
Aprobado por:	D. Suárez	DMGR	05-06-2017	0

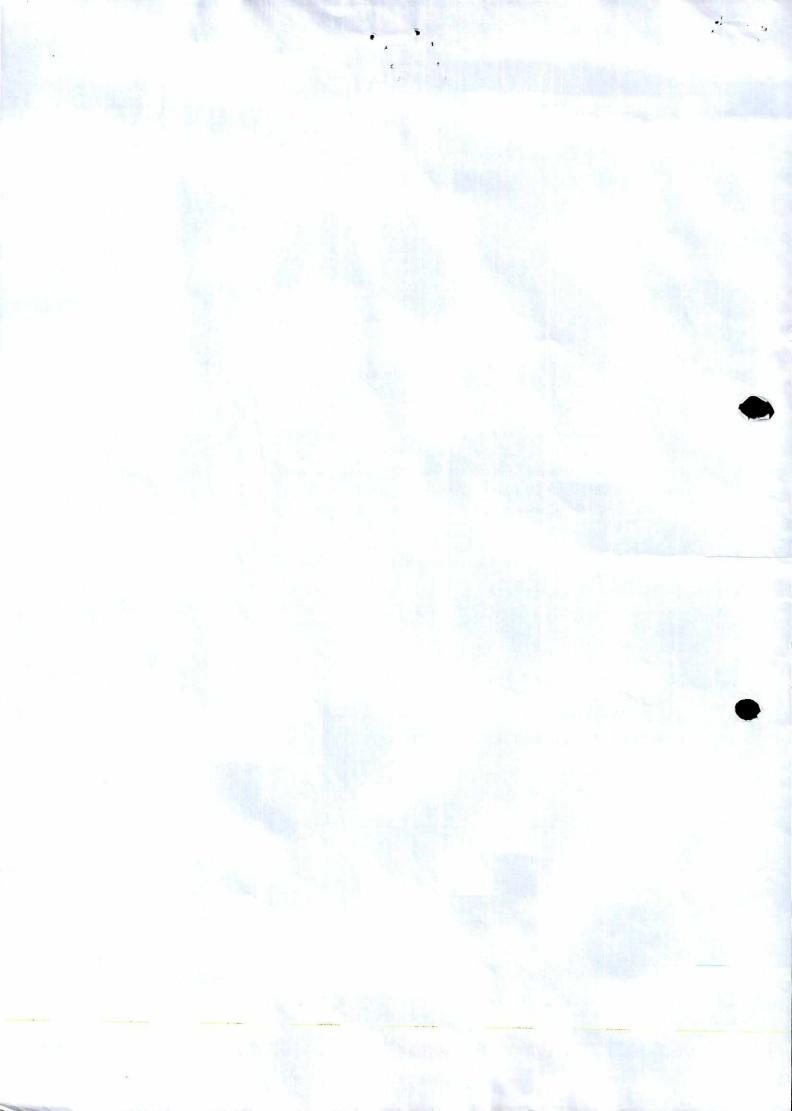
#### **Gestión Documental**

Ejemplar 1: Destinatario Ejemplar 2: Archivo DMGR



Calle Venezuela N5-78 y Mejía. Casa Venezuela - Planta Baja ! PBX 3952300 Ext: 17448 ! www.quito.gob.ec

ciento noenta y custo





#### **OBSERVACIONES Y SUGERENCIAS DE LA**

### REVISIÓN AL INFORME TÉCNICO DE MECÁNICA DE SUELOS PARA EL PROYECTO "BARRIO SANTA TERESITA (ETAPAS 1 Y 2). CARACTERIZACIÓN DE SUELOS

#### **ANTECEDENTES:**

El presente documento contempla la revisión del *Informe Técnico de Mecánica de Suelos para el Proyecto "Barrio Santa Teresita (Etapas 1 y 2). Caracterización de Suelos.* De la información recopilada se establece que La Etapa 1 se ubica dentro del Predio № 5206763 que según el Informe de Regulación Metropolitana (IRM) corresponden a una Zona de Uso Residencial urbano 1 con zonas de Protección Ecológica. La Etapa 2 se ubica dentro del Predio № 5559671 que según el IRM comprende Zonas de Uso Residencial urbano 1, Agrícola residencial y de Protección Ecológica. Según el mismo IRM, cada predio donde se implantarán las etapas del proyecto incluye zonas de quebradas de relleno y quebradas abiertas.

El informe analizado tiene como objetivo el caracterizar los suelos "propios y circundantes" del barrio Santa Teresita donde se prevé la construcción de estructuras de hormigón armado con mampostería de relleno, destinadas para viviendas. El informe no indica el número de plantas o pisos proyectados.

El estudio de suelos fue realizado por la empresa ECUASUELOS 21 y contempló la realización de seis perforaciones SPT de hasta seis metros de profundidad con ensayos de penetración y recuperación de muestras alteradas cada 0.5 m.

#### **DESARROLLO:**

- El informe no cuenta con una descripción de las condiciones geológicas, geomorfológicas e hidrogeológicas del sitio, aspecto importante para una caracterización adecuada respeto a posibles amenazas geológicas y condiciones de estabilidad del área de implantación del proyecto. No se incluyen además datos de ubicación georeferenciada del sitio ni de las perforaciones.
- Acorde a lo establecido en el Capítulo "Geotecnia y Cimentaciones" de la Norma Ecuatoriana de la Construcción vigente (NEC-SE-GC), según la Tabla 1 de la Clasificación de las unidades constructivas por categorías, es necesario justificar el número de perforaciones realizadas y su profundidad de cuerdo a la categoría de las unidades constructivas a edificarse dentro del proyecto "Barrio Santa Teresita (Etapas 1 y 2)". Por lo analizado en el informe respecto al número de perforaciones realizadas (6) y máxima profundidad (6m) alcanzada se estima que las estructuras habitacionales entrarían en la clasificación Baja la cual corresponde a edificaciones de hasta 3 niveles que deberán cumplir con las cargas máximas de servicio en columnas de hasta 800 KN (kilo Newton). Este aspecto debe ser definido o corroborado en el informe.

DIRECCIÓN METROPOLITANA DE GESTIÓN DE RIESGOS

Calle Venezuela N5-78 y Mejia. Casa Venezuela – Planta Baja 🗄 PBX 3952300 Ext: 17448 🗄 www.quito.gob.ec



- En el documento no se especifica los estándares y normas implementadas para los ensayos de penetración SPT y recuperación de muestras alteradas. Es necesario en este sentido especificar el criterio aplicado para definir el número de muestras e intervalos de muestreo.
- Las pruebas de laboratorio de las muestras recuperadas contemplaron la determinación de la Clasificación manual-visual, límite de Atterberg, granulometría y Humedad Natural. No se indica la norma implementada para la realización de los ensayos de humedad.
- En la Sección 4 Resultados Obtenidos, se señala que en general los suelos encontrados corresponden a limos arenosos con cobertura superficial de material sedimentario menos compacto. Sin embargo, en las descripciones realizadas para cada pozo se detalla solamente un estrato sin hacer mención del material sedimentario ni su potencia.
- El informe no incluye el análisis de parámetros requeridos para definir las alternativas de diseño de la cimentación. En su lugar en la Sección 5 Recomendaciones se señala el tipo de cimentación propuesto indicando los parámetros de capacidad portante admisible, coeficiente de Balasto, además de valores de peso unitario, ángulo de fricción y cohesión residual sin especificar claramente el origen de estos datos, es decir su fuente o método de estimación.
- Es necesario fundamentar los criterios que permitieron establecer que los suelos estudiados corresponden a los de tipo "D" según la clasificación establecida en los *Tipos de perfiles de* suelos para el Diseño Sísmico del Capítulo "Peligro Sísmico: Diseño Sismo Resistente" (NEC-SE-DS). Adicionalmente, los coeficientes sísmicos (factores FDy FS) señalados no corresponden a los de un Perfil de Suelo D, según la NEC-SE-DS.
- El informe incluye una sección denominada Cargas de Diseño y Capacidad Portante Admisible, el mismo que señala solo de forma general el procedimiento para la estimación de las carga de diseño total, indicando únicamente que los cimientos se diseñaran con el valor de capacidad portante admisible recomendado, que como ya se indicó, en el informe no se especifica su método de estimación u obtención.
- En lo referente al cálculo de los asentamientos (Sección 7) solo se indican valores estimados totales y diferenciales, sin presentar su método de cálculo o estimación.
- Cabe indicar que el informe en su sección 5 Recomendaciones, acápite Campaña Geotécnica y
  Sección 8 Comprobación de las condiciones en la Construcción, señala la necesidad de realizar
  estudios específicos de mecánica de suelos; ratificando de esta manera que el Informe
  Técnico de Mecánica de Suelos para el Proyecto "Barrio Santa Teresita (Etapas 1 y 2).
  Caracterización de Suelos constituye únicamente un Informe preliminar de caracterización de
  suelos como así lo señala de igual manera su objetivo.
- En el informe se debería incluir un flujo conceptual aplicado para el diseño de cimentación, indicando claramente todos los parámetros aplicados para cada diseño seleccionado y alternativas propuestas, según lo sugerido en la Sección 6 de la NEC-SE-GM.
- Con lo antes expuesto se establece la necesidad de complementar por parte de la Empresa Ecuasuelos 21, el informe entregado con los estudios geomecánicos de suelos considerando las normativas NEC-SE-DS y NEC-SE-GC, donde se incluya además los aspectos relacionados a



las condiciones geológicas, geomorfológicas e hidrogeologías del sitio así como de evaluación de potenciales amenazas naturales; y se consideren todas las observaciones expuestas en este documento.

- Es necesario indicar también que según la Ordenanza Metropolitana No. 0172 de 2011, Artículo 13, "Intervención de Profesionales", numeral 2 "Los Profesionales Técnicos competentes serán responsables solidarios del cumplimiento de las normas administrativa y reglas técnicas vigentes y de la veracidad de los datos e información consignados en los planos e instrumentos presentados ante el Municipio del Distrito Metropolitano de Quito con su firma y rúbrica, así como la ejecución de las obras de acuerdo a las normas constructivas vigentes". Así también, es responsabilidad del propietario el cumplir lo dispuesto en el Artículo 12 de la misma Ordenanza 0172, donde se establece que "Son deberes de los propietarios del suelo.....mantener las edificaciones y los terrenos en condiciones de seguridad, salubridad y ornato".
- En la Ordenanza Metropolitana No. 0432 de 2013 (Reformatoria de la Ordenanza Metropolitana No. 0172), en su Artículo 117, Áreas de Protección de Quebradas, Numeral 1, Literal a) establece que "en terrenos conformados por rellenos de quebradas, se emitirá informe técnico sobre la factibilidad de habilitar y edificar emitido por el organismo administrativo responsable del catastro metropolitano".
- En la misma Ordenanza Metropolitana y Artículo anterior, Numeral 8 establece que "se podrá edificar en las áreas existentes correspondientes a rellenos de quebradas que hayan sido adjudicadas por la Municipalidad, siempre y cuando se presenten los justificativos técnicos en base a un estudio de suelos otorgado y certificado por una Entidad Competente, y previa aprobación de la Secretaría encargada de la seguridad y gobernabilidad, y de ser el caso, de la Empresa Pública Metropolitana de Aqua Potable y Saneamiento (EPMAPS)".
- Es importante señalar que los resultados del estudio de suelos y los cálculos para el diseño de la cimentación del *Proyecto "Barrio Santa Teresita (Etapas 1 y 2)* son de responsabilidad exclusiva del Ingeniero o empresa a cargo de los mismos, quienes tienen la obligación de cumplir con lo establecido en la Norma Ecuatoriana de Construcción vigente (NEC 2015).
- El promotor del *Proyecto "Barrio Santa Teresita (Etapas 1 y 2)* deberá garantizar el cumplimiento de las normativas técnicas nacionales y metropolitanas durante todas las etapas del proceso constructivo, incluyendo los estudios y diseños.

Particular que comunico para los fines pertinentes.

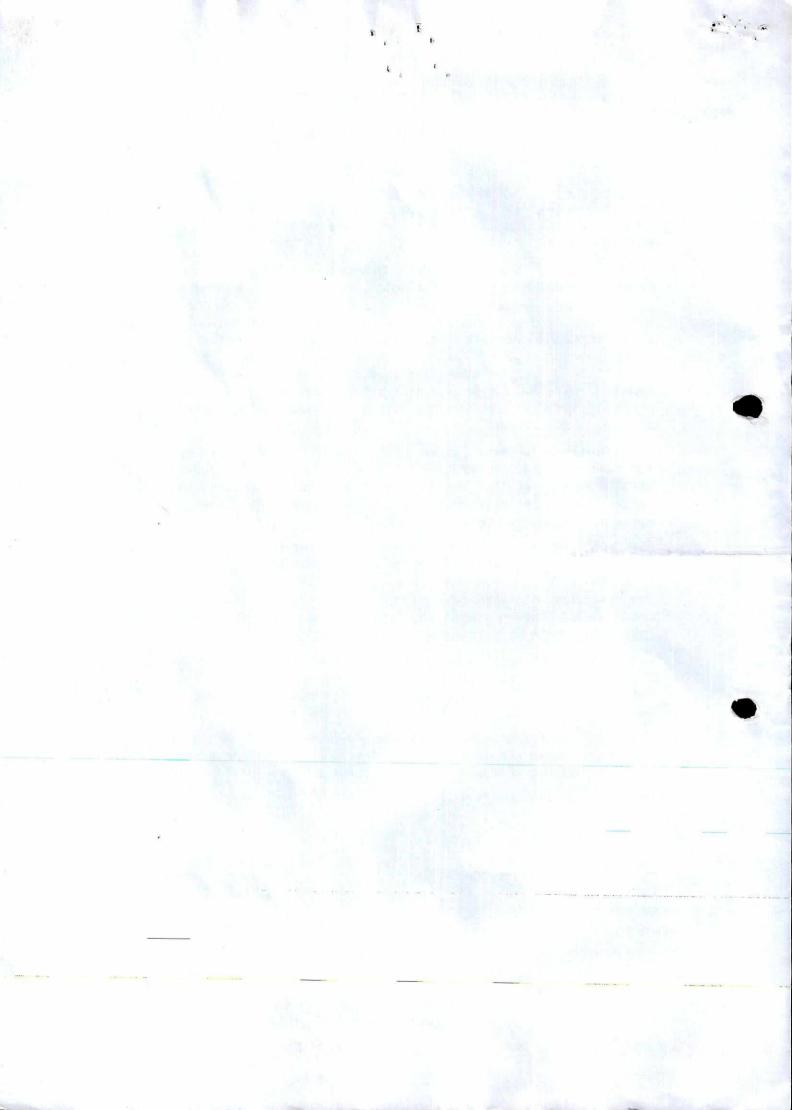
Atentamente,

Santiago Monge V. Ing. Geólogo, M.Sc.

Área Técnica

Dirección Metropolitana de Gestión de Riesgos

ciento noverto y do



## ECUASUELOS2

HORMIGONES - SUELOS - ASFALTOS - INYECCIONES - ANCLAJES



Alcantarillados: sanitarios, combinados, mejoramientos y estabilizaciones de suelos.



Cimentaciones especiales: puentes, silos, torres de transmisión eléctrica, edificaciones altas.



Patologías de la construcción: extracción de núcleos, mampostería, filtraciones, obras de protección.

#### lván Rubio Gálvez

Ingeniero Civil Master of Sciencie: Construcciones Master: Medicambiente Especialista: Suelos y Hormigones Lic.: Físico - Matemático

NORMAS: A.S.T.M A.A.S.H.T.O M.T.O.P. ISO/IEC17025

Francisco de Orellana No. 586 y Gral. Villamii Telfs.: C. 0997 287 511 M. 0998 217 909 (03) 2889 706

#### опто 0000368

Diego de Chávez Oe9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C. 0997 287 511 M. 0998 217 909 (02) 2615 545

ecuasuelos21@cablemodem.com.ec



Cimentaciones: aulas escolares, edificaciones, tanques de reserva, plantas de tratamiento, sistemas de agua potable, muros de contención.



Vías: control de subrasantes, subbases, bases, geosintéticos, adoquinados, pavimentos.



Ensayos: granulometría de áridos, abrasión, compactación, diseño de mezclas, compresión de cilindros, adoquines, calificación de materiales.



Control de calidad: medición de resistencia en sitio, densidades, toma de muestras.



# INFORME TECNICO DE MECANICA DE SUELOS

PROYECTO:

BARRIO SANTA TERESITA (ETAPAS 1

y 2). CARACTERIZACION DE SUELOS

UBICACIÓN:

VIA A POMASQUI, SECTOR SAN JUAN

DE CALDERON, PARROQUIA

CALDERON, CANTON QUITO

PROVINCIA DE PICHINCHA

PARA:

SRA. CLARA ACUÑA y/o SR. NELSON

**ENRIQUEZ** 

FECHA:

27-06-2016

UBICACION DE LAS PERFORACIONES

RESUMEN GRAFICO DE ENSAYOS

FORMULARIO DE ENSAYOS

RESUMEN FOTOGRAFICO

ANEXO 1

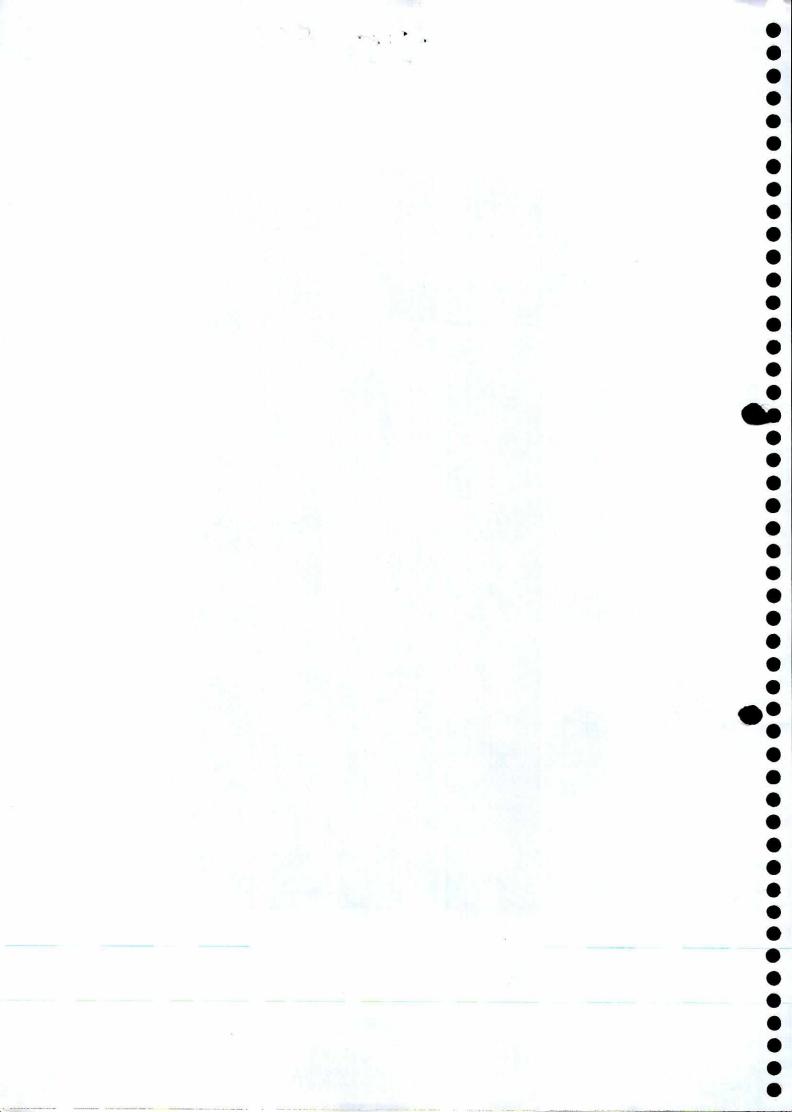
ANEXO 2

ANEXO 3

ANEXO 4

QUITO

Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545





#### 1. ANTECEDENTES

El señor Nelson Enríquez, solicitó y ordenó al Ing. Iván Rubio G., M. Sc., hacer ensayos de mecánica de suelos en un terreno, lugar donde está asentado el barrio Santa Teresita, con el fin de caracterizar los suelos propios y circundantes del mencionado barrio.

El sitio se encuentra localizado, en la vía a Pomasqui, sector San Juan de Calderón, parroquia Calderón, perteneciente al cantón Quito, en la provincia de Pichincha.

#### 2. DESCRIPCION DEL PROYECTO

En el sitio sujeto al estudio se prevé construir estructuras en hormigón armado, con mampostería de relleno, su uso estará destinado para vivienda.

#### 3. TRABAJOS DE CAMPO Y LABORATORIO

El trabajo realizado en el campo consistió de seis perforaciones S. P. T., ubicadas conforme se indica en el anexo 1.

En las perforaciones se hizo un ensayo de penetración estándar cada 0.5 m y se recuperó muestras alteradas con la misma frecuencia.

Los trabajos de Laboratorio consistieron en humedad natural y clasificación manual - visual de todas las muestras recuperadas; límites de Atterberg y granulometrías en las muestras que se consideraron representativas de cada estrato.

#### 4. RESULTADOS OBTENIDOS

Los resultados del estudio se consignan en los anexos adjuntos que contienen: la descripción estratigráfica del subsuelo, las curvas de resistencia a la penetración, la

QUITO

Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



humedad natural de las capas atravesadas y los ensayos adicionales de límites de Atterberg y granulometría.

En general los suelos detectados corresponden a limos arenosos, en la parte superficial se tiene material sedimentario menos compacto.

A continuación se describe los estratos encontrados en la presente investigación.

4.1 POZO N° 01

•

#### 4.1.1 ESTRATO Nº 1

El primer y único estrato llega hasta 6.00 m de profundidad, es un limo arenoso, inorgánico de baja compresibilidad, color café claro, plasticidad baja a media, consistencia baja a media y humedad media. El número de golpes en el ensayo de penetración estándar, NSPT varía entre 8 y 55, la humedad entre 15 y 17 %. Clasificación ML. No se detecta presencia de agua de escurrimiento.

4.2 POZO N° 02

#### 4.2.1 ESTRATO Nº 1

El primer y único estrato llega hasta 6.00 m de profundidad, es un limo arenoso, inorgánico de baja compresibilidad, color café claro, plasticidad baja a media, consistencia baja a media y humedad media. El número de golpes en el ensayo de penetración estándar, NSPT varía entre 6 y 45, la humedad entre 13 y 21 %. Clasificación ML. No se detecta presencia de agua de escurrimiento.

QUITO Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



4.3 POZO N° 03

#### 4.3.1 ESTRATO Nº 1

El primer y único estrato llega hasta 6.00 m de profundidad, es un limo arenoso, inorgánico de baja compresibilidad, color café claro, plasticidad baja a media, consistencia baja a media y humedad media. El número de golpes en el ensayo de penetración estándar, NSPT varía entre 6 y 48, la humedad entre 17 y 21 %. Clasificación ML. No se detecta presencia de agua de escurrimiento.

4.4 POZO Nº 04

#### 4.4.1 ESTRATO Nº 1

El primer y único estrato llega hasta 6.00 m de profundidad, es un limo arenoso, inorgánico de baja compresibilidad, color café claro, plasticidad baja a media, consistencia baja a media y humedad media. El número de golpes en el ensayo de penetración estándar, NSPT varía entre 9 y 55, la humedad entre 17 y 20 %. Clasificación ML. No se detecta presencia de agua de escurrimiento.

4.5 POZO N° 05

#### 4.5.1 ESTRATO Nº 1

El primer y único estrato llega hasta 6.00 m de profundidad, es un limo arenoso, inorgánico de baja compresibilidad, color café claro, plasticidad baja a media, consistencia baja a media y humedad media. El número de golpes en el ensayo de penetración estándar, NSPT varía entre 12 y 45, la humedad entre 28 y 33 %. Clasificación ML. No se detecta presencia de agua de escurrimiento.

QUITO Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



4.6 POZO N° 06

#### 4.6.1 ESTRATO Nº 1

El primer y único estrato llega hasta 6.00 m de profundidad, es un limo arenoso, inorgánico de baja compresibilidad, color café claro, plasticidad baja a media, consistencia baja a media y humedad media. El número de golpes en el ensayo de penetración estándar, NSPT varía entre 7 y 46, la humedad entre 18 y 21 %. Clasificación ML. No se detecta presencia de agua de escurrimiento.

#### 5. RECOMENDACIONES

#### 5.1 BARRIO SANTA TERESITA (CARACTERIZACION DE SUELOS)

#### 5.1.1 Tipo de cimentación

Plintos aislados debidamente arriostrados con cadenas de cimentación en los dos sentidos ortogonales de la estructura y/o vigas de cimentación.

5.1.2 Capacidad portante admisible

Tiene un valor de 1.50 kg/cm² y deberá ser mayor o cuando más igual al esfuerzo de trabajo determinado según lo sugerido en el numeral 6.

5.1.3 Coeficiente de Balasto

Ks= FS\*12\*qa

Ks = 1180.59 T/m3

QUITO Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



#### 5.1.4 Coeficientes Sísmicos

Zona sísmica= V

Factor Z= 0.40

Perfil de Suelo= D

Coeficiente Fa= 1.20

Coeficiente Fd= 1.19

Coeficiente Fs= 1.28

#### 5.1.5 Cota de cimentación

Los cimientos de la estructura se desplantarán al nivel -1.50 m, medido con respecto al nivel -+0.00 m, de la superficie del terreno, (ver anexo ubicación de los sondeos).

Previo al desplante del cimiento, el suelo se deberá compactar con equipo mecánico (plancha vibro compactadora, sapo, rodillo, etc.) con una energía de compactación equivalente al proctor modificado y cuyo porcentaje de compactación mínimo a alcanzar es 90 %. (Se deberá realizar pruebas de densidad en sitio).

Se colocará material de mejoramiento (subbase clase III) bajo las cadenas de cimentación con un espesor mínimo de 1.00 m, y se deberá compactarse con equipo mecánico (plancha vibro compactadora, sapo, rodillo, etc.) con una energía de compactación equivalente al proctor modificado y cuyo porcentaje de compactación mínimo a alcanzar será el 100 %, el material de mejoramiento se colocará también desde las caras laterales del cimiento, una distancia mínima de 0.20 m. (Realizar pruebas de densidad en sitio).

#### 5.1.6 Material de mejoramiento bajo el contrapiso

Se colocará material granular mal graduado (partícula del mismo diámetro), cuyo diámetro de partícula sea mayor o igual a 1 pulgada, la altura del material granular será de mínimo 0.20 m, y deberá compactarse con equipo mecánico (plancha vibro

QUITO

Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545 Francisco de Orellana No. 586 y Gral. Villamil Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (03) 2889 706

e-mail: ecuasuelos21@cablemodem.com.ec

BUYO



compactadora, sapo, rodillo, etc.) con una energía de compactación equivalente al proctor modificado (Realizar pruebas de densidad en sitio). El propósito de colocar grava bajo el contrapiso es para impedir la ascensión capilar de agua.

#### 5.1.7 Empuje de tierras en muros

Se calculará utilizando los siguientes parámetros promedio:

Peso unitario del suelo =  $1400 \text{ t/m}^3$ 

Angulo de fricción, en esfuerzos totales= 25°

Cohesión residual, esfuerzos totales= 0.50 t/m<sup>2</sup>

Si se diseñan muros que puedan tener pequeños giros (cantilíver, a gravedad, contrafuertes) se utilizará el coeficiente de presión activa.

Si se diseñan pantallas ancladas a la estructura principal, de giro restringido, se utilizará el coeficiente de presión en reposo. En este caso los muros transmitirán la carga a la estructura principal, y por medio de ella, a la cimentación.

Se debe hacer el correspondiente diseño de drenajes a los muros, a fin de evitar la aparición de presiones hidrostáticas no consideradas en el diseño.

#### 5.1.7 Campaña Geotécnica

Obligatoriamente en cada predio que se vaya a construir y/o ejecutar el emplazamiento de una estructura (vivienda), se deberá realizar ensayos particulares de Mecánica de Suelos, tomando en cuenta y cumpliendo con las exigencias de la Norma Ecuatoriana de la Construcción NEC-SE-CM.

#### 6.- CARGAS DE DISEÑO Y CAPACIDAD PORTANTE ADMISIBLE

La carga de diseño total (CT) se estimará en la siguiente forma:

QUITO Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



CT = CM + CV, en donde:

CM = Carga muerta permanente de la estructura y de la cimentación.

No se debe incluir el peso del suelo colocado nuevamente sobre el cimiento y hasta el nivel original del terreno.

Si por encima de este nivel se coloca relleno, el peso de éste sí debe ser incluido en la evaluación de CM.

CV = Carga viva

De acuerdo a los factores que se consideren para la evaluación de CV se tendrá dos valores de CT.

-En el primer caso se incluirá en CV las cargas vivas máximas normales que se presenten en la estructura, como resultado de la función a la que se dedique la estructura.

Los cimientos se diseñarán con el valor de capacidad portante admisible recomendado. (1.50 kg/cm2)

-En el segundo caso se superpondrán las cargas de sismo a las descritas en el primer caso. En éste la capacidad portante admisible recomendada, se podrá incrementar en el 33%, y con este nuevo valor se diseñará los cimientos.

-El diseño final se hará con las dimensiones mayores.

-Si la cimentación trasmite cargas excéntricas, el esfuerzo máximo que actúe sobre el suelo en el lado de la excentricidad no deberá exceder al valor de capacidad portante admisible recomendado.

QUITO

Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



#### 7.- ASENTAMIENTOS

Se estima que los asentamientos totales, no excederán los 2.5 cm y los diferenciales no serán mayores a 1.5 cm.

#### 8. - COMPROBACION DE LAS CONDICIONES EN LA CONSTRUCCION

Las recomendaciones expuestas en este informe se basan en los estudios de campo, laboratorio y gabinete realizados con muestras que se ordenaron tomar.

Sin embargo dada la naturaleza limitada de toda investigación de suelos y las posibilidades de cambio en las condiciones del subsuelo, la presente investigación deberá ser comprobada (Obligatoriamente realizar ensayos de Mecánica de Suelos particulares para cada predio) cuando se haga las excavaciones para la cimentación de la estructura.

Por los motivos anotados antes de fundir las cimentaciones se deberá comparar las condiciones encontradas, con las conclusiones de esta investigación y los diseños deberán ser confirmados.

Iván Rubio Gálvez

INGENIERO: CIVIL ESPECIALISTA: SUELOS y Ho. MASTER EXECUTIVE: MEDIOAMBIENTE MASTER OF SCIENCE: CONSTRUCCIONES R.P. 16-01-0052

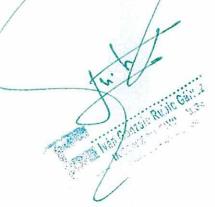
QUITO Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545

ECUASUELOS 21

HORMIGONES - SUELOS - ASFALTOS - INYECCIONES - ANCLAJES

ANEXO Nº 1

UBICACIÓN DE LAS PERFORACIONES

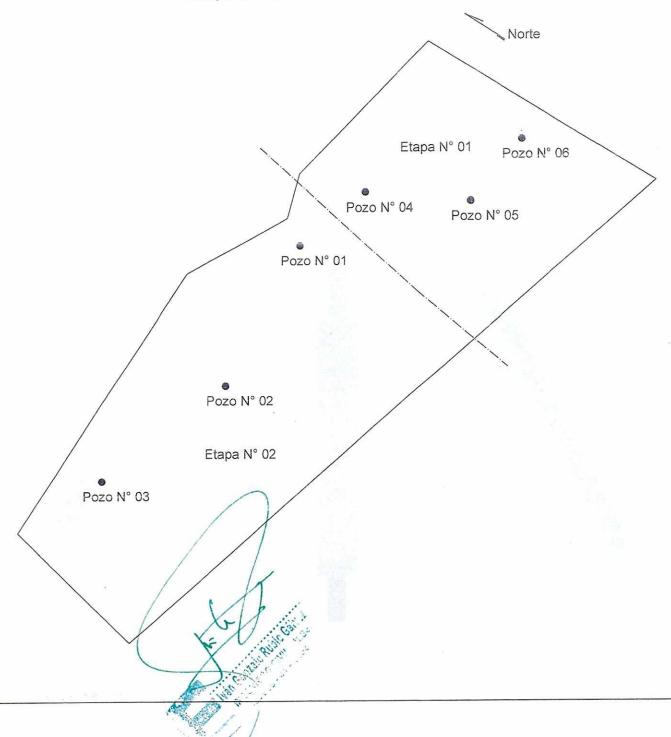


QUITO Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545

#### UBICACION DE LOS SONDEOS

Proyecto: BARRIO SANTA TERESITA ETAPS 1 y 2

Ensayo: S. P. T.



Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



ANEXO N° 2
RESUMEN GRAFICO DE ENSAYOS

QUITO

Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545

SIMBOLOGIA Wn = Contenido de humedad. WL = Límite líquido. IP = Indice plástico.	ENSAYOS DE LABORATORIO	RIA(%) LIMITES Wn	. ML IP	40 200 (%) (%) (%)	15,4 ML	97 71 37 3 17,8 ML	17,3 ML	17,8 ML	17,6 ML	16,2 ML	17,3 ML	17,3 ML	17,3 ML	17,3 ML	17,3 ML	17,3 ML					
ETAPAS 1 y 2) ZACION DE SUELOS) ANTO QUITO		GRANULOMETRIA (%	(PASA TAM	55 4 10		100															
BARRIO SANTA TERESITA (ETAPAS 1 y 2) CIMENTACION (CARACTERIZACION DE SUELOS) PARROQUIA CALDERON - CANTO QUITO -1- jun-16 PB, MA, JS	Resumen Gráfico del Estudio	( No. De Golpes )	1200 (2000)	5 15 25 35 45							\					I					
INAN RUBIO GALVEZ INGENIERO CIVIL - M. Sc. OBRA: Castudio de los Suelos UBICACIÓN: R.P. 17 - 01 - 5489 PERFOR. No.: Teléfono: 097287-511 OPERADOR: Quito - Ecuador		Tipo, Olor, Color, Consistencia		THE REPORT OF THE PROPERTY OF		a		Limo arenoso, inorgánico, humedad	media, color café, plasticidad media consistencia media a alta, recupera-	ción, en el tubo partido 100 %.							No se detecta presencia de agua de	escurimiento.			
VAN RL IGENIER Estudio R.P. 1;	No.	DE	Golpes		0,5 8	1,0 10	1,5 13	2,0 15		3,0 45	3,5 35	4,0 38	4,5 45	5,0 47	5,5 50	6,0 55	6,5	2,0	7,5	0.8	8,5

QUITO

Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545

I	SUCS		Z	M	ML.	M	M	M	ML	M	M	ML	ML	ML				-	<u> </u>
1	u M	(%)	19,2 ML	19,2 ML	16,8 ML	13,9 ML	20,4 ML	21,3 ML	21,2 ML	20,6 ML	20,6 ML	20,6 ML	20,6 ML	20,6 MI.					
ORIO	S G	(%)			6														
ABORAT	ML	(%)			30					-									
S DE L		200			71														
ENSAYC	TRIA (%	40			97														
i	ULOME ASA TAN	10			100														
	GRAN (P)	4																	
Resumen Gráfico del Estudio	( No. De Golpes )	5 15 25 35 4		10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 1			/		/										
		THE RESERVE OF THE PROPERTY OF		1		Limo arenoso, inorgánico, humedad	media, color café, plasticidad media consistencia media a alta, recupera-	ción, en el tubo partido 100 %.							No se detecta presencia de agua de escurrimiento.	/			
_	and the same	-		1,0 8	1,5	2,0 14	2,5 21	3,0 23	3,5 40	4,0 41	4,5 39	5,0 42	5,5 41	6,0 45	6,5	2,0	7,5	087	Y
	Resumen Gráfico del Estudio ENSAYOS DE LAB	No. Resumen Grafico del Estudio ENSAYOS DE LABORAT.  DE Tipo, Olor, Color, Consistencia (No. De Golpes) GRANULOMETRIA (%) LIMIT (PASA TAMIZ No.) WL.	No.   Resumen Grafico del Estudio   ENSAYOS DE LABORATION	No. Tipo, Olor, Color, Consistencia (No. De Golpes) GRANULOMETRIA (%) LIMIT Golpes (PASA TAMIZ No.) WL.	No.   Resumen Grafico del Estudio   ENSAYOS DE LABORAT	No.   Resumen Grafico del Estudio   ENSAYOS DE LABORAT	No.   Pesumen Grafico del Estudio   ENSAYOS DE LABORATION	No. Tipo, Olor, Color, Consistencia (No. De Golpes)  Golpes  Golpes  Golpes  Fesumen Grafico del Estudio  GRANULOMETRIA (%) LIMIT  (PASA TAMIZ No.) WL.  (	No. Tipo, Otor, Color, Consistencia Gelpes)  Resumen Gráfico del Estudio  Golpes  Golpes  Golpes  Fesumen Gráfico del Estudio  GRANULOMETRIA (%) LIMIT  (No. De Golpes)  GRANULOMETRIA (%) LIMIT  (PASA TAMIZ No.) WL  (R.)  (	No. Tipo, Olor, Color, Consistencia Gebes Tipo, Olor, Color, Consistencia Gebes Gebe	No.   Pe   Property   Property	No.   Pesumen Grafico del Estudio   Fronta   F	No.   Tipo, Olor, Color, Consistencia   Resumen Gráfico del Estudio   ENSATOS DE LABORATION	No.   No.   Color, Color, Consistencia   Resumen Grafico del Estudio   CRANULOMETRIA (%)   LIMIT   Color, Color, Consistencia   Color, Color, Color, Color, Color, Consistencia   Color, Colo	No.   DE	No. se detecta presencia de agua de securimiento.	No.   See detecta presencia de agua de securimiento.   Tipo, Olor, Color, Consistencia   Resumen Gralico del Estudio   GRANULCMETRIA (%)   LIMI   L	No.   Permission   Permission	Color   Color   Color   Color   Consistencia   Color   Color

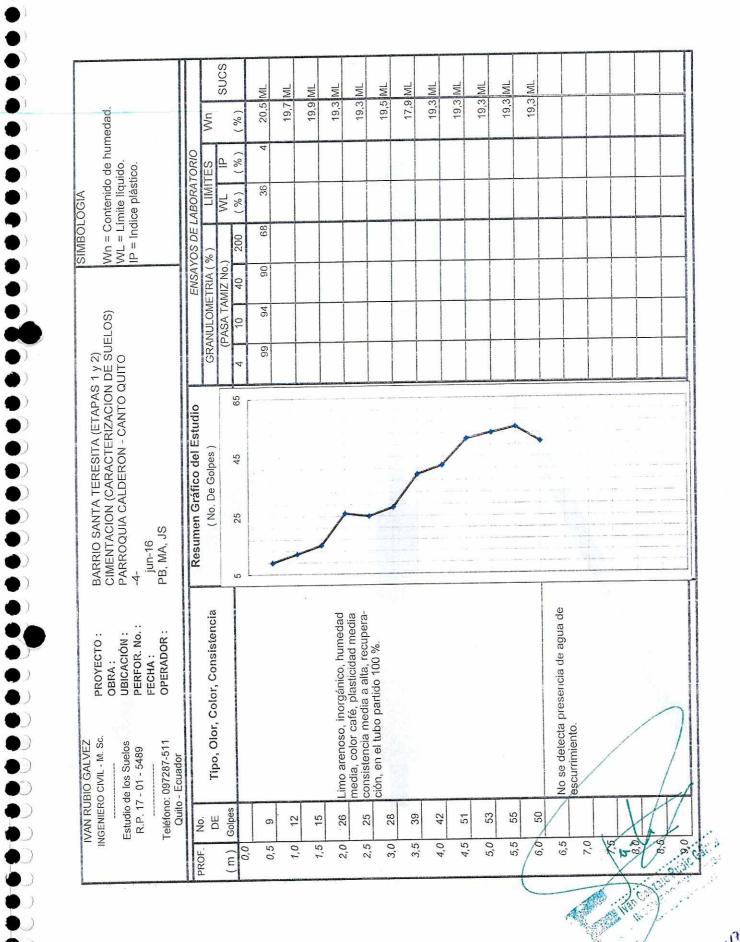
QUITO

Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545

			SOOS		ML	ML	ML	M	MI	ML	ML	ML	ML	ML	ML	MIL					
- oda da		Wn	( %)	(8)	17,4	17,4 ML	17,2 ML	18,7 ML	20,8 MIL	21,6 ML	18,6 ML	19,7 ML	19,7	19,7	19,7	19,7 ML					
e hume o. o.	RIO	S	ا ا	( 0/	4	+					+	7	$\top$			1					
Simbol. Wn = Contenido de humedad. WL = Límite líquido. IP = Indice plástico.	ENSAYOS DE LABORATORIO	NITE	WL	+	35	+	$\dashv$				+	1		+		+				T	
Wn = Conteni WL = Límite lí IP = Indice plá	DELAB	H	_	+	75	+					+	1	+	+	-	+	$\dashv$	+	+	+	+
Wh. W.	SAYOS	( % ) ل	No.)	+	97					$\dashv$			+	1				+	+		-
	ENS	GRANULOMETRIA (%)	(PASA TAMIZ No.)	40						_	4		-	_				+		-	+
(ELOS)		ANULO	(PASA	2	100												_	_	-		_
1 y 2) DE SU UITO		GR	ŀ	4																	
BARRIO SANTA TERESITA (ETAPAS 1 y 2) CIMENTACION (CARACTERIZACION DE SUELOS) PARROQUIA CALDERON - CANTO QUITO -3- jun-16 PB, MA, JS	Resumen Gráfico del Estudio	(No. De Golpes)	15 25 35 45	22		/		/	/		/										
IVAN RUBIO GALVEZ INGENIERO CIVIL - M. Sc. OBRA: OBRA: Estudio de los Suelos R.P. 17 - 01 - 5489 R.P. 17 - 01 - 5489 TEGHA: Teléfono: 097287-511 Quito - Ecuador	AND THE PROPERTY OF THE PROPER	Tipo, Olor, Color, Consistencia						l imo arenoso, inordánico, humedad	media, color café, plasticidad media consistencia media a alta, recupera-	ción, en el tubo partido 100 %.					24		No se detecta presencia de agua de	escal life no.			).
VAN RUI GENIERC 	SN	; H	Golpes		9	10	10		T		35	40	42	41	45	48			1	1	1
- Z " "	DROF		( m )	0'0	0,5	1,0	1.5	000	2,5	3,0	3,5	4,0	4,5	5,0	5,5	0,9	6,5	0,7	6 7,5	0.0	80 .0
	11-			_	-	-	-	-				-			-	-	Marie Care		XI	Carlo	

QUITO

Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



QUITO

Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545

## **ECUASUELOS21**

HORMIGONES - SUELOS - ASFALTOS - INYECCIONES - ANCLAJES

PERFOR. No.: -55510n-16
S. YIM '9
Resumen Gráfico del Estudio
( No. De Golpes )
0
/
\

QUITO Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545

PROYECTO: E OBRA: (	BARRIO SANTA TERESITA (ETAPAS 1 y 2) CIMENTACION (CARACTERIZACION DE SUELOS) PARROQUIA CALDERON - CANTO QUITO	S 1 y 2) N DE SUELOS) QUITO	Wn = Contenido de humedad. WL = Límite líquido.	enido de hi e líquido.	umedad.	100 mm A 200 mm
. ;	-6- jun-16 PB, MA, JS		IP = Indice plástico.	plástico.		
The state of the s	Resumen Gráfico del Estudio	ENSA	ENSAYOS DE LABORATORIO	ORATORIO		
Tipo, Olor, Color, Consistencia	(No. De Golpes)	GRANULOMETRIA (%)	_	LIMITES	Wn	
		TAM	_			sons
	5 15 25 35 45	4 10 40	200	(%)	(%)	
					19	19 ML
					19	19 ML
					19,5 ML	ML
Limo arenoso, inorgánico, humedad	/	100 93 78	8 56	27	3 18,3 ML	ML
media, color café, plasticidad media consistencia media a alta, recupera-					19,1 ML	ML
ción, en el tubo partido 100 %.	/		1		20,6	20,5 ML
	/				21,8	21,8 ML
				-	21,8	21,8 ML
					21,8	21,8 ML
v					21,	21,8 ML
					21,	21,8 ML
A MARKAT TO THE OWNER OF THE OWNER OF THE OWNER OF THE OWNER OWNER OF THE OWNER OWNE	_				21,	21,8 ML
No se detecta presencia de agua de escurrimiento.						
						macana

QUITO

Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



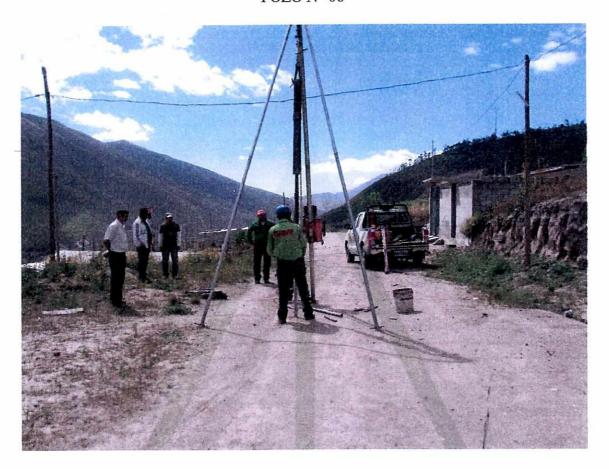
ANEXO Nº 3
FORMULARIO DE ENŞAYOS

QUITO

Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



#### POZO Nº 06





QUITO

Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



PROYECTO: BARRIO SANTA TERESITA (ETAPAS 1y 2)

: CIMENTACION (CARACTERIZACION DE SUELOS) OBRA

LOCALIZ. : PARROQUIA CALDERON - CANTON QUITO

PERF. : -1-

6.00 m

PROF.

**FECHA** 

: JUNIO - 2016

OPERADOR: PB, MA, JS

#### CONTENIDO DE AGUA

		RECIPI	ENTE	MASA DEL RE	CIPIENTE	CONTE	
PROFUNDI	DAD			+	+	DE AC	BUA
		N°	MASA	SUELO	SUELO		
DESDE	HASTA	1		HUMEDO	SECO	PARCIAL	PROMEDIO
m	m	1	g	g	g	%	%
		18	7,60	73,15	64,56	15,08	
0	0,50	17	8,18	80,84	70,94	15,77	15,43
		94	8,18	79,31	69,81	15,41	
0,50	1,00	52	8,16	76,98	65,44	20,15	17,78
		73	8,33	61,19	53,12	18,02	
1,00	1,50	127	7,88	63,17	55,33	16,52	17,2
		5	8,20	53,65	46,87	17,53	
1,50	2,00	6	7,69	47,27	41,24	17,97	17,7
1,00		27	8,22	55,64	48,59	17,46	
2,00	2,50	29	7,66	48,36	42,26	17,63	17,5
		9	8,12	60,23	52,88	16,42	
2,50	3,00	10	7,62	52,15	46,02	15,96	16,19
		11	8,30	52,77	46,14	17,52	
3,00	3,50	12	7,49	60,78	53,01	17,07	17,3
		33	8,20	52,16	45,65	17,38	
3,50	4,00	36	7,45	46,25	40,53	17,29	17,3
		33	8,20	52,16	45,65	17,38	
4,00	4,50	36	7,45	46,25	40,53	17,29	17,3
		33	8,20	52,16	45,65	17,38	
4,50	5,00	36	7,45	46,25	40,53	17,29	17,3
		33	8,20	52,16	45,65	17,38	
5,00	5,50	36	7,45	46,25	40,53	17,29	17,3
		33	8,20	52,16	45,65	17,38	
5,50	6,00	36	7,45		40,53	17,29	17,3
6,00	6,50						0,0
							0,0
6,50	7,00	+		-21-3-2			
7,00	7,50			188	ĺ		0,0

Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545

Francisco de Orellana No. 586 y Gral. Villamil Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (03) 2889 706

e-mail: ecuasuelos21@cablemodem.com.ec

**PUYO** 



PROYECTO: BARRIO SANTA TERESITA (ETAPAS 1y 2)

OBRA : CIMENTACION (CARACTERIZACION DE SUELOS)

LOCALIZ. : PARROQUIA CALDERON - CANTON QUITO

PERF. : -2-PROF. : 6.00 m FECHA: JUNIO - 2016

OPERADOR: PB, MA, JS

#### CONTENIDO DE AGUA

		RECIPI	ENTE	MASA DEL RE	CIPIENTE	CONTE	NIDO
PROFUNDI	DAD		1997	+	+	DE AC	BUA
		N°	MASA	SUELO	SUELO		1500
DESDE	HASTA	1		HUMEDO	SECO	PARCIAL	PROMEDIO
m	m	1 1	g	g	g	%	%
		13	8,19	54,28	46,57	20,09	N
0,5	1,00	48	8,14	61,84	53,53	18,31	19,20
0.000		105	7,98	82,38	71,63	16,89	
1,00	1,50	111	8,05	88,50	76,97	16,73	16,81
1177		14	7,98	68,38	61,14	13,62	
1,50	2,00	84	7,65	81,72	72,47	14,27	13,94
1,00		81	7,89	36,64	31,74	20,55	
2,00	2,50	240	8,34	48,84	42,00	20,32	20,43
2,00		114	7,98	35,94	31,02	21,35	
2,50	3,00	119	8,23	45,68	39,14	21,16	21,28
2,00	0,00	133	7,68	40,53	34,78	21,22	
3,00	3,50	389	7,74	49,73	42,39	21,18	21,20
0,00	- 5,55	345	8,44	53,14	45,52	20,55	
3,50	4,00	483	8,57	50,48	43,29	20,71	20,63
0,00	1,00	345	8,44	53,14	45,52	20,55	98.
4,00	4,50	483	8,57	50,48	43,29	20,71	20,63
.,00	1 .,	345	8,44	53,14	45,52	20,55	190
4,50	5,00	483	8,57	50,48	43,29	20,71	20,63
KUZ	1	345	8,44	53,14	45,52	20,55	Table 1
5,00	5,50	483	8,57	50,48	43,29	20,71	20,63
		345	8,44	53,14	45,52	20,55	12.50
5,50	6,00	483	8,57	50,48	43,29	20,71	20,63
6,00	6,50	-		2011.41			
3,00	0,00			57.45			
6,50	7,00			3/10/24			_/_
7,00	7,50			29(8)/3			
7,50	8,00			A(r)			/

QUITO

Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



PROYECTO: BARRIO SANTA TERESITA (ETAPAS 1y 2)

OBRA : CIMENTACION (CARACTERIZACION DE SUELOS)

LOCALIZ. : PARROQUIA CALDERON - CANTON QUITO

PERF. : -3-

: 6.00 m

PROF.

FECHA : JUNIO - 2016

OPERADOR: PB, MA, JS

#### CONTENIDO DE AGUA

		RECIPI	ENTE	MASA DEL REC	CIPIENTE	CONTE	
PROFUNDI	DAD			+	+	DE AG	SUA
		N°	MASA	SUELO	SUELO		
DESDE	HASTA	1		HUMEDO	SECO	PARCIAL	PROMEDIO
m	m	1	g	g	g	%	%
		28	8,09	58,06	50,44	17,99	1000 BRG
0,5	1,00	13	8,07	61,15	53,54	16,74	17,36
0,0	1	218	7,64	40,26	35,45	17,30	07-20 19-22
1,00	1,50	239	7,98	50,14	44,00	17,05	17,17
1,00		254	8,38	52,29	45,30	18,93	
1,50	2,00	225	8,36	62,72	54,23	18,51	18,72
1,00	1 2,00	80	7,85	34,62	30,05	20,59	
2,00	2,50	140	8,32	47,86	41,01	20,95	20,77
2,00	2,00	14	7,95	36,00	31,05	21,43	
2,50	3,00	109	8,20	45,66	38,96	21,78	21,61
2,50	0,00	123	7,69	38,42	33,52	18,97	The second secon
3,00	3,50	380	7,76		32,61	18,27	18,62
3,00	0,00	141	8,43		45,86	19,82	
3,50	4,00	21	8,51	49,12	42,50	19,48	19,65
3,30	7,00	141	8,43		45,86	19,82	
4,00	4,50	21	8,51	49,12	42,50	19,48	19,68
4,00	4,00	141	8,43		45,86	19,82	100
4,50	5,00	21	8,51		42,50	19,48	19,68
4,50	1 3,00	141	8,43		45,86	19,82	
5,00	5,50	21	8,51		42,50	19,48	19,68
3,00	1 0,00	141	8,43		45,86	19,82	
5,50	6,00	21	8,51		42,50	19,48	19,65
0.00	6,50						0,0
6,00	0,50						
6,50	7,00					7.	0,0
7,00	7,50			768			0,0
				EA.		/	0,0
7,50	8,00			1000			5,7

OTIUO

Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



PROYECTO: BARRIO SANTA TERESITA (ETAPAS 1y 2)

OBRA : CIMENTACION (CARACTERIZACION DE SUELOS)

LOCALIZ. : PARROQUIA CALDERON - CANTON QUITO

PERF. : -4-

6.00 m

PROF.

**FECHA** 

: JUNIO - 2016

OPERADOR: PB, MA, JS

#### CONTENIDO DE AGUA

		RECIPI	ENTE	MASA DEL RE	CIPIENTE	CONTE	
PROFUNDIE	DAD			+	+	DE AG	SUA
		N°	MASA	SUELO	SUELO		
DESDE	HASTA			HUMEDO	SECO	PARCIAL	PROMEDIO
m	m	i i	g	g	g	%	%
		64	7,99	67,71	57,48	20,67	
0	0,50	9	8,11	69,27	58,94	20,32	20,50
		13	8,07	71,56	61,05	19,84	
0,50	1,00	17	8,10	71,43	61,04	19,63	19,7
- 0,00		1	7,51	70,17	59,78	19,88	
1,00	1,50	8	8,14	70,59	60,26	19,82	19,8
1,00	1	12	8,13	66,03	56,56	19,55	
1,50	2,00	64	8,00	66,18	56,86	19,07	19,3
1,00	-,,,,	31	8,09	66,42	57,03	19,19	
2,00	2,50	41	7,85	66,87	57,26	19,45	19,3
2,00	-,,,,	23	8,08	67,21	57,62	19,36	
2,50	3,00	16	8,39	67,63	57,89	19,68	19,5
2,00	0,00	18	7,36	67,24	58,15	17,90	
3,00	3,50	21	7,33	67,00	57,91	17,97	17,9
0,00	0,00	40	8,11	63,01	54,11	19,35	est 5
3,50	4,00	45	8,04	63,10	54,20	19,28	19,3
0,00	1 .,,,,,	40	· 8,11	63,01	54,11	19,35	1486
4,00	4,50	45	8,04		54,20	19,28	19,3
1,00	1,00	40	8,11		54,11	19,35	
4,50	5,00	45	8,04		54,20	19,28	19,3
1,00	- 5,00	40	8,11	63,01	54,11	19,35	795
5,00	5,50	45	8,04	63,10	54,20	19,28	19,3
0,00	0,00	40	8,11		54,11	19,35	1
5,50	6,00	45	8,04		54,20	19,28	19,3
6,00	6,50			1819 (E) 1819 (E)			0,0
				\$ 57,00°4's		7	0,0
6,50	7,00	-		189			/
7,00	7,50			100			9,0

QUITO Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco

Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



PROYECTO: BARRIO SANTA TERESITA (ETAPAS 1y 2)

: CIMENTACION (CARACTERIZACION DE SUELOS)

LOCALIZ. : PARROQUIA CALDERON - CANTON QUITO

PERF. : 6.00 m

PROF.

**FECHA** : JUNIO - 2016 OPERADOR: PB, MA, JS

CONTENIDO DE AGUA

		RECIPII	ENTE	MASA DEL REC		CONTE	
PROFUNDI	DAD			+	+	DE AC	BUA
1904 - 100 to		N°	MASA	SUELO	SUELO		
DESDE	HASTA			HUMEDO	SECO	PARCIAL	PROMEDIO
m	m		g	g	g	%	%
		22	8,21	70,88	55,38	32,86	
0	0,50	22	8,21	70,88	55,38	32,86	32,8
		22	8,21	70,88	55,38	32,86	
0,50	1,00	22	8,21	70,88	55,38	32,86	32,8
		1	7,51	70,17	54,64	32,95	
1,00	1,50	1	7,51	70,17	54,64	32,95	32,9
		64	8,00	66,18	52,70	30,16	
1,50	2,00	64	8,00	66,18	52,70	30,16	30,1
		41	7,85	66,87	53,12	30,37	
2,00	2,50	41	7,85	66,87	53,12	30,37	30,3
		16	8,39	67,63	52,67	33,79	
2,50	3,00	16	8,39	67,63	52,67	33,79	33,7
	- 11	21	7,33	67,00	52,43	32,31	
3,00	3,50	21	7,33	67,00	52,43	32,31	32,3
	107	45	8,04	63,10	51,04	28,05	
3,50	4.00	45	8,04	63,10	51,04	28,05	28,0
5,00		45	8,04	63,10	51,04	28,05	
4,00	4,50	45	8,04	63,10	51,04	28,05	28,0
1,00	1100	45	8,04	63,10	51,04	28,05	
4,50	5,00	45	8,04	63,10	51,04	28,05	28,0
		45	8,04		51,04	28,05	7
5,00	5,50	45	8,04		51,04	28,05	28,0
-17-		45	8,04		51,04	28,05	191
5,50	6,00	45	8,04		51,04	28,05	28,0
6,00	6,50						0,0
6,50	7,00			Mary 1			0,0
7,00	7,50			10.75		/	0,0

Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



PROYECTO: BARRIO SANTA TERESITA (ETAPAS 1y 2)

OBRA : CIMENTACION (CARACTERIZACION DE SUELOS)

LOCALIZ. : PARROQUIA CALDERON - CANTON QUITO

PERF. : -6- FECHA : JUNIO - 2016
PROF. : 6.00 m OPERADOR: PB, MA, JS

#### CONTENIDO DE AGUA

		RECIPI	ENTE	MASA DEL REC	IPIENTE	CONTE	NIDO
PROFUNDI	DAD	N°	MASA	÷ SUELO	+ SUELO	DE AG	SUA
DESDE	HASTA	1		HUMEDO	SECO	PARCIAL	PROMEDIO
m	m		g	g	g	%	%
		1	8,12	65,23	56,03	19,20	
0,5	1,00	2	8,26	65,03	56,04	18,82	19,0
		3	8,02	65,42	56,21	19,11	
1,00	1,50	4	8,21	65,84	56,30	19,84	19,4
.,,,,,		5	8,56	65,27	56,15	19,16	
1,50	2,00	6	8,42	65,21	56,75	17,50	18,3
1100		7	8,03	65,33	56,84	17,39	
2,00	2,50	8	8,21	65,29	55,48	20,75	19,0
		9	8,41	65,42	55,87	20,12	
2,50	3,00	10	8,20	65,28	55,46	20,78	20,4
2,00		11	8,12	65,39	55,03	22,08	
3,00	3,50	12	8,08	65,37	55,26	21,43	21,7
0,00		13	8,40	65,81	55,42	22,10	
3,50	4,00	14	8,26	65,41	55,29	21,52	21,8
-1		13	8,40	65,81	55,42	22,10	
4,00	4,50	14	8,26	65,41	55,29	21,52	21,8
		13	8,40	65,81	55,42	22,10	
4,50	5,00	14	8,26	65,41	55,29	21,52	21,8
-1		13	8,40	65,81	55,42	22,10	
5,00	5,50	14	8,26	65,41	55,29	21,52	21,5
-,	6.725	13	8,40	65,81	55,42	22,10	/
5,50	6,00	14	8,26	65,41	55,29	21,52	21,5
- Control of the Cont	No. of the last of			25 7 10 10			10000

QUITO

Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545

## **ECUASUELOS21**

HORMIGONES - SUELOS - ASFALTOS - INYECCIONES - ANCLAJES

IVAN RUBIO GALVEZ

PROYECTO:

BARRIO SANTA TERESITA (ETAPAS 1 Y 2)

INGENIERO CIVIL - M. Sc. OBRA 1 LOCALIZ.

CIMENTACION (CARACTERIZACION DE SUELOS)

PARROQUIA CALDERON - CANTON QUITO

ESTUDIO DE LOS SUELOS PERF. Nº :

-1-0,50-1,00 m

MUESTRA Nº:

-2-

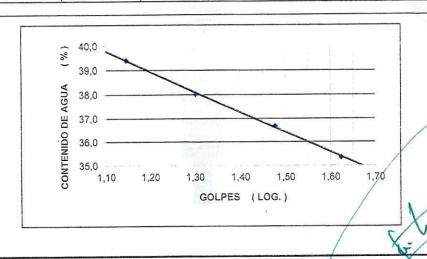
R.P. 17 - 01 - 5489 Teléfono 2286-600 PROFUND. : FECHA

: JUNIO 2016

OPERADOR : M,R,

	ENSAYOS I	DE CLASIF	CACION	ASTM D4	22- D423-D424	
	GOLPES	PESO CAPSULA	PESO HUMEDO	PESO SECO	CONT. DE AGUA	RESULTADO
_		(g)	(9)	(9)	(%)	%
1 CONTENIDO DE AGUA		8,18	79,31	69,81	15,41	
		8,16	76,98	65,44	20,15	17,8
2 LIMITE LIQUIDO	42	8,01	22,98	19,07	35,35	
Z Z.IVII I Z.I.QOIDO	30	8,15	22,42	18,59	36,69	
	20	8.21	22,22	18,36	38,03	
	14	8,23	22,45	18,43	39,41	37,3
3 LIMITE PLASTICO	i	8,03	11,79	10,85	33,33	
0. 2		7,97	11,98	10,95	34,56	
		8,03	11,46	10,58	34,51	34,1
4 GRANULOMETRIA				5 CLASIFICAC	ION	

- GRANUL	OMETRIA				5 CLASIFICACION	Į.	
Masa del rec	ipiente =	21,51	(g)				
	suelo hum. =	94,81	(g)		GRAVA =	0	%
Masa de sue	lo humedo. =	73,30	(g)		ARENA =	29	%
Masa de sue	lo seco =	62,23	(g)		FINOS =	71	%
TAMIZ	PESO RETENIDO	RET. PARC.	RET. ACUM.	PASA			
N°	(g)	(%)	(%)	(%)			
3"	0	0,00	0,00	100	W <sub>L</sub> =	37,3	%
1 1/2"	0	0,00	0,00	100	W <sub>P</sub> =	34,1	%
1"	0	0,00	0,00	100	∏l <sub>P</sub> =	3,1	%
3/4"	0	0,00	0,00	100			
1/2"	0	0,00	0,00	100			
3/8"	0,00	0,00	0,00	100	CLASIFICACION		
4	0,00	0,00	0,00	100	SUCS =	ML	
10	0,02	0,03	0,03	100	AASHTO =		
40	1,61	2,59	2,62	97	IG (86) =		
200	16,66	26,77	29,39	71	IG (45) =		



Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



IVAN RUBIO GALVEZ

PROYECTO:

BARRIO SANTA TERESITA (ETAPAS 1 Y 2)

INGENIERO CIVIL - M. Sc.

OBRA : CIMENTACION (CARACTERIZACION DE SUELOS)

ESTUDIO DE LOS SUELOS PERF. Nº

LOCALIZ. : PARROQUIA CALDERON - CANTON QUITO -3-

R.P. 17 - 01 - 5489

PROFUND. : 0,00-0,50 m

MUESTRA Nº:

-1-

Teléfono 2286-600

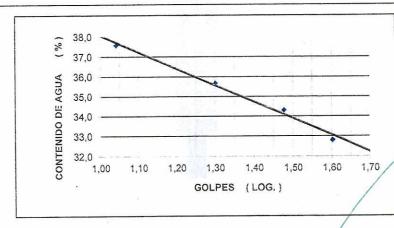
**FECHA** 

: JUNIO 2016

**OPERADOR** 

M,R,

	E	NSAYOS L	DE CLASIF	ICACION	ASTM D4	22- D423-D424	
	I	GOLPES	PESO CAPSULA	PESO HUMEDO	PESO SECO	CONT. DE AGUA	RESULTADO
	_		(9)	(g)	(g)	(%)	%
1 - CONTENI	DO DE AGUA		8,09	58,06	50,44	17,99	
			8,07	61,15	53,54	16,74	17,4
2 LIMITE LI	QUIDO	40	8,21	21,85	18,48	32,81	
		30	8,24	21,47	18,09	34,31	
		20	8,21	21,29	17,85	35,68	
		11	7,76	21,23	17,55	37,59	34,7
3 LIMITE PL	ASTICO		7,67	12,76	11,56	30,85	
o. Emirer			7,95	12,32	11,28	31,23	
	İ		7,86	12,18	11,16	30,91	31,0
4 GRANUL				16	5 CLASIFICAC	ION	
Masa del rec	ipiente =	17,77	(g)			0.1	0/
Masa recip	suelo hum. =	61,12	(g)		GRAVA =		%
Masa de sue		43,35	(g)		ARENA =	25	%
Masa de sue	lo seco =	36,94	(g)		FINOS =	75	%
TAMIZ	PESO RETENIDO	RET. PARC.	RET. ACUM.	PASA			
Washington.	1 / 1	(%)	(%)	(%)			%
Nº	(g)						V/0
W.5416266775	(g) 0	0,00	0,00	100	W <sub>L</sub> =	34,7	
Nº			0,00	100 100	W <sub>L</sub> =  W <sub>P</sub> =	31,0	%
N° 3"	0	0,00		AL CONTRACTOR	1000	31,0	
N° 3" 1 1/2" 1"	0	0,00	0,00	100	W <sub>P</sub> =	31,0	%
N° 3" 1 1/2"	0 0	0,00 0,00 0,00	0,00	100	W <sub>P</sub> =	31,0	%
N° 3" 1 1/2" 1" 3/4"	0 0 0	0,00 0,00 0,00 0,00	0,00 0,00 0,00 0,00 0,00	100 100 100	W <sub>P</sub> =	31,0 3,8	%
N° 3" 1 1/2" 1" 3/4" 1/2"	0 0 0 0 0 0	0,00 0,00 0,00 0,00 0,00	0,00 0,00 0,00 0,00	100 100 100 100 100 100	Wp = Ip = CLASIFICACIONSUCS =	31,0 3,8	%
N° 3" 1 1/2" 1" 3/4" 1/2" 3/8"	0 0 0 0 0 0 0	0,00 0,00 0,00 0,00 0,00 0,00	0,00 0,00 0,00 0,00 0,00 0,00 0,00 0,22	100 100 100 100 100 100 100	Wp = Ip = CLASIFICACION SUCS = AASHTO =	31,0 3,8	%
N° 3" 1 1/2" 1" 3/4" 1/2" 3/8" 4	0 0 0 0 0 0 0,00	0,00 0,00 0,00 0,00 0,00 0,00 0,00	0,00 0,00 0,00 0,00 0,00 0,00	100 100 100 100 100 100	Wp = Ip = CLASIFICACIONSUCS =	31,0 3,8	%



Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



IVAN RUBIO GALVEZ

PROYECTO:

BARRIO SANTA TERESITA (ETAPAS 1 Y 2)

INGENIERO CIVIL - M. Sc.

OBRA LOCALIZ. CIMENTACION (CARACTERIZACION DE SUELOS) PARROQUIA CALDERON - CANTON QUITO

ESTUDIO DE LOS SUELOS

R.P. 17 - 01 - 5489

PERF. Nº PROFUND.

1,00-1,50 m

MUESTRA Nº:

-3-

Teléfono 2286-600

**FECHA** 

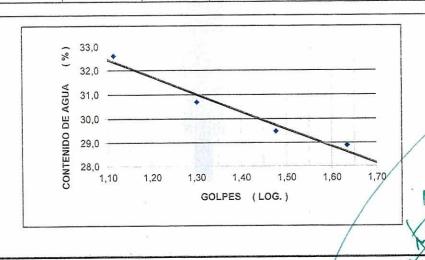
: JUNIO 2016

**OPERADOR** 

M,R,

	ENSAYOS L	DE CLASIF	ICACION	ASTM D4		
	GOLPES	PESO CAPSULA	PESO HUMEDO	PESO SECO	CONT. DE AGUA	RESULTADO
		(g)	(g)	(g)	(%)	%
1 CONTENIDO DE AGUA		7,98	82,38	71,63	16,89	
1,- CONTENIDO DE ACOA		8,05	88,50	76,97	16,73	16,8
2 LIMITE LIQUIDO	43	7.85	25,38	21,45	28,90	
Z LIMITE EIGOIDO	30	7,83	25,35	21,36	29,49	
	20	7.99	25,19	21,15	30,70	
	13	7,99	25,43	21,14	32,62	30,3
3 LIMITE PLASTICO		7,33	12,25	11,21	26,80	
U LIMITE I LIGHTO		8.24	12,94	11,94	27,03	
		7,73	12,70	11,64	27,11	27,0

GRANUL	OMETRIA	1.0			5 CLAS	IFICA	CION		
Masa del rec	ipiente =	89,43	(g)						
Masa recip	+ suelo hum. =	154,11	(g)		GRAVA	=		0	%
Masa de sue	lo humedo. =	64,68	(g)		ARENA	=		28	%
Masa de sue	lo seco =	55,37	(g)		FINOS	=		71	%
TAMIZ	PESO RETENIDO	RET. PARC.	RET. ACUM.	PASA					
N°	(g)	(%)	(%)	(%)				1878 181	100
3"	0	0,00	0,00	100	WL	=		30,3	%
1 1/2"	0	0,00	0,00	100	$\neg w_{P}$	=		27,0	%
1"	0	0,00	0,00	100	$\exists I_{P}$	=		3,3	%
3/4"	0 1	0,00	0,00	100					
1/2"	0	0,00	0,00	100					
3/8"	0,00	0,00	0,00	100	CLASIFI	CACI	ON		
4	0,12	0,22	0,22	100	SUCS	=		ML	
10	0,10	0,18	0,40	100	AASHTO	=			
40 .	1,42	2,56	2,96	97	IG (86)	=			
200	14,15	25,55	28,52	71	IG (45)	=			



Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



IVAN RUBIO GALVEZ

PROYECTO:

BARRIO SANTA TERESITA (ETAPAS 1 Y 2)

INGENIERO CIVIL - M. Sc.

LOCALIZ

CIMENTACION (CARACTERIZACION DE SUELOS)

ESTUDIO DE LOS SUELOS

PERF. Nº

-4-

PARROQUIA CALDERON - CANTON QUITO

R.P. 17 - 01 - 5489

0,00-0,50 m PROFUND. :

MUESTRA Nº:

-1-

Teléfono 2286-600

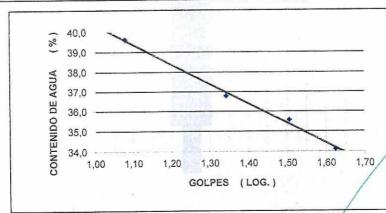
**FECHA** 

: JUNIO 2016

**OPERADOR** 

M,R,	
------	--

		GOLPES	PESO CAPSULA	PESO HUMEDO	PESO SECO	CONT. DE AGUA	RESULTAD
		001, 10	(g)	(g)	(9)	(%)	%
1 - CONTENI	DO DE AGUA		7,99	67,71	57,48	20,67	
1 001012101			8,11	69,27	58,94	20,32	20,5
2 LIMITE LI	OUIDO	42	7,73	23,06	19,16	34,12	
		32	7,93	23,25	19,23	35,58	
		22	7,90	23,59	19,37	36,79	
		12	8,08	23,90	19,41	39,63	36,4
3 LIMITE PL	ASTICO		7,92	15,14	13,37	32,48	
O. PINILIP I P			8,72	15,09	13,53	32,43	
			8,09	15,12	13,39	32,64	32,5
	ipiente = - suelo hum. =	14,17 87,31	(g) (g)		GRAVA = ARENA =	60	%
Masa de sue Masa de sue		73,14 60,70	(g) (g)		FINOS =		%
TAMIZ Nº	PESO RETENIDO (g)	RET. PARC.	RET. ACUM.	PASA (%)			280
3"	0	0,00	- 0,00	100	W <sub>L</sub> =		% .
1 1/2"	0	0,00	0,00	100	W <sub>P</sub> =		%
1"	0	0,00	0,00	100	lp =	3,9	%
3/4"	0	0.00	0,00	100	1		
1/2"	0	0,00	0,00	100			
3/8"	0,00	0,00	0,00	100	CLASIFICACION		
4	0,86	1,42	1,42	99	SUCS =	ML	
10	2,91	4,79	6,21	94	AASHTO =		
40	2,51	4,14	10,35	90	IG (86) =		
200	12,96	21,35	31,70	68	IG (45) =	*****	



Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545

## **ECUASUELOS21**

HORMIGONES - SUELOS - ASFALTOS - INYECCIONES - ANCLAJES

IVAN RUBIO GALVEZ INGENIERO CIVIL - M. Sc. PROYECTO:

BARRIO SANTA TERESITA (ETAPAS 1 Y 2)

CIMENTACION (CARACTERIZACION DE SUELOS) PARROQUIA CALDERON - CANTON QUITO

LOCALIZ. ESTUDIO DE LOS SUELOS PERF. N°

-5-

R.P. 17 - 01 - 5489

PROFUND.

1,00-1,50 m

MUESTRA Nº:

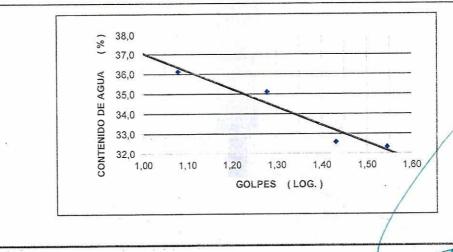
-2-

Teléfono	2286-600
----------	----------

**FECHA JUNIO 2016**  **OPERADOR** 

M,R,

		GOLPES	PESO CAPSULA	PESO HUMEDO	PESO SECO	CONT. DE AGUA	RESULTADO
			(g)	(g)	(g)	(%)	%
1 CONTENI	DO DE AGUA		7,51	70,17	54,64	32,95	
			7,51	70,17	54,64	32,95	33,0
2 LIMITE LI	OUIDO	12	7,48	31,14	24,86	36,13	
		19	8,11	30,96	25,02	35,13	
	İ	27	8,32	30,81	25,28	32,61	
	F	35	8,20	31,32	25,67	32,34	33,5
- LIMITE PL	ASTICO		7,82	23,77	20,01	30,84	
	-		8,25	23,11	19,56	31,39	
	-		8,21	22,30	19,03	30,22	30,8
GRANULO	METRIA				5 CLASIFICACI	ON	9-1-1-1-1
Masa del rec		21,19	(g)		The second secon		
A WHIRE I HOUSE OF TAILUE THE PARTY.	- suelo hum. =	205,00	(g)		GRAVA =	0	%
Masa de sue		183,81	(g)		ARENA =	39	%
Masa de sue		138,25	(g)		FINOS =	61	%
TAMIZ	PESO RETENIDO	RET. PARC.	RET. ACUM.	PASA	1		
N°	(g)	(%)	(%)	(%)	1 4		
3"	0	0,00	0,00	100	W <sub>L</sub> =	33,5	%
1 1/2"	0	0,00	0,00	100	W <sub>P</sub> =	30,8	%
1"	0	0,00	0,00	100	1p =	2,7	%
3/4"	0	0,00	0.00	100	1		
1/2"	0	0.00	0,00	100	1		
3/8"	0.00	0,00	0,00	100	CLASIFICACION		
4	0.00	0,00	0,00	100	SUCS =	ML	
10	0,03	0,02	0,02	100	]AASHTO =		
40	5,78	4,18	4,20	96	]IG (86) =		
200	48,25	34,90	39,10	61	]IG (45) =		
			181.50				



Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



ANEXO Nº 4

RESUMEN FOTOGRAFICO



QUITO

Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



IVAN RUBIO GALVEZ

PROYECTO:

BARRIO SANTA TERESITA (ETAPAS 1 Y 2)

INGENIERO CIVIL - M. Sc. OBRA

CIMENTACION (CARACTERIZACION DE SUELOS)

LOCALIZ.

PARROQUIA CALDERON - CANTON QUITO

ESTUDIO DE LOS SUELOS

PERF. Nº . -6-

1,50-2,00 m

MUESTRA Nº:

-4-

R.P. 17 - 01 - 5489 Teléfono 2286-600 PROFUND. **FECHA** 

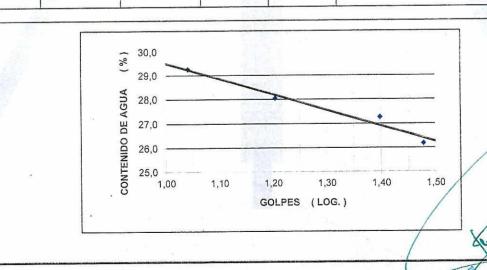
: JUNIO 2016

**OPERADOR** 

M,R,

	ENSAYOS L	DE CLASIF	ICACION	ASTM D422-	D423-D424	
	GOLPES	PESO CAPSULA	PESO HUMEDO	PESO SECO	CONT. DE AGUA	RESULTADO
		(g)	(g)	(g)	(%)	%
1 CONTENIDO DE AGUA		8,56	65,27	56,15	19,16	.7
		8,42	65,21	56,75	17,50	18,3
2 LIMITE LIQUIDO	11	8,00	30,57	25,46	29,27	
	16	8,49	29,31	24,75	28,04	
al.	25	8,23	30,82	25,98	27,27	
	30	8,50	30,28	25,76	26,19	26,9
3 LIMITE PLASTICO	T T	8,02	22,40	19,88	21,25	
5		8,06	21,73	19,25	29,31	
		7,93	20,00	17,88	21,31	24,0

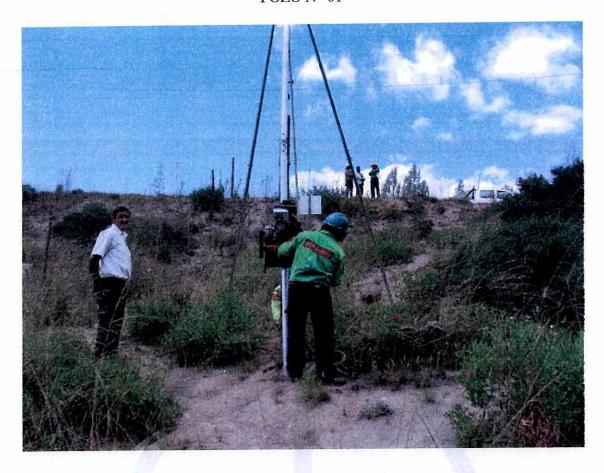
4 GRANUL	OMETRIA		1000		5 CLASIFICACION		
Masa del rec	ipiente =	20,45	(g)				
Masa recip.	suelo hum. =	180,56	(g)		GRAVA =	0	%
Masa de sue		160,11	(g)		ARENA =	44	%
Masa de sue	lo seco =	135,30	(g)		FINOS =	56	%
TAMIZ	PESO RETENIDO	RET. PARC.	RET. ACUM.	PASA	Rita.		
N°	(g)	(%)	(%)	(%)			
3"	0	0,00	0,00	100	$W_L =$	26,9	%
1 1/2"	0	0,00	0,00	100	$\neg W_P =$	24,0	%
1"	0	0,00	0,00	100	- I <sub>P</sub> =	3,0	%
3/4"	0 1	0,00	0,00	100			
1/2"	0	0,00	0,00	100			
3/8"	0,00	0,00	0,00	100	CLASIFICACION		
4	0,00	0,00	0,00	100	SUCS =	ML	
10	9,15	6,76	6,76	93	AASHTO =		
40	20,46	15,12	21,88	78	IG (86) =		
200	30,26	22,36	44,25	56	IG (45) =		
					1		



Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



POZO Nº 01

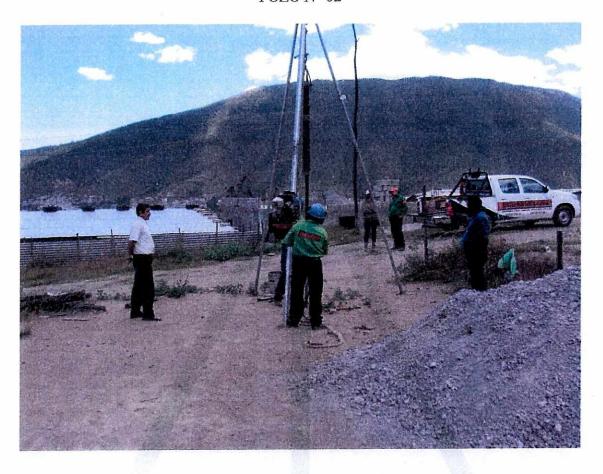




QUITO
Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco
Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



POZO Nº 02

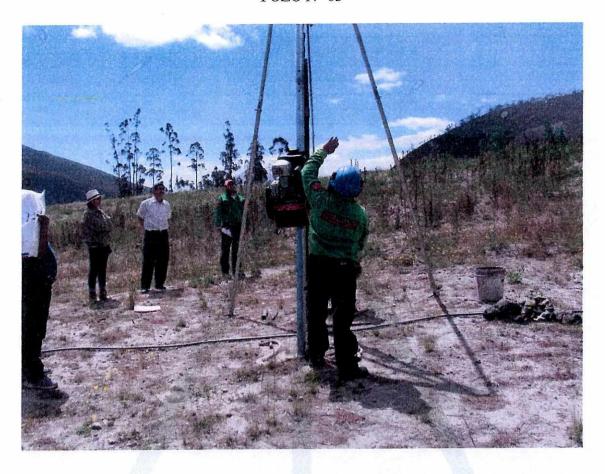


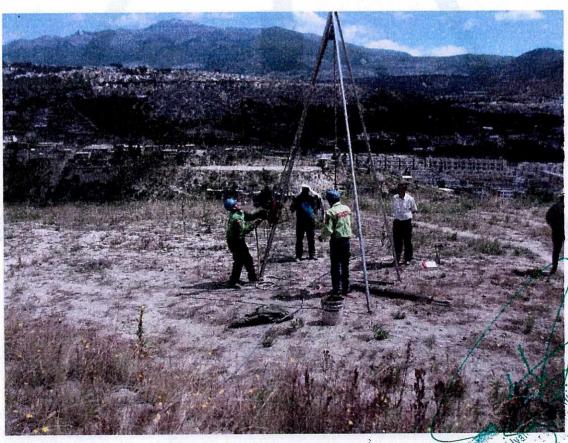


QUITO Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



POZO Nº 03

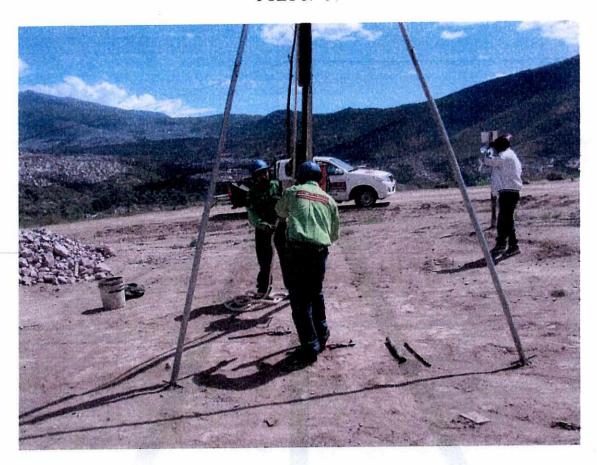


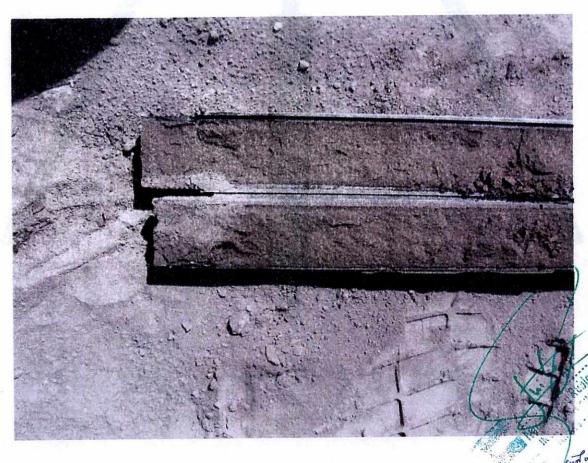


QUITO
Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco
Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



POZO Nº 04

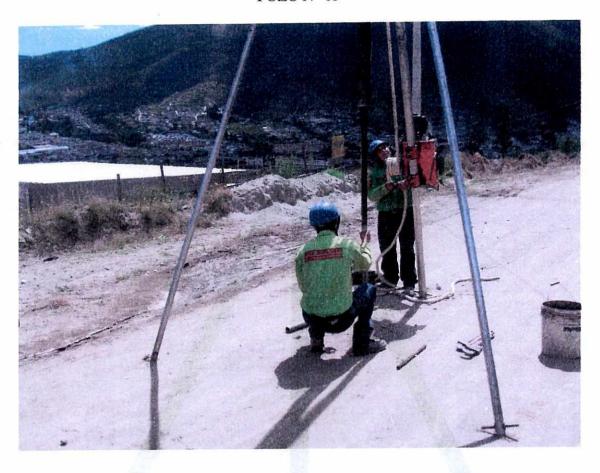


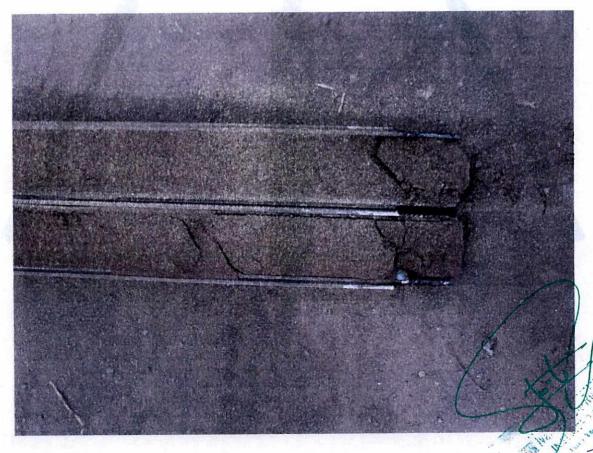


QUITO Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545



POZO Nº 05





QUITO Diego de Chávez 0e9-105 y Juan López de Velasco Telfs.: C 0997 287 511 / M 0998 217 909 / (02) 2615 545