



Elaboración de Diseños de Obras en Sitios Afectados por Emergencia debido a la Temporada de lluvias  
 Sitio 7 Barrio Juan Pablo Segundo Sector Gran Chaparral - Diagnóstico Técnico DI-2018

CONSORCIO IGR

Item	Descripción	UNIDAD	Valor Unitario	Cantidad	Valor Total	cantidad revisada	Valor total	diferencia valor
<b>1.0</b>	<b>GENERALES</b>							
1.1	Localización y replanteo	m2	\$ 300.00	2700	\$ 810,000.00	2700	\$ 810,000.00	\$ -
1.2	Descapote	m2	\$ 2,000.00	190	\$ 380,000.00	228	\$ 456,000.00	\$ 76,000.00
1.3	Excavación y Reconformación Mecánica (incluye cargue)	m3	\$ 5,000.00	1540	\$ 7,700,000.00	1540	\$ 7,700,000.00	\$ -
1.4	Excavación Manual (incluye cargue)	m3	\$ 22,000.00	182	\$ 4,004,000.00	7.43	\$ 163,460.00	\$ -3,840,540.00
1.5	Demolición manual revestimiento en concreto (incluye cargue)	m2	\$ 12,000.00	50	\$ 600,000.00	50	\$ 600,000.00	\$ -
1.6	Transporte y disposición de sobrantes de excavación y demolición	m3-km	\$ 700.00	34540	\$ 24,178,000.00	33289	\$ 23,302,300.00	\$ -875,700.00
	<b>Subtotal</b>				<b>\$ 37,672,000.00</b>		<b>\$ 33,031,760.00</b>	<b>\$ -4,640,240.00</b>
<b>2.0</b>	<b>RECONFORMACION DEL TERRENO</b>							
2.1	Protección con malla mortero pernada	m2	\$ 80,000.00	260	\$ 20,800,000.00	228	\$ 18,240,000.00	\$ -2,560,000.00
2.2	Empradización con cespedón	m2	\$ 5,000.00	1900	\$ 9,500,000.00	1900	\$ 9,500,000.00	\$ -
	<b>Subtotal</b>				<b>\$ 30,300,000.00</b>		<b>\$ 27,740,000.00</b>	<b>\$ -2,560,000.00</b>
<b>3.0</b>	<b>OBRAS DE DRENAJE</b>							
3.1	Cunetas flexibles	ml	\$ 17,000.00	150	\$ 2,550,000.00	174	\$ 2,958,000.00	\$ 408,000.00
3.2	Drenes horizontales	ml	\$ 62,000.00	120	\$ 7,440,000.00	120	\$ 7,440,000.00	\$ -
3.3	Rejilla para sumidero en concreto reforzado	unidad	\$ 60,000.00	1.00	\$ 60,000.00	1.00	\$ 60,000.00	\$ -
3.4	Caja de entrega en concreto gavión	unidad	\$ 250,000.00	1.00	\$ 250,000.00	1.00	\$ 250,000.00	\$ -
3.5	Limpieza de canal perimetral existente	ml	\$ 1,000.00	200	\$ 200,000.00	200	\$ 200,000.00	\$ -
	<b>Subtotal</b>				<b>\$ 10,500,000.00</b>		<b>\$ 10,908,000.00</b>	<b>\$ 408,000.00</b>
<b>4.0</b>	<b>OBRAS DE ESTABILIZACION ETAPA I</b>							
4.1	Excavación Manual	m3	\$ 20,000.00	90.00	\$ 1,800,000.00	44.00	\$ 880,000.00	\$ -920,000.00
4.2	Muro de Gaviones Etapa I	m3	\$ 100,000.00	46.00	\$ 4,600,000.00	46.00	\$ 4,600,000.00	\$ -
4.3	Geotextil Tipo NT-2000 o similar	m2	\$ 230.00	90	\$ 20,700.00	90	\$ 20,700.00	\$ -
4.4	Geomembrana Tipo PVC calibre 0.75mm	m2	\$ 13,500.00	60	\$ 810,000.00	48	\$ 648,000.00	\$ -162,000.00
4.5	Relleno con material excavado	m3	\$ 8,000.00	70	\$ 560,000.00	50	\$ 400,000.00	\$ -160,000.00
	<b>Subtotal</b>				<b>\$ 7,790,700.00</b>		<b>\$ 6,548,700.00</b>	<b>\$ -1,242,000.00</b>
<b>5.0</b>	<b>OBRAS DE ESTABILIZACION ETAPA II</b>							
5.1	Excavación Manual	m3	\$ 20,000.00	80.00	\$ 1,600,000.00	65.00	\$ 1,300,000.00	\$ -300,000.00
5.2	Muro de Gaviones Etapa II	m3	\$ 100,000.00	93.00	\$ 9,300,000.00	98.60	\$ 9,860,000.00	\$ 560,000.00
	<b>Subtotal</b>				<b>\$ 10,900,000.00</b>		<b>\$ 11,160,000.00</b>	<b>\$ 260,000.00</b>
<b>6.0</b>	<b>OBRAS DE ESTABILIZACION ETAPA III</b>							
6.1	Excavación Manual	m3	\$ 20,000.00	15.00	\$ 300,000.00	31.00	\$ 620,000.00	\$ 320,000.00
6.2	Muro de Gaviones Etapa III	m3	\$ 100,000.00	31.00	\$ 3,100,000.00	63.60	\$ 6,360,000.00	\$ 3,260,000.00
	<b>Subtotal</b>				<b>\$ 3,400,000.00</b>		<b>\$ 6,980,000.00</b>	<b>\$ 3,580,000.00</b>
					\$ 100,567,700			
	<b>TOTAL COSTOS DIRECTOS</b>				<b>#####</b>		<b>\$ 96,388,460.00</b>	<b>\$ -4,194,240.00</b>
	Administración	%		10	\$ 10,056,270.00	10		
	Imprevistos	%		10	\$ 10,056,270.00	10		
	Utilidades	%		5	\$ 5,028,135.00	5		
	<b>COSTO TOTAL</b>				<b>#####</b>			

DISEÑOS DETALLADOS DE SITIOS ESPECIALES

000001

1.5 Demolición y eventamiento en concreto. ¿?

~~A = 647 m<sup>2</sup>~~ (

1.6 Transporte =

20 Km\*

4.3 Geotextil =

① 5.5m \* 16m = 88m<sup>2</sup>

② 3.5m \* 31.8 = 111.3m<sup>2</sup>

③ 4.5m \* 33 = 148.5m<sup>2</sup>

4.4 Geomembrana.

① 3m \* 16 = 48m<sup>2</sup>

② 3m \* 31.8 = 95.4m<sup>2</sup>

③ 3m \* 33 = 99m<sup>2</sup>

2.1 Protección con malla mortero perrada.

A = 228m<sup>2</sup>

2.2 Empadización con cepedon.

A = 1859 m<sup>2</sup>.

3.1 Cunetas Flexibles

L = 174.

3.2 Drenes horizontales.

8 \* 15 = 120 m.

3.5 Limpieza de canal perimetral

Long = 180 m

4.2 Muro de Gaviones

V<sub>1</sub> = 46m \* 1 \* 1 = 46m<sup>3</sup>.

V<sub>2</sub> = 31.8 \* 2 \* 1 = 63.6m<sup>3</sup>

V<sub>3</sub> = 33.4 \* 2 \* 1 + 31.8 \* 1 \* 1 = 98.6m<sup>3</sup>

Estudios de Seguimiento (IGR)

7/9/05

→ Sitio 7 - Gran Chaparral

Barrio Juan Pablo Segundo.

1. Localización y Replanteo

Area = 2500 m<sup>2</sup>.

General.

2 Descarote: Area de complemento del recubrimiento (según memoria de calculo)

A = 228m<sup>2</sup>

3. Excavación y Reconformación mecánica

A seccion = 72m<sup>2</sup>

Long = 21

V = 1512m<sup>3</sup>.

4. Excavación manual.

→ Cunetas:  $\frac{0.5 * 0.17}{2} * 174.86$

0.0425 \* 174.86 = 7.43m<sup>3</sup>

Se tiene en cuenta en ítem 4, 5 y 6.

→ Gaviones:

① A<sub>1</sub> = 2 \* 1 = 2      V<sub>1</sub> = 44m<sup>3</sup>

L<sub>1</sub> = 22

② A<sub>2</sub> = 1      V<sub>2</sub> = 31m<sup>3</sup>

L<sub>2</sub> = 31

③ A<sub>31</sub> = 1      V<sub>3</sub> = 65m<sup>3</sup>

L<sub>31</sub> = 32

A<sub>32</sub> = 1

L<sub>32</sub> = 33

147.43m<sup>3</sup>

0000002



000003

Tipo de Documento FORMATO	
Código F-IGR-45	
Versión Versión 1	
Fecha Aprobación 2005-01-03	Pág 1/2

CONTROL DE CAMBIOS

ENTREGA DE INFORMES	ENTIDAD	Unidades
Original	Fopae	1
Copia No 1	Fopae	1
Copia No 2		
Copia No 3		
Copia No 4		

CAMBIOS REALIZADOS

Versión	Cambios realizados	Fecha
1	Para Aprobación	12-04-05
2		
3		
4		
5		

APROBACIÓN CAMBIOS

Versión	Realizó	Revisó	Aprobó	Observaciones	Fecha
1		<i>[Signature]</i>	<i>[Signature]</i>		12-04-05
2					
3					
4					
5					

## CONTENIDO

	Pág.
<b>1 LOCALIZACIÓN</b>	<b>4</b>
<b>2 INTRODUCCIÓN</b>	<b>4</b>
<b>3 INFORMACIÓN SECUNDARIA Y DESCRIPCION DEL PROBLEMA</b>	<b>4</b>
3.1 PROCESO 1	5
3.2 PROCESO 2	5
3.3 PROCESO 3	6
<b>4 GEOLOGÍA</b>	<b>6</b>
4.1 INTRODUCCIÓN	6
4.2 GEOLOGÍA REGIONAL	7
4.2.1 MARCO GEOLÓGICO REGIONAL	7
4.2.2 GEOLOGÍA LOCAL	8
<b>5 INVESTIGACIONES DE CAMPO Y LABORATORIO</b>	<b>13</b>
5.1 TOPOGRAFÍA	13
5.2 EXPLORACIÓN DEL SUBSUELO	13
5.3 ENSAYOS DE LABORATORIO	13
<b>6 CARACTERIZACIÓN GEOTÉCNICA</b>	<b>31</b>
6.1 PERFIL GEOTÉCNICO PROMEDIO	31
6.2 PROPIEDADES GEOTÉCNICAS DE LOS MATERIALES	31
6.2.1 MATERIAL 1	31
6.2.2 MATERIAL 2	32
6.2.3 MATERIAL 3	32
6.2.4 MATERIAL 4	32
<b>7 ANÁLISIS GEOTÉCNICOS</b>	<b>35</b>
<b>8 PARÁMETROS SÍSMICOS DE DISEÑO</b>	<b>35</b>

<b>9</b>	<b>MEDIDAS CORRECTIVAS RECOMENDADAS</b>	<b>35</b>
9.1	RECONFORMACIÓN Y EMPRADIZACIÓN	36
9.2	OBRAS DE CONTENCIÓN	36
9.3	OBRAS DE DRENAJE	36
<b>10</b>	<b>LIMITACIONES</b>	<b>37</b>
<b>11</b>	<b>BIBLIOGRAFÍA</b>	<b>37</b>

### LISTA DE FIGURAS

Figura 4-1	Geología	11
Figura 4-2	Perfil Geológico	12
Figura 5-1	Localización de la exploración del subsuelo	15
Figura 5-2	Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas de la Trinchera Tr-1	17
Figura 5-3	Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas de la Trinchera Tr-2	18
Figura 5-4	Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas de la Trinchera Tr-3	19
Figura 5-5	Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas de la Trinchera Tr-4	20
Figura 5-6	Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas de la Trinchera Tr-5	21
Figura 5-7	Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 1	22
Figura 5-8	Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 2	23
Figura 5-9	Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 3	24
Figura 5-10	Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 4	25
Figura 5-11	Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 5	26
Figura 5-12	Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 6	27
Figura 5-13	Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 7	28
Figura 5-14	Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 8	29
Figura 6-1	Perfil geotécnico – Sección 1-1	33
Figura 6-2	Carta de Plasticidad	34

### LISTA DE TABLAS

Tabla 5-1	Resultados de pruebas de campo y ensayos de laboratorio	21
-----------	---	----

### LISTA DE ANEXOS

ANEXO A	RESULTADOS ENSAYOS DE LABORATORIO
ANEXO B	MEMORIAS DE CÁLCULO
ANEXO C	CANTIDADES DE OBRA Y PRESUPUESTO
ANEXO D	ESPECIFICACIONES TÉCNICAS DE CONSTRUCCIÓN
ANEXO E	PLANOS

## LISTA DE PLANOS

ANEXO E PLANOS Plano 1. Obras Recomendadas

## Sitio 7 Barrio Juan Pablo Segundo Sector Gran Chaparral

### Diagnóstico Técnico No. DI-2019

#### 1 LOCALIZACIÓN

Localidad:	Ciudad Bolívar
Barrio:	Juan Pablo Segundo Sector Gran Chaparral
UPZ:	67 El Lucero
Dirección	Diagonal 68B Sur a 69 Sur entre carreras 18Q y 18Q Bis.
Tipo de Riesgo:	Movimiento complejo compuesto por deslizamientos traslacionales y caída de rocas.

#### 2 INTRODUCCIÓN

El FONDO DE PREVENCIÓN Y ATENCIÓN DE EMERGENCIAS DE BOGOTÁ- FOPAE suscribió con el CONSORCIO IGR el contrato de consultoría CONS 453 de 2004 para la "Elaboración de Diseños de obras, presupuestos y especificaciones técnicas en sitios afectados por emergencias debido a la reciente temporada de lluvias, con prioridad en las Localidades de Ciudad Bolívar, Usme y Rafael Uribe Uribe de Bogotá D.C."

El propósito de este informe es establecer las recomendaciones necesarias para modificar y/o reemplazar las obras de estabilización localizadas en la zona de estudio.

Este documento contiene la descripción de las actividades realizadas en el curso de este estudio, así como los análisis que se llevaron a cabo y las conclusiones obtenidas.

#### 3 INFORMACIÓN SECUNDARIA Y DESCRIPCION DEL PROBLEMA

El 19 de febrero de 2004 se realizó una visita con el Ingeniero Edgar E. Rodríguez G., del CONSORCIO IGR, y el ingeniero Edson Orlando Hoyos Cerón, Coordinador Técnico del DPAE, al sitio del proyecto, donde se evidenciaron los problemas de estabilidad presentes en la zona, y que se describen a continuación:

De acuerdo con los reconocimientos, visitas y análisis de información consignada en informes realizados con interioridad en el área de estudio, se propone como modelo de fenómeno de remoción en masa un movimiento complejo que interrelaciona dos deslizamientos traslacionales y caída de rocas desde la parte alta de la ladera.

### 3.1 PROCESO 1

Deslizamiento principal transaccional, que involucra areniscas fracturadas, arcillolitas grises plásticas y botaderos antrópicos localizados en la parte alta de la ladera, abajo de la zona recubierta con malla concreto pernado y de dimensiones aproximadas de 15m de longitud y espesor máximo de 2.0m

Este proceso al parecer fue causado por aguas infiltradas (posiblemente provenientes de redes vecinas de acueducto o alcantarillado) que saturaron las arcillolitas muy alteradas por acción tectónica, reduciendo su resistencia al corte y facilitando la movilización de los estratos superiores. Dichas arcillolitas infrayacen con permeabilidad primaria alta y secundaria muy alta dado su intenso fracturamiento y brechamiento (Foto 1).



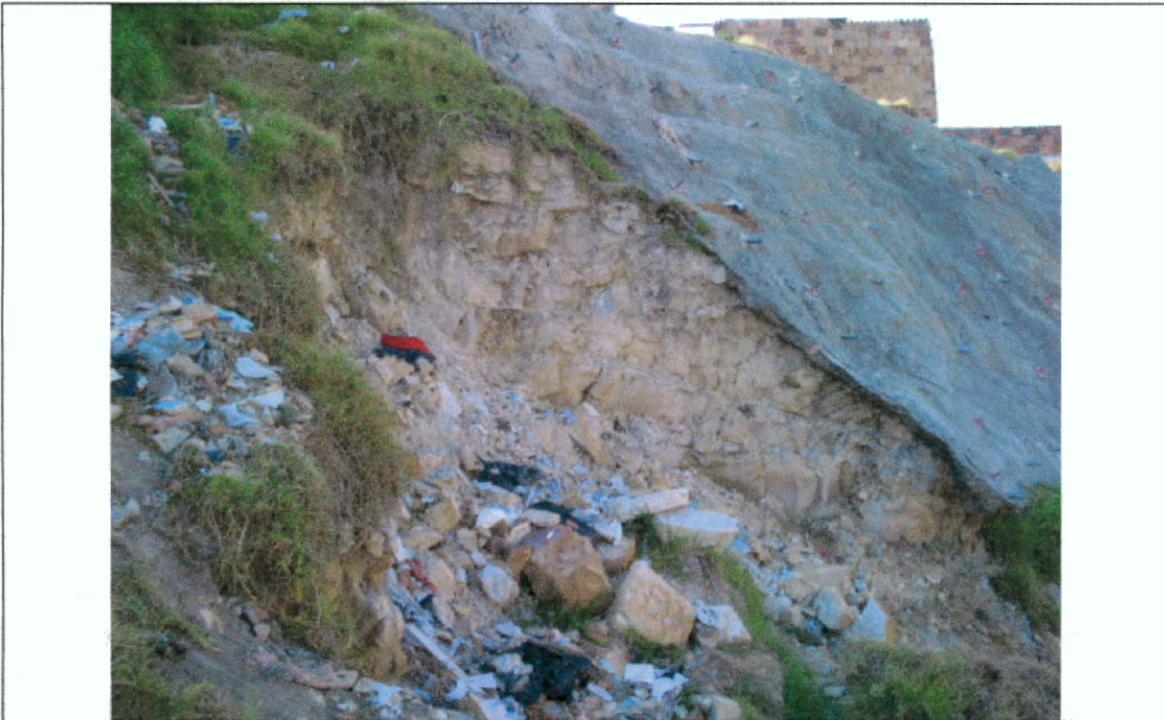
Fotografía 3-1 Intenso fracturamiento y brechamiento que trae como consecuencia alta permeabilidad secundaria e infiltración de aguas desde la parte alta.

### 3.2 PROCESO 2

Caída de bloques desde la parte más alta del talud que forma un escarpe en roca (arenisca intercalada con arcillolitas) generada por la pérdida de soporte en la pata por el desplazamiento del proceso 1.



La altura máxima de caída es de aproximadamente 3.0m y el bloque de mayor tamaño observado es de 50x40x30 cm.



Fotografía 3-2 Zona de desprendimiento de bloques de arenisca intercalados con estratos delgados de arcillolita.

### 3.3 PROCESO 3

Los materiales provenientes del proceso 1 y 2 sobrecargaron y empujaron la parte baja de la ladera lo cual sumado a la continua infiltración de aguas lluvias y que afloran en la parte superior han facilitado el complemento de los movimientos superiores (1 y 2) con un tercer movimiento que termina en la zona baja en inmediaciones del canal.

Se propone entonces que el proceso 1 aparece como factor detonante de los procesos 2 y 3.

## 4 GEOLOGÍA

### 4.1 INTRODUCCIÓN

El sector visitado presenta inestabilidad activa sobre rocas sedimentarias que incluyen areniscas y arcillolitas de la parte media de la Formación Guaduas, afectadas por una falla geológica que separa dos dominios estructurales, uno que buza ladera adentro (zona

norte), es decir, que es favorable a la estabilidad y uno que buza aproximadamente paralelo a la ladera. En el presente informe de visita de campo se pretende, a partir del conocimiento general de litología y tectónica, aportar en el análisis de estabilidad local y regional de las laderas y los taludes.

## 4.2 GEOLOGÍA REGIONAL

### 4.2.1 MARCO GEOLÓGICO REGIONAL

La zona trabajada hace parte de la zona del Piedemonte sur de Bogotá, específicamente en la zona media-baja de la ladera. Presenta una morfología de ladera estructural-denudacional con pendientes que varían entre 15 y 30° en las zonas no intervenidas en el pasado por extracción de materiales y con taludes de corte (antiguas areneras) con inclinaciones entre 45 y 60° (con algunos segmentos sub-verticales).

#### 4.2.1.1 Litología

En este numeral se tiene como referencia información del Léxico Estratigráfico Internacional (Da Porta, 1974).

#### *Formación Guaduas (TKgm)*

Nombre: Propuesto por Hettner (1892) y redefinido por Hubach (1957). El nombre de esta unidad procede de la población de Guaduas (Cundinamarca).

Edad: Finales del Cretácico (Maastrichtiano Superior) a inicios del Terciario (Paleoceno Inferior).

Área tipo y límites: En el sentido de Hubach (1957) la Formación Guaduas queda comprendida entre la Arenisca Tierna del Guadalupe superior, en la base, y la Arenisca del Cacho en la parte superior. Van der Hammen (1957) da como localidad típica para la Formación Guaduas la sucesión que se encuentra entre el Boquerón de Lenguzaque y el Boquerón de Guachetá en el Departamento de Cundinamarca.

Características físicas de la roca en el área tipo:

- ✓ Conjunto Inferior. – Consta esencialmente de arcillas gris oscuras con algunos fósiles en la base.
- ✓ Conjunto Medio. – Está determinado por dos niveles de areniscas. En la base la Arenisca Guía y en la parte superior la Arenisca Lajosa. Entre ambas areniscas se encuentra una masa de arcillas gris-oscuras, compactas, a veces carbonáceas y que contienen mantos de carbón explotables. Constituye en general la parte productiva de la Formación Guaduas.

- ✓ Conjunto Superior. – Consta de "gredas rojizas, azulosas, verdosas y moradas entre las que localmente hay mantos inexplotables de carbón y bancos de areniscas no estables de grano más o menos grueso".

Características físicas de la roca en el área de estudio:

- ✓ Conjunto medio: Intercalación de areniscas cuarzosas de grano medio a muy grueso, de color amarillento a gris, ligeramente friables, con fracturamiento entre moderado e intenso, dispuestas en capas con espesores entre 2 y 6 metros. Presentan intercalaciones de arcillolitas y limolitas grises laminadas, de baja fisibilidad cuyos espesores varían entre 1 y 2 metros.

Características geotécnicas y procesos morfodinámicos:

Los macizos rocosos correspondientes a la Formación Guaduas se caracterizan por su variabilidad. Se puede generalizar un comportamiento de macizo rocoso donde predominen areniscas de regular a buena cementación, con intensidad de fracturamiento variable. En la zona del trazo de falla, en la parte superior del deslizamiento se observa un fracturamiento intenso, con tres sistemas de discontinuidades y discontinuidades dispersas (número de Cecil de 7), así como zona con brechamiento y harina de falla (el espesor de esta zona es menor de 2 m)

Las arcillolitas presentan comportamiento de roca blanda o suelo residual arcilloso tipo IIA (Deere & Patton) en las zonas donde afloran, aunque llegan a comportarse como suelo residual tipo IC en las zonas afectadas por el fallamiento y por la presencia de aguas (probablemente residuales).

#### 4.2.1.2 Tectónica

La zona de estudio se ubica en el flanco occidental del Sinclinal de Usme, pero dicho flanco presenta replegamientos menores y fuerte afectación tectónica. Sin embargo, el Mapa Geológico de Ingeocim-DPAE (1999) no presenta ninguna falla regional cercana a la zona de estudio. La zona deslizada muestra fuertes evidencias de afectación tectónica, las cuales serán descritas en detalle en el numeral 2.2.2.

### 4.2.2 GEOLOGÍA LOCAL

#### 4.2.2.1 Litología

##### ***Guaduas Medio – Arenisca 1 (TKgm – Aren1)***

Banco de arenisca cuarzosa, bien cementada, de grano medio a muy grueso, conglomerática en la base, con forma de granos subangulares a subredondeados. La arenisca se dispone en capas de 20 a 40 cm, separadas por intercalaciones delgadas (menores de 10 cm) de arcillolitas lodosas grises, persistentes (mas de 10 metros), laminadas, poco fisibles, con plasticidad media a alta. El espesor de esta unidad es mayor de 5 m. Es importante anotar que la capa con mayor permeabilidad primaria es la

correspondiente a areniscas de grano muy grueso, que están en contacto con las arcillolitas que constituyen el plano de deslizamiento en la mayor parte del proceso.

#### ***Guaduas Medio – Arcillolita 1 (TKgm – Arci1)***

Arcillolitas lodosas, grises claras en seco y gris-verdoso en húmedo, laminadas, poco fisibles, dispuestas como una capa gruesa (2 m) sin intercalaciones de arenisca. Constituyen el nivel de despegue del deslizamiento al sur de la falla, donde se encuentra cubierta por pastos, aunque aflora en la zona de gaviones en la parte distal del deslizamiento. En la zona de falla se presentan muy replegadas y fisuradas. Es posible que presenten cambios bruscos de espesor debido a la acción tectónica.

#### ***Guaduas Medio – Arenisca 2 (TKgm – Aren2)***

Arenisca cuarzosa de grano grueso a muy grueso, con espesor de 2 m. Aflora de manera conspicua como un bloque al norte de la zona central del deslizamiento.

#### ***Guaduas Medio – Arcillolita 2 (TKgm – Arci2)***

Arcillolitas grises no laminadas. Los afloramientos de esta unidad son escasos, generalmente cubiertos por capas orgánicas (traídas con finalidades de estabilización), pastos y pequeños parches de botaderos antrópicos. Se observan bien bajo el bloque de la Arenisca 2.

#### ***Guaduas Medio – Arenisca 3 (TKgm – Aren3)***

Areniscas laminadas grises, de grano medio, con abundantes horizontes teñidos con óxidos de hierro. No existen afloramientos claros, pero se observan abundantes fragmentos en el cuerpo del deslizamiento con características que pueden ser seguidas a lo largo de más de 5 metros. Por otra parte, su granulometría no corresponde con las areniscas de grano grueso y muy grueso típica de la Arenisca 2. Guaduas Medio – Arcillolita 3 (TKgm – Arci3)

Arcillolitas grises, con afloramientos de baja calidad en la parte distal del deslizamiento (zona de gaviones), al norte de la falla.

#### ***Depósitos Cuaternarios***

Rellenos antrópicos de ladera, con fragmentos de arenisca en matriz areno-arcillosa que descansa sobre arcillolitas alteradas en la parte sur de la falla y sobre intercalaciones de arenisca y arcillolita en la parte norte. Es probable que este depósito haya cargado la parte alta del deslizamiento, generándolo.

#### **4.2.2.2 Tectónica local**

Se observó y midió una sistemática de fallamiento con componente principal de rumbo y orientación aproximada de N70W a N80W. Las fallas se evidencian en estrías de fricción y en el intenso fracturamiento de las areniscas, tanto las que se observan in situ en el

escarpe destapado al extremo norte del concreto lanzado como en los fragmentos arrastrados por el deslizamiento, los cuales tienen gran abundancia de estrías de fricción.

Es posible que el fracturamiento intenso de las areniscas lleve a la concentración de humedad, que de esta manera llega a las arcillolitas, humedeciéndolas y disminuyendo sus características de resistencia. Las zonas más húmedas del escarpe ayudaron en la inferencia del trazo de falla. Además, la falla separa dos dominios estructurales, uno al sur, donde los planos de estratificación son aproximadamente paralelos a la ladera, es decir, desfavorables a la estabilidad y un dominio norte, donde a pesar de contar con planos de estratificación favorables, es decir, que buzcan ladera adentro, el intenso fracturamiento hace que disminuyan las características de resistencia y que las areniscas se comporten de manera similar a un talus.

También se midieron estrías con dirección aproximada N45E.

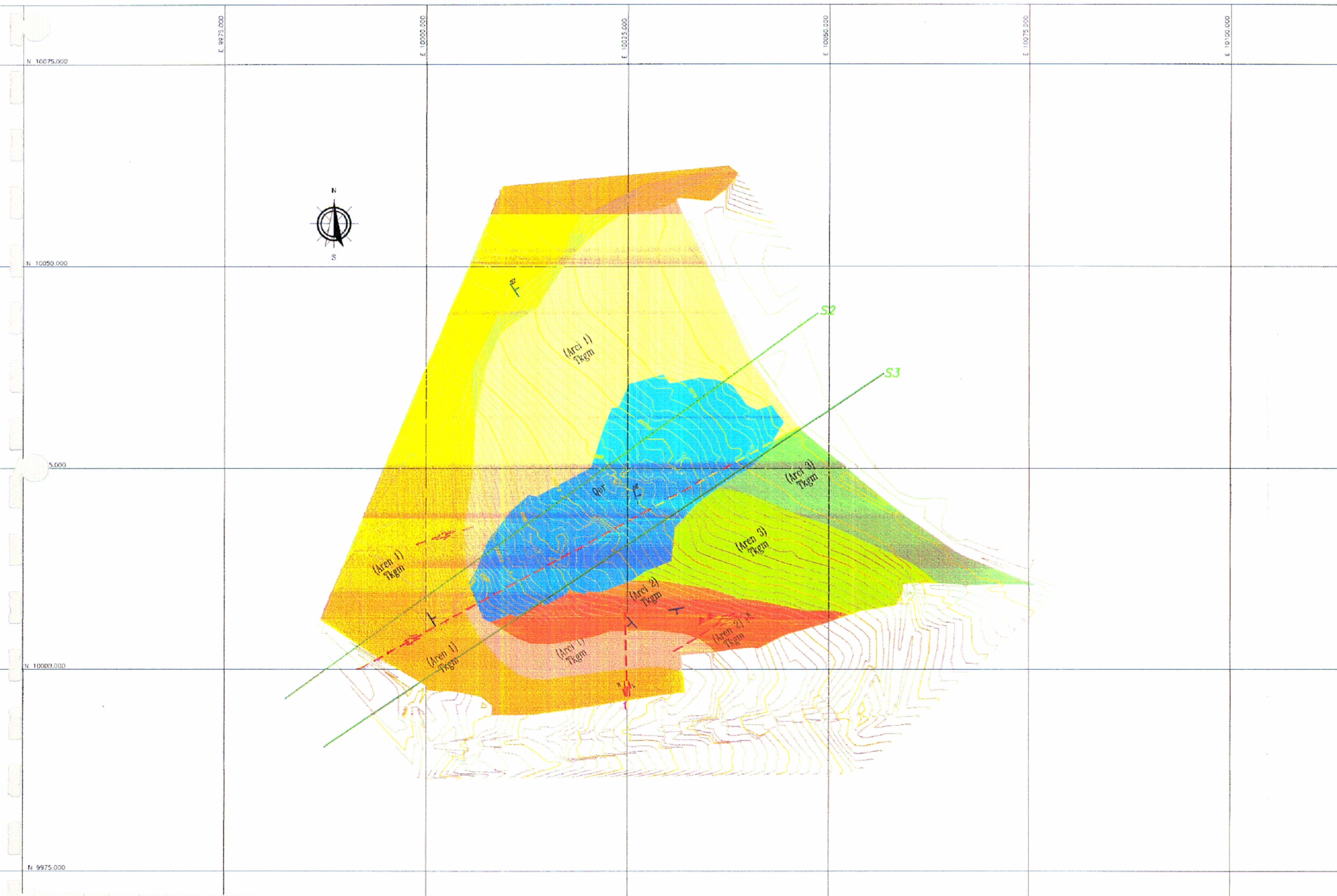


Proyecto:  
 ELABORACIÓN DE DISEÑOS DE OBRAS,  
 PRESUPUESTOS Y ESPECIFICACIONES TÉCNICAS  
 EN SITIOS AFECTADOS POR EMERGENCIA  
 DEBIDO A LA RECIENTE TEMPORADA DE  
 LLUVIAS CON PRIORIDAD EN LAS LOCALIDADES  
 DE CIUDAD BOLIVAR, USME Y RAFAEL URIBE  
 URIBE D.C.

Contiene:  
**FIGURA 4.1**  
**GEOLOGÍA DE LA**  
**ZONA DE ESTUDIO**

Escala:  
 1 : 500

Fecha:  
 Marzo de 2005



CONVENCIONES

- Rumbo y buzamiento medidos en campo
- Contacto geológico definido
- Contacto geológico inferido
- Falla de rumbo, medida en campo
- Trezo de falla inferido
- Falla de cabalgamiento (Estría de fricción medida en campo)
- Falla normal, con bloque hundido (H) y levantado (L), con estría de fricción medida en campo

LEYENDA

- Rellenos entrópicos de lodera, con fragmentos de arenisca en matriz arenosa-arcillosa que descansa sobre arcillolitas alteradas en la parte sur de la falla y sobre secuencias arcillosas y arenosas al norte. Su espesor es de máximo 1.5 m.
- Banco de arenisca cuarzoza, de grano medio a muy grueso, conglomerático hacia la base, en capas de 20 a 40 cms., separadas por intercalaciones delgadas (menores de 10 cms.) de arcillolitas grises, laminadas, poco fisibles, de plasticidad media o alta. Espesor mayor a 5 m.
- Arcillolitas lodosas grises, laminadas, poco fisibles, en capas gruesas, con espesor cercano a 2 m, constituyen el nivel de despegue del deslizamiento al sur de la falla. Se observan con alta humedad natural en la parte alta del deslizamiento. El espesor puede variar debido a la acción de la falla.
- Areniscas cuarzoza de grano grueso a muy grueso, con espesor de 2 m. Afiora de manera conspicua como un bloque al norte de la zona central del deslizamiento.
- Arcillolitas grises no laminadas. Los afloramientos de esta unidad son escasos (bajo el bloque de arenisca Tqgm Aren 2).
- Areniscas de grano medio, con abundantes horizontes teñidos con óxido de hierro. No existen afloramientos claros, pero se observan bloques abundantes afectados por el deslizamiento, que no corresponden a las areniscas de grano muy grueso típicos de la Aren 2.
- Arcillolitas grises, en afloramientos de baja calidad en la parte baja.

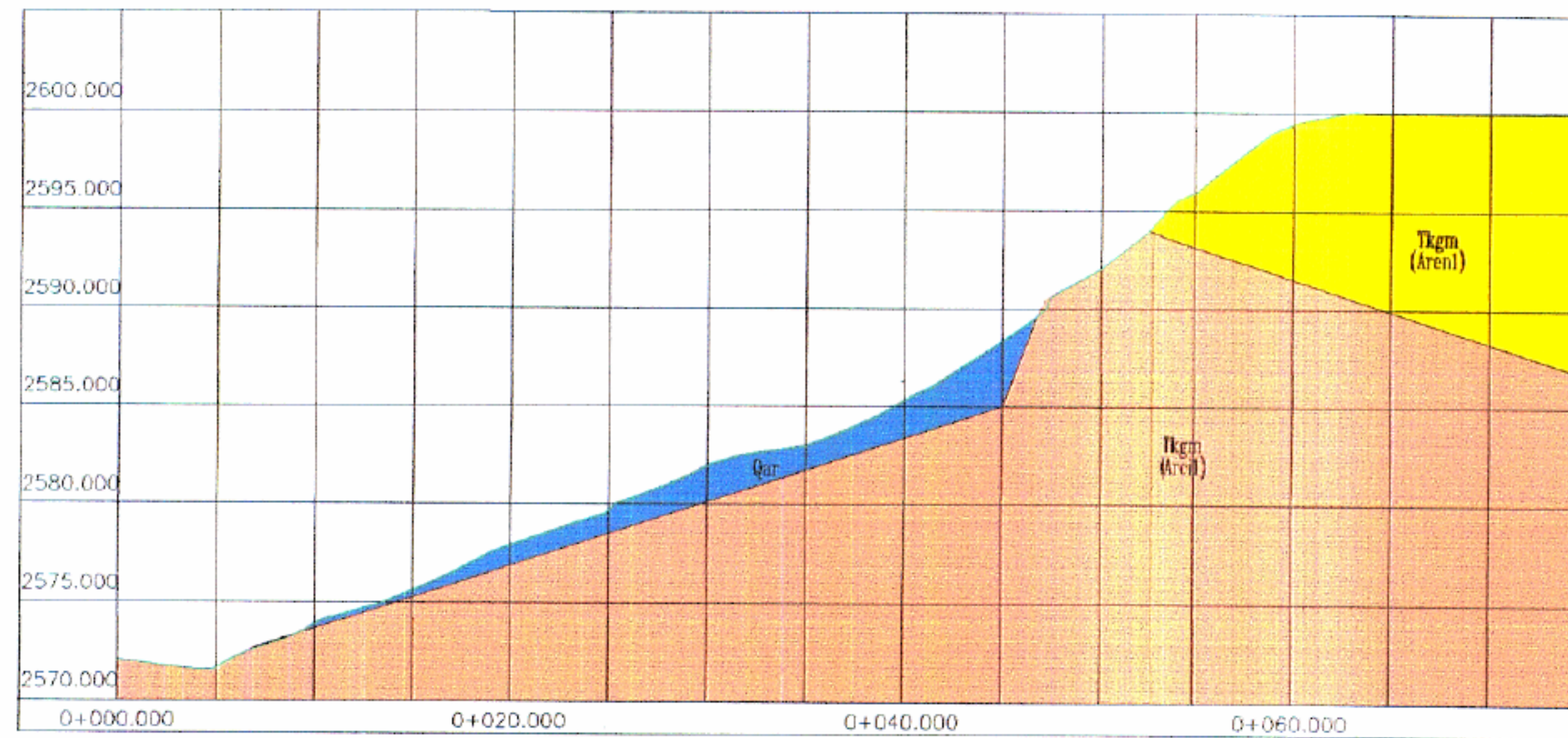


Proyecto:  
 ELABORACIÓN DE DISEÑOS DE OBRAS,  
 PRESUPUESTOS Y ESPECIFICACIONES TÉCNICAS  
 EN SITIOS AFECTADOS POR EMERGENCIA  
 DEBIDO A LA RECIENTE TEMPORADA DE  
 LLUVIAS CON PRIORIDAD EN LAS LOCALIDADES  
 DE CIUDAD BOLIVAR, USME Y RAFAEL URIBE  
 URIBE D.C.

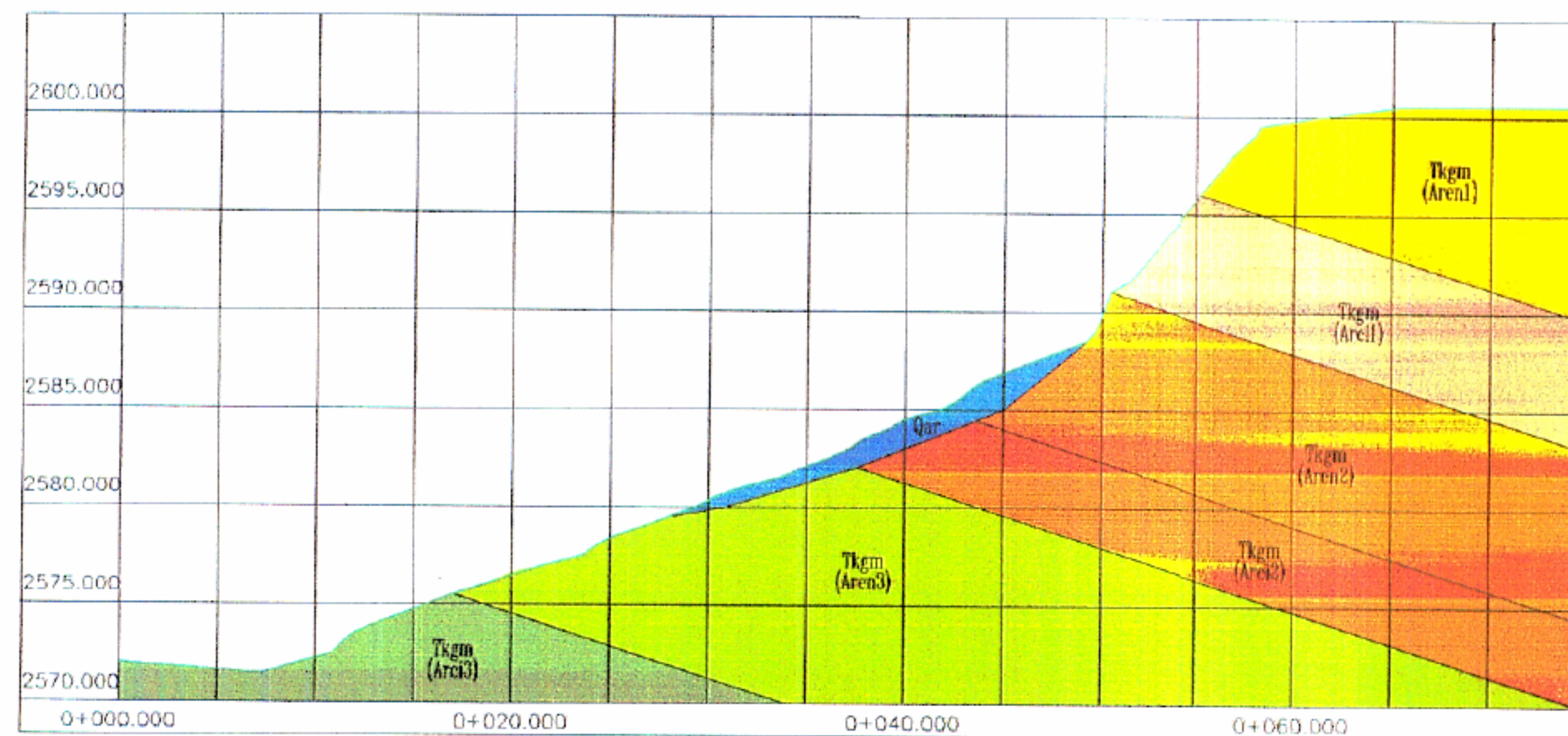
Contiene:  
 FIGURA 4.2  
 SECCIONES GEOLOGICAS DE LA  
 ZONA DE ESTUDIO

Escala:  
 1 : 500

Fecha:  
 Marzo de 2005



SECCION 2



SECCION 3

LEYENDA

- Rellenos antrópicos de lodera, con fragmentos de arenisco en matriz arena-arcillosa que descansan sobre arcillolitas alteradas en la parte sur de la falla y sobre secuencias arcillosas y arenosas al norte. Su espesor es de máximo 1.5 m.
- Banco de arenisca cuarzosa, de grano medio a muy grueso, conglomerática hacia la base, en capas de 20 a 40 cm., separadas por intercalaciones delgadas (menores de 10 cm.) de arcillolitas grises, laminadas, poco fibilicas, de plasticidad media a alta. Espesor mayor a 5 m.
- Arcillolitas lodosas grises, laminadas, poco fibilicas, en capas gruesas, con espesor cercano a 2 m. constituyen el nivel de escape del deslizamiento al sur de la falla. Se observan con alta humedad natural en la parte alta del deslizamiento. El espesor puede variar debido a la acción de la falla.
- Arenisca cuarzosa de grano grueso a muy grueso, con espesor de 2 m. Afiora de manera conspicua como un bloque al norte de la zona central del deslizamiento.
- Arcillolitas grises no laminadas. Los afloramientos de esta unidad son escasos (bajo el bloque de arenisca Tkgm Aren 2).
- Areniscas de grano medio, con abundantes horizontes teñidos con óxido de hierro. No existen afloramientos claros, pero se observan bloques abundantes afectados por el deslizamiento, que no corresponden a las areniscas de grano muy grueso típicas de la Aren 2.
- Arcillolitas grises, en afloramientos de baja calidad en la parte baja.

## 5 INVESTIGACIONES DE CAMPO Y LABORATORIO

En este capítulo se describen las actividades desarrolladas tanto en el sitio del proyecto como en el laboratorio, tendientes a establecer las condiciones geotécnicas del área de estudio. Los trabajos de campo incluyen el levantamiento topográfico y el reconocimiento geotécnico del sector del proyecto así como la realización 5 trincheras y 8 apiques.

### 5.1 TOPOGRAFÍA

Para el estudio se realizó el levantamiento topográfico puntos localizados en sitios de interés (recubrimientos superficiales, obras de drenaje, esquinas de construcciones, cerramiento, etc.). La topografía se realizó con el propósito de contribuir a los diseños geotécnicos.

El levantamiento topográfico se realizó sin amarrarse a coordenadas del Instituto Geográfico Agustín Codazzi, IGAC, sin embargo, con el objeto de replanteos posteriores de las obras se construyó un mojón en concreto, y se localizaros 3 puntos auxiliares los cuales se encuentran identificados con pintura y mostrados en el plano de obras correctivas.

### 5.2 EXPLORACIÓN DEL SUBSUELO

Los trabajos de campo consistieron en una visita al sitio del estudio en la que se reconocieron de manera preliminar las características del proyecto y se realizaron cinco trincheras (TR-1 a TR-5), y ocho apiques (AP1 a AP8) cuya distribución dentro de la zona se muestra en la Figura 5-1.

Los registros gráficos de todas las perforaciones junto con los parámetros índice y de resistencia al corte se muestran de la a la Figura 5.14

### 5.3 ENSAYOS DE LABORATORIO

Sobre las muestras obtenidas de los sondeos ejecutados se realizaron ensayos de clasificación plasticidad y resistencia al corte. A continuación se discrimina el número de ensayos ejecutados:

• Contenido de humedad natural	:	3
• Granulometría	:	4
• Límites de consistencia	:	4
• Peso Unitario	:	2
• Corte Directo en condición saturada	:	1
• Corte Directo a humedad natural	:	1



Los resultados de los ensayos de laboratorio se resumen de manera gráfica de la figura 5-2 a la figura 5-14. En el ANEXO A se adjuntan las memorias de cálculo de los ensayos de laboratorio.



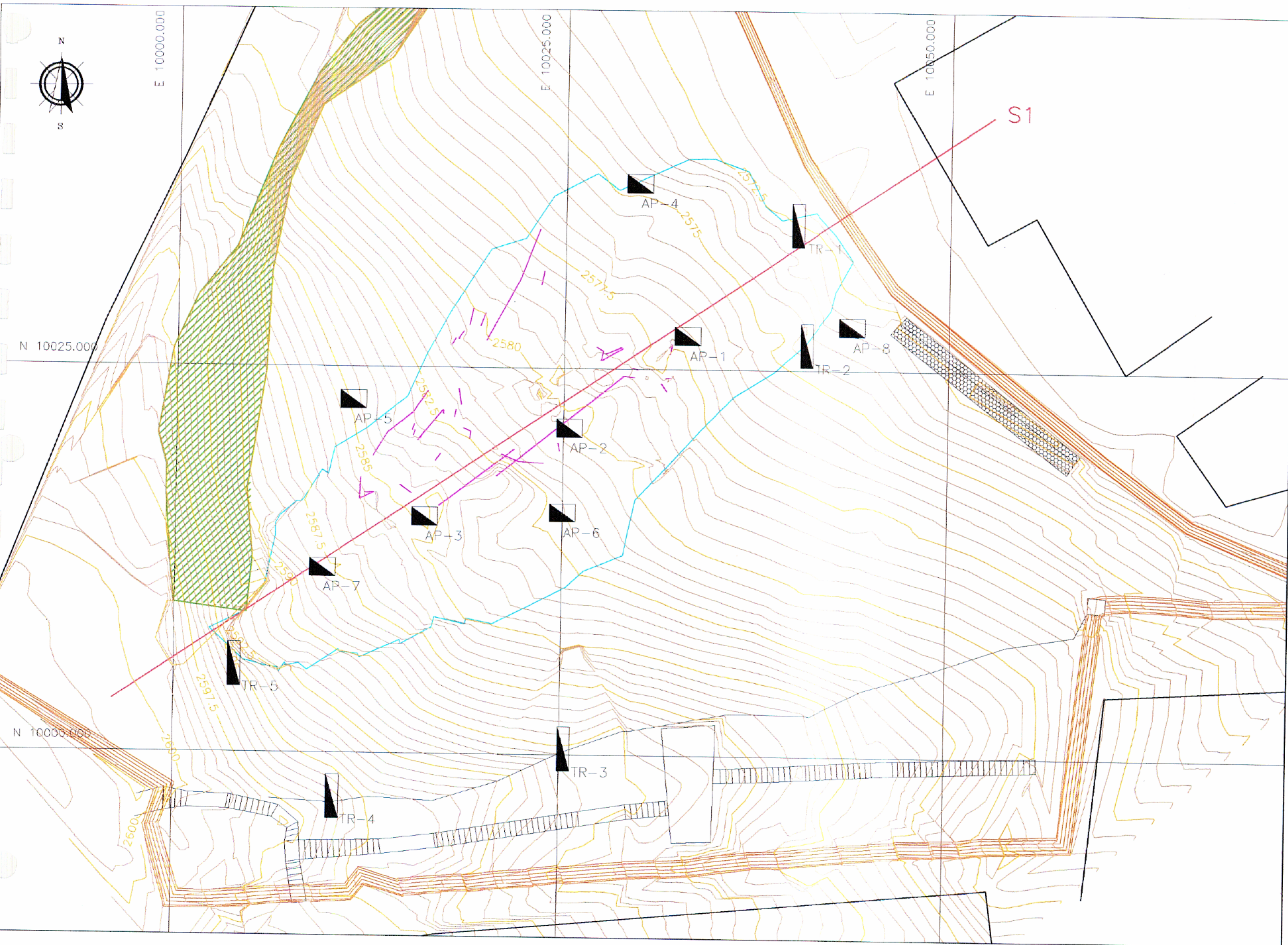
Proyecto:  
ELABORACIÓN DE DISEÑOS DE OBRAS,  
PRESUPUESTOS Y ESPECIFICACIONES TÉCNICAS  
EN SITIOS AFECTADOS POR EMERGENCIA  
DEBIDO A LA RECIENTE TEMPORADA DE  
LLUVIAS CON PRIORIDAD EN LAS LOCALIDADES  
DE CIUDAD BOLIVAR, USME Y RAFAEL URIBE  
URIBE D.C.

Contiene:  
**FIGURA 5.1**  
**TOPOGRAFÍA Y LOCALIZACIÓN**  
**EXPLORACIÓN DEL SUBSUELO**

Escala:  
1 : 250

Fecha:  
Marzo de 2004

CONVENCIONES	
	APIQUE
	TRINCHERA
	CONSTRUCCIÓN
	GRIETAS
	CUNETAS
	RECUBRIMIENTO
	MOJÓN
	MURO DE GAVION
	DESLIZAMIENTO
	SECCION



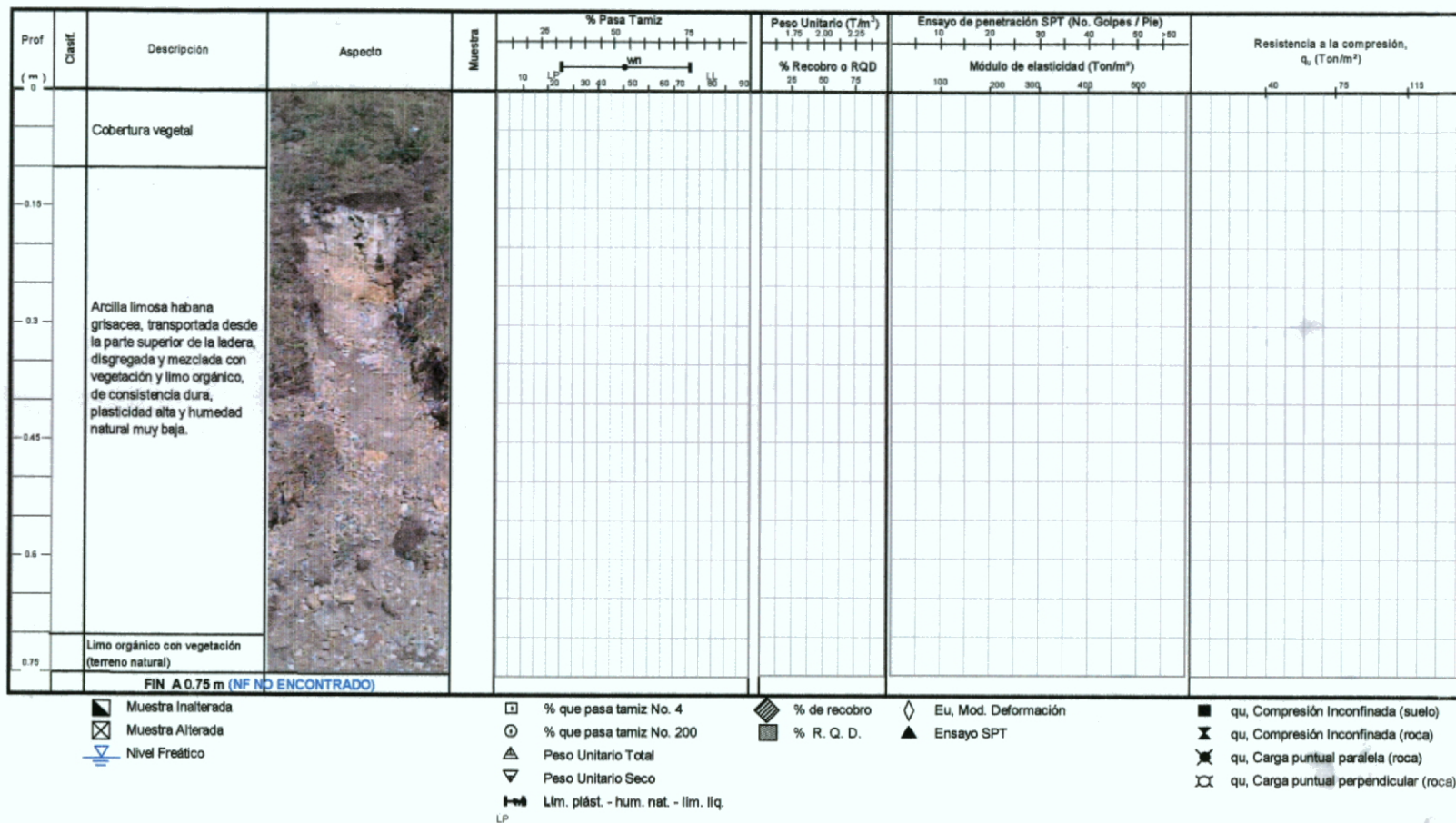
**Elaboración de Diseños de Obras en Sitios Afectados por Emergencia debido a la Temporada de Lluvias**  
**Sitio 7 Barrio Juan Pablo Segundo Sector Gran Chaparral - Diagnóstico de Emergencia No. DI-2019**

**Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas de la Trinchera Tr-1**

PROYECTO: ELABORACIÓN DE DISEÑOS DE OBRAS, PRESUPUESTOS Y ESPECIFICACIONES TÉCNICAS EN SITIOS AFECTADOS POR EMERGENCIAS DEBIDO A LA RECIENTE TEMPORADA DE LLUVIAS  
 LOCALIZACIÓN: SITIO 7 (Gran Chaparral) PATA DEL DESLIZAMIENTO

TRINCHERA No: Tr-1

FECHA: MARZO DE 2004



**Figura 5-2 Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas de la Trinchera Tr-1**

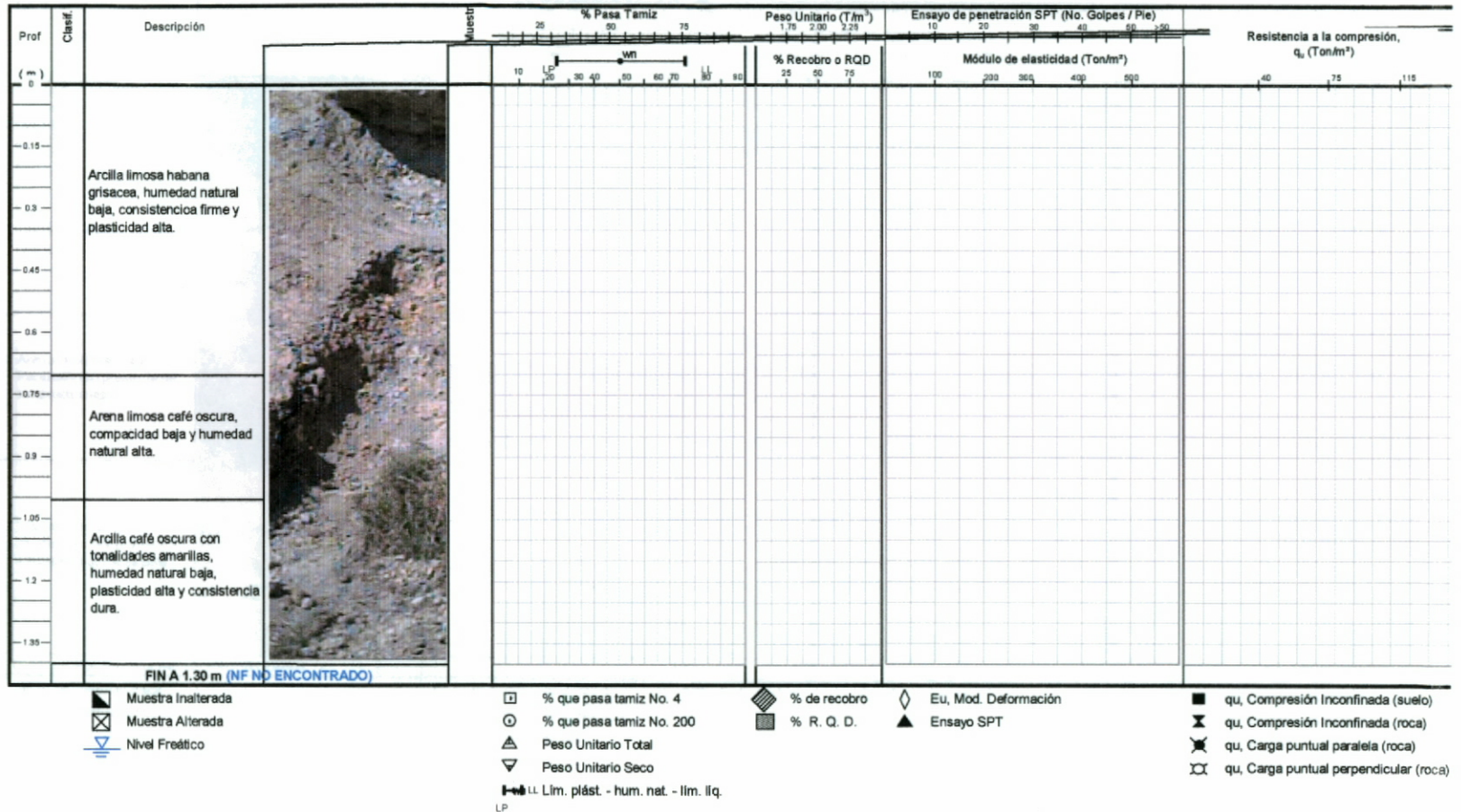
000019

**Elaboración de Diseños de Obras en Sitios Afectados por Emergencia debido a la Temporada de lluvias**  
**Sitio 7 Barrio Juan Pablo Segundo Sector Gran Chaparral - Diagnóstico de Emergencia No. DI-2019**

**Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas de la Trinchera Tr-2**

PROYECTO: ELABORACIÓN DE DISEÑOS DE OBRAS, PRESUPUESTOS Y ESPECIFICACIONES TÉCNICAS EN SITIOS AFECTADOS POR EMERGENCIAS DEBIDO A LA RECIENTE TEMPORADA DE LLUVIAS.  
 LOCALIZACIÓN: SITIO 7 (Gran Chaparral) FLANCO DERECHO PATA DEL DESLIZAMIENTO

TRINCHERA No: Tr-2  
 FECHA: MARZO DE 2004



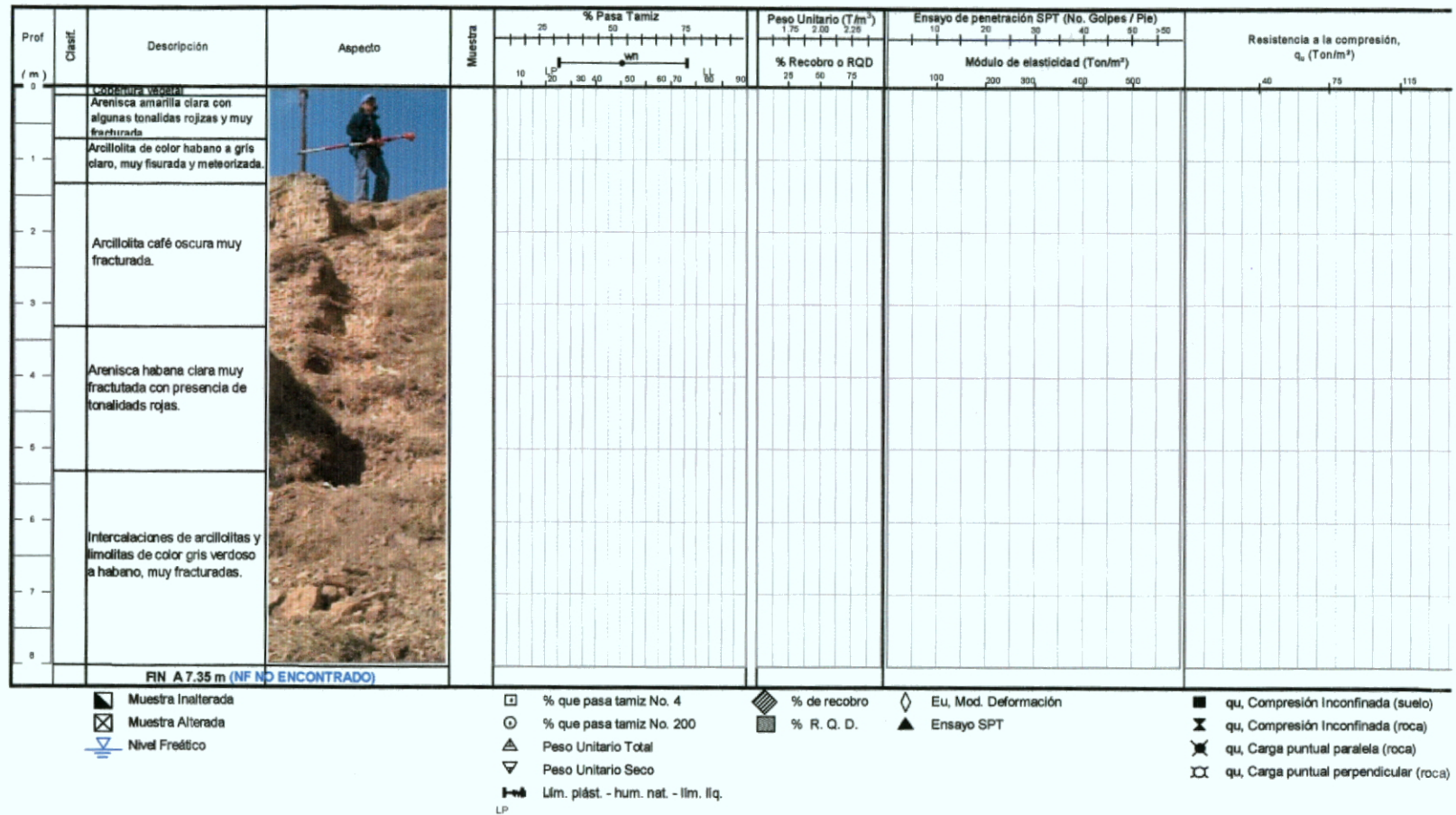
**Figura 5-3 Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas de la Trinchera Tr-2**

**Elaboración de Diseños de Obras en Sitios Afectados por Emergencia debido a la Temporada de Lluvias**  
**Sitio 7 Barrio Juan Pablo Segundo Sector Gran Chaparral - Diagnóstico de Emergencia No. DI-2019**

**Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas de la Trinchera Tr-3**

PROYECTO: ELABORACIÓN DE DISEÑOS DE OBRAS, PRESUPUESTOS Y ESPECIFICACIONES TÉCNICAS EN SITIOS AFECTADOS POR EMERGENCIAS DEBIDO A LA RECIENTE TEMPORADA DE LLUVIAS  
 LOCALIZACIÓN: SITIO 7 (Gran Chaparral) FLANCO DERECHO DE LA ZONA DE ESTUDIO ARRIBA DE LA PIEDRA

TRINCHERA No: Tr-3  
 FECHA: MARZO DE 2004



**Figura 5-4 Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas de la Trinchera Tr-3**

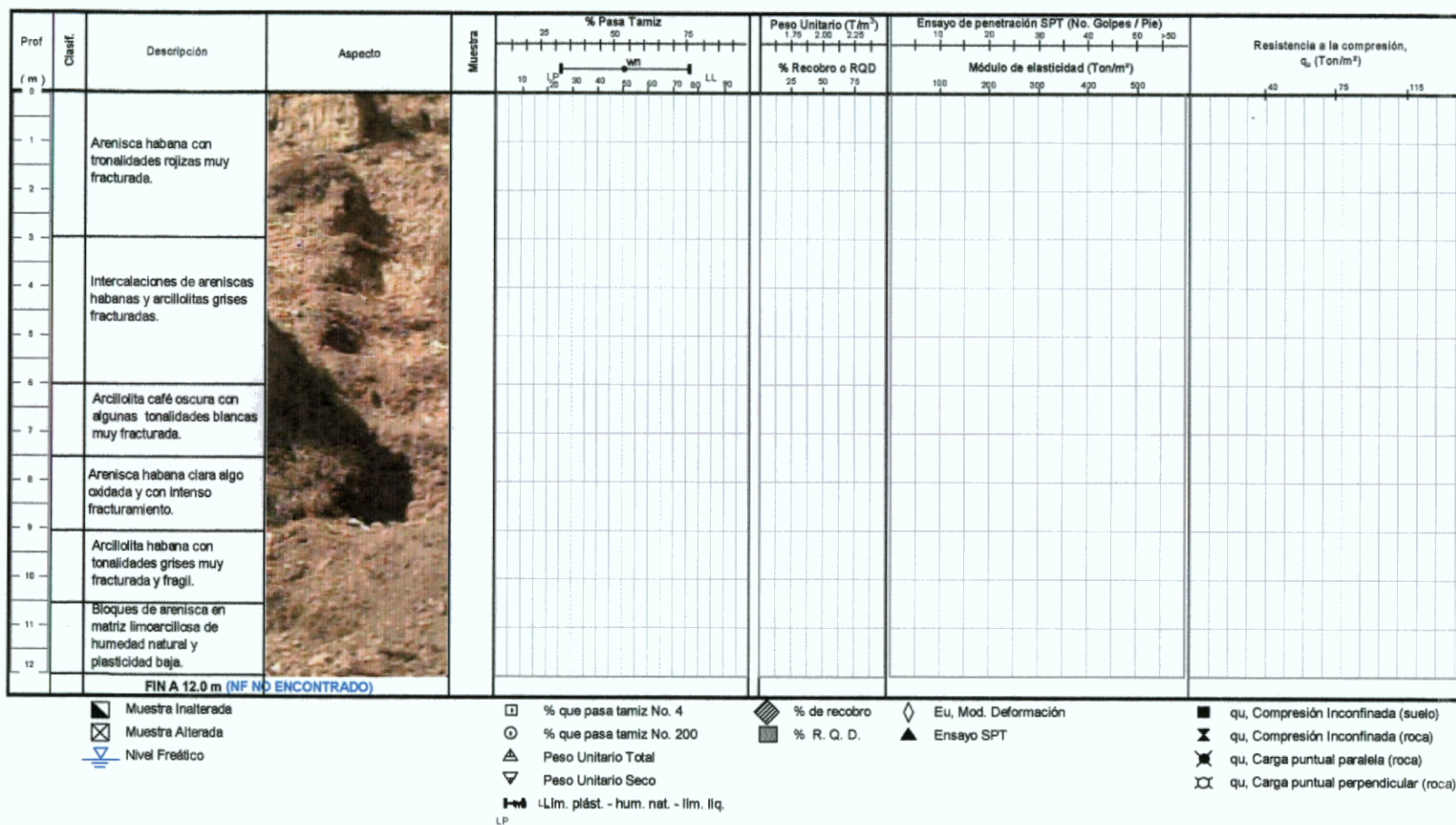
000021

**Elaboración de Diseños de Obras en Sitios Afectados por Emergencia debido a la Temporada de Lluvias**  
**Sitio 7 Barrio Juan Pablo Segundo Sector Gran Chaparral - Diagnóstico de Emergencia No. DI-2019**

**Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas de la Trinchera Tr-4**

**PROYECTO:** ELABORACIÓN DE DISEÑOS DE OBRAS, PRESUPUESTOS Y ESPECIFICACIONES TÉCNICAS EN SITIOS AFECTADOS POR EMERGENCIAS DEBIDO A LA RECIENTE TEMPORADA DE LLUVIAS.  
**LOCALIZACIÓN:** SITIO 7 (Gran Chaparral) FLANCO DERECHO DE LA ZONA DE ESTUDIO ARRIBA DE LA TRINCHERA 3

**TRINCHERA No:** Tr-4  
**FECHA:** MARZO DE 2004



**Figura 5-5 Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas de la Trinchera Tr-4**

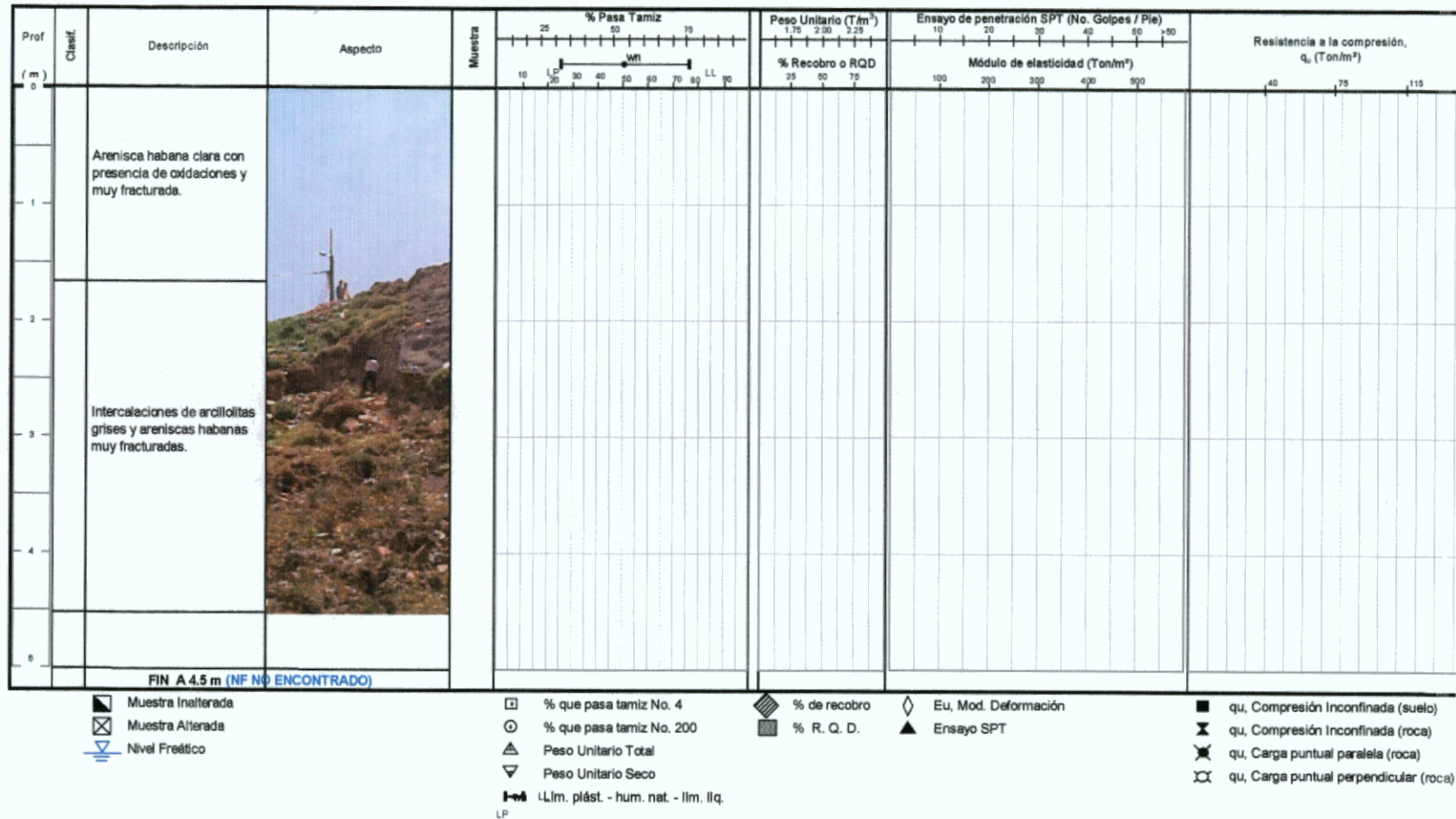
000022

**Elaboración de Diseños de Obras en Sitios Afectados por Emergencia debido a la Temporada de Lluvias**  
**Sitio 7 Barrio Juan Pablo Segundo Sector Gran Chaparral - Diagnóstico de Emergencia No. DI-2019**

**Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas de la Trinchera Tr-5**

PROYECTO: ELABORACIÓN DE DISEÑOS DE OBRAS, PRESUPUESTOS Y ESPECIFICACIONES TÉCNICAS EN SITIOS AFECTADOS POR EMERGENCIAS DEBIDO A LA RECIENTE TEMPORADA DE LLUVIAS.  
 LOCALIZACIÓN: SITIO 7 (Gran Chaparral) CORONA DEL DESLIZAMIENTO

TRINCHERA No: Tr-5  
 FECHA: MARZO DE 2004



**Figura 5-6 Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas de la Trinchera Tr-5**

000023

Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 1

PROYECTO: ELABORACIÓN DE DISEÑOS DE OBRAS, PRESUPUESTOS Y ESPECIFICACIONES TÉCNICAS EN SITIOS AFECTADOS POR EMERGENCIAS DEBIDO A LA RECIENTE TEMPORADA DE LLUVIAS  
 LOCALIZACIÓN: SITIO 7 (Gran Chaparral) PATA DEL DESLIZAMIENTO

APIQUE No: Ap-1  
 FECHA: MARZO DE 2004

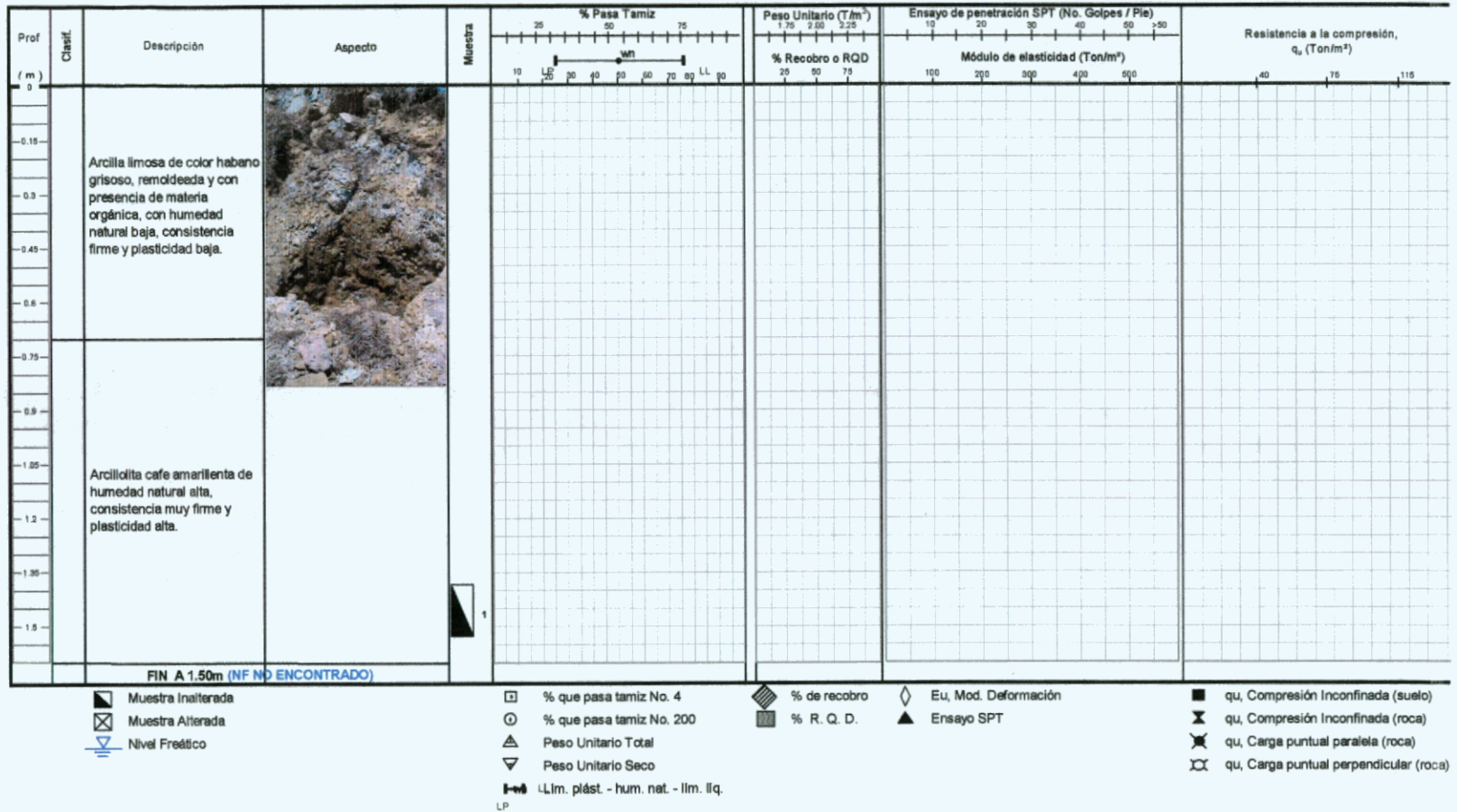


Figura 5-7 Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 1

000024

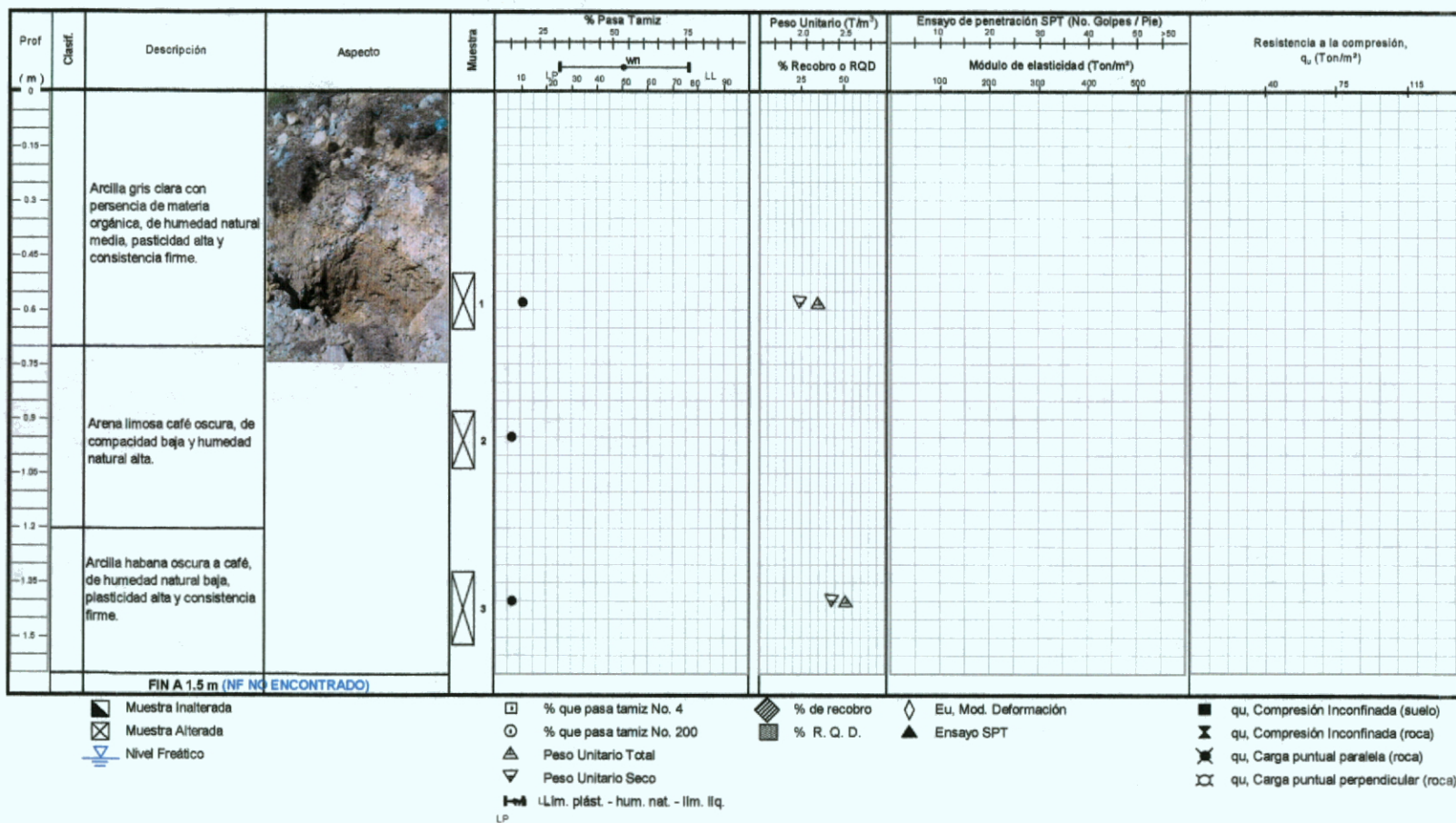


**Elaboración de Diseños de Obras en Sitios Afectados por Emergencia debido a la Temporada de Lluvias**  
**Sitio 7 Barrio Juan Pablo Segundo Sector Gran Chaparral - Diagnóstico de Emergencia No. DI-2019**

**Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 2**

**PROYECTO:** ELABORACIÓN DE DISEÑOS DE OBRAS, PRESUPUESTOS Y ESPECIFICACIONES TÉCNICAS EN SITIOS  
**AFFECTADOS POR EMERGENCIAS DEBIDO A LA RECIENTE TEMPORADA DE LLUVIAS.**  
**LOCALIZACIÓN:** SITIO 7 (Gran Chaparral) CUERPO DEL DESLIZAMIENTO

**APIQUE No:** Ap-2  
**FECHA:** MARZO DE 2004



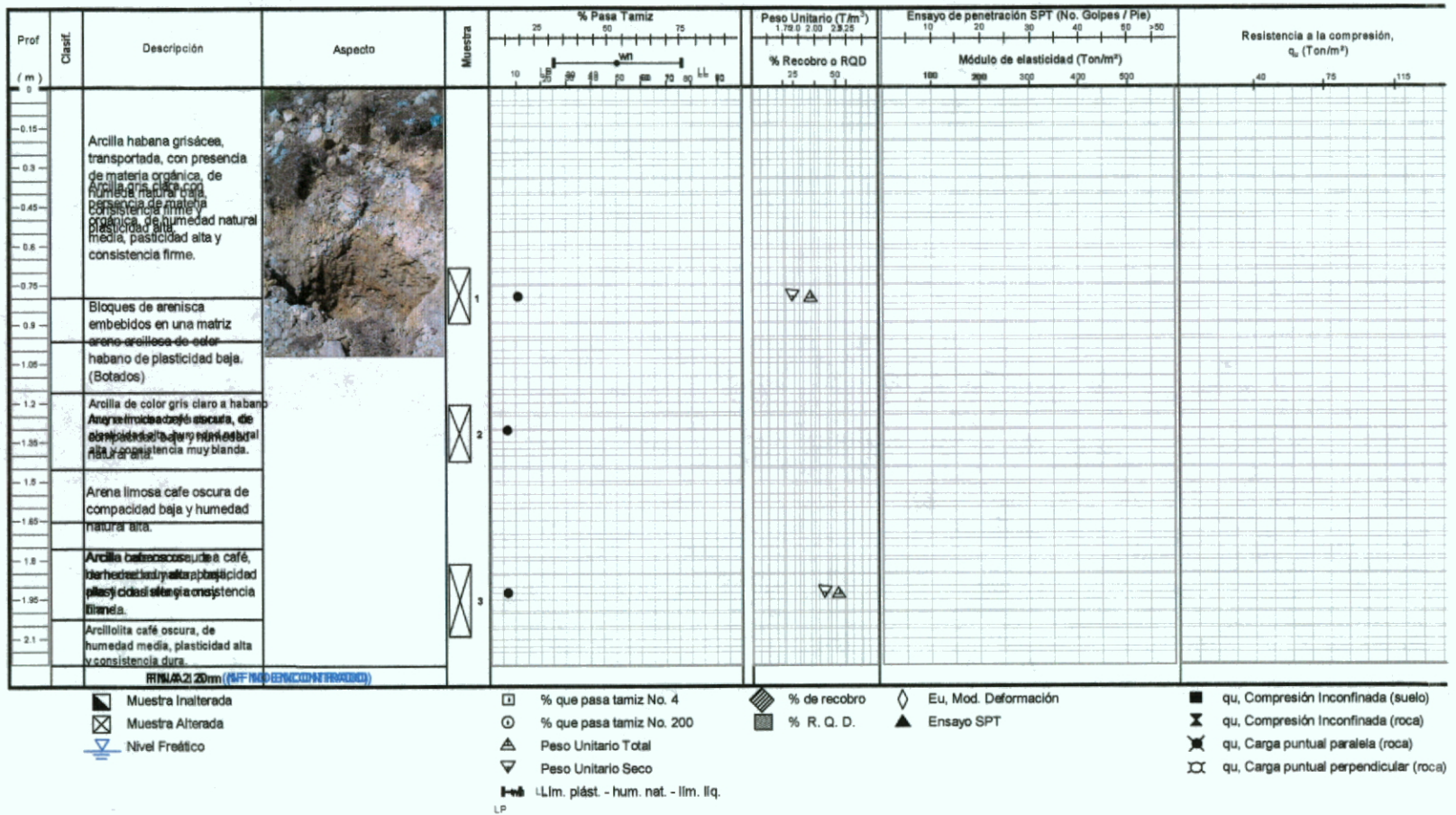
**Figura 5-8 Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 2**

**Elaboración de Diseños de Obras en Sitios Afectados por Emergencia debido a la Temporada de Lluvias**  
**Sitio 7 Barrio Juan Pablo Segundo Sector Gran Chaparral - Diagnóstico de Emergencia No. DI-2019**

**Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 3**

PROYECTO: ELABORACIÓN DE DISEÑOS DE OBRAS, PRESUPUESTOS Y ESPECIFICACIONES TÉCNICAS EN SITIOS AFECTADOS POR EMERGENCIAS DEBIDO A LA RECIENTE TEMPORADA DE LLUVIAS  
 LOCALIZACIÓN: SITIO 7 (Gran Chaparral) CUERPO DEL DESLIZAMIENTO

APIQUE No: Ap-3  
 FECHA: MARZO DE 2004



**Figura 5-9 Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 3**

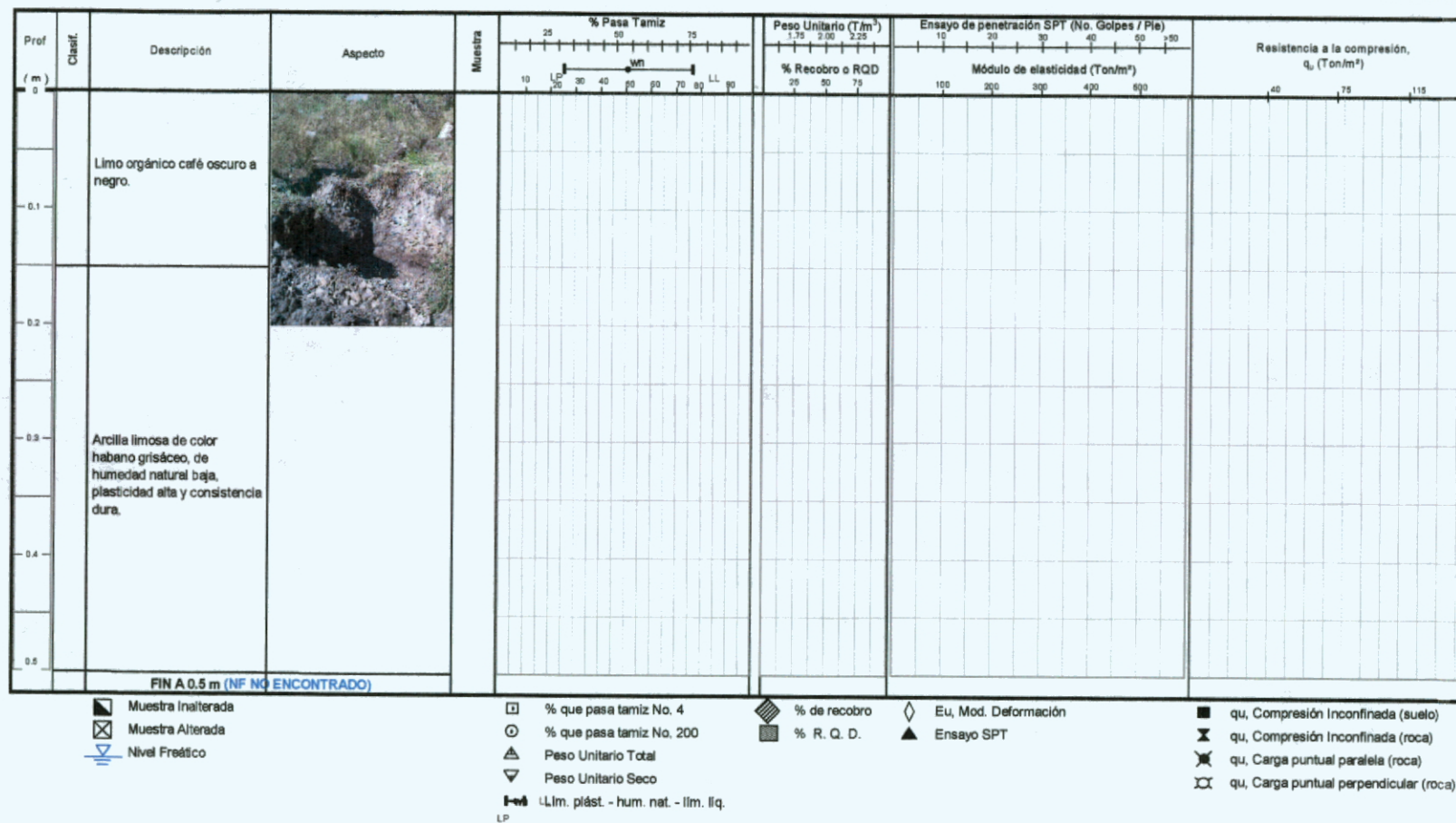
000026

**Elaboración de Diseños de Obras en Sitios Afectados por Emergencia debido a la Temporada de Lluvias**  
**Sitio 7 Barrio Juan Pablo Segundo Sector Gran Chaparral - Diagnóstico de Emergencia No. DI-2019**

**Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 4**

PROYECTO: ELABORACIÓN DE DISEÑOS DE OBRAS, PRESUPUESTOS Y ESPECIFICACIONES TÉCNICAS EN SITIOS AFECTADOS POR EMERGENCIAS DEBIDO A LA RECIENTE TEMPORADA DE LLUVIAS.  
 LOCALIZACIÓN: SITIO 7 (Gran Chaparral) FLANCO IZQUIERDO DEL DESLIZAMIENTO

APIQUE No: Ap-4  
 FECHA: MARZO DE 2004



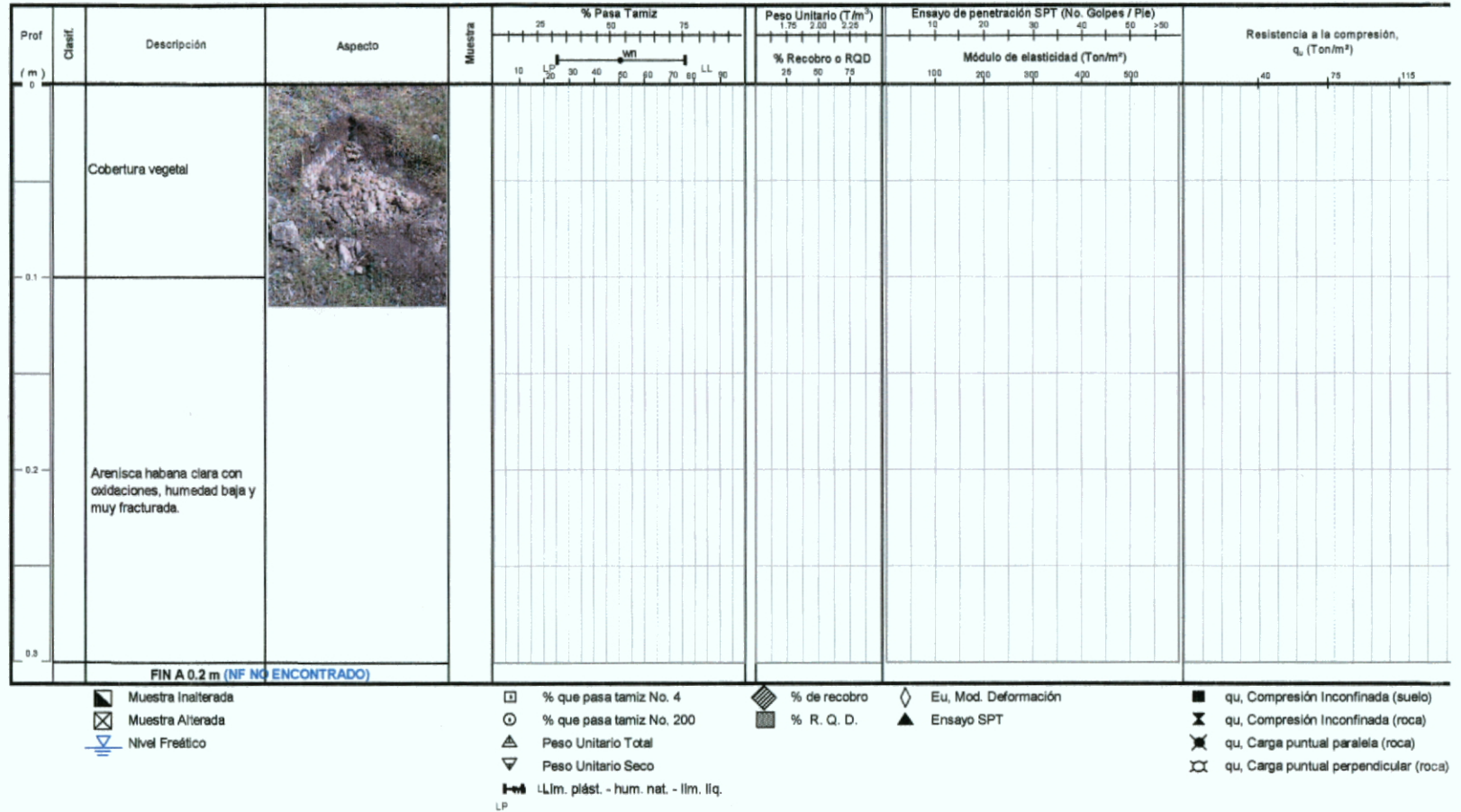
**Figura 5-10 Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 4**

**Elaboración de Diseños de Obras en Sitios Afectados por Emergencia debido a la Temporada de Lluvias**  
**Sitio 7 Barrio Juan Pablo Segundo Sector Gran Chaparral - Diagnóstico de Emergencia No. DI-2019**

**Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 5**

**PROYECTO:** ELABORACIÓN DE DISEÑOS DE OBRAS, PRESUPUESTOS Y ESPECIFICACIONES TÉCNICAS EN SITIOS AFECTADOS POR EMERGENCIAS DEBIDO A LA RECIENTE TEMPORADA DE LLUVIAS  
**LOCALIZACIÓN:** SITIO 7 (Gran Chaparral) FLANCO IZQUIERDO DEL DESLIZAMIENTO

**APIQUE No:** Ap-5  
**FECHA:** MARZO DE 2004



**Figura 5-11 Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 5**

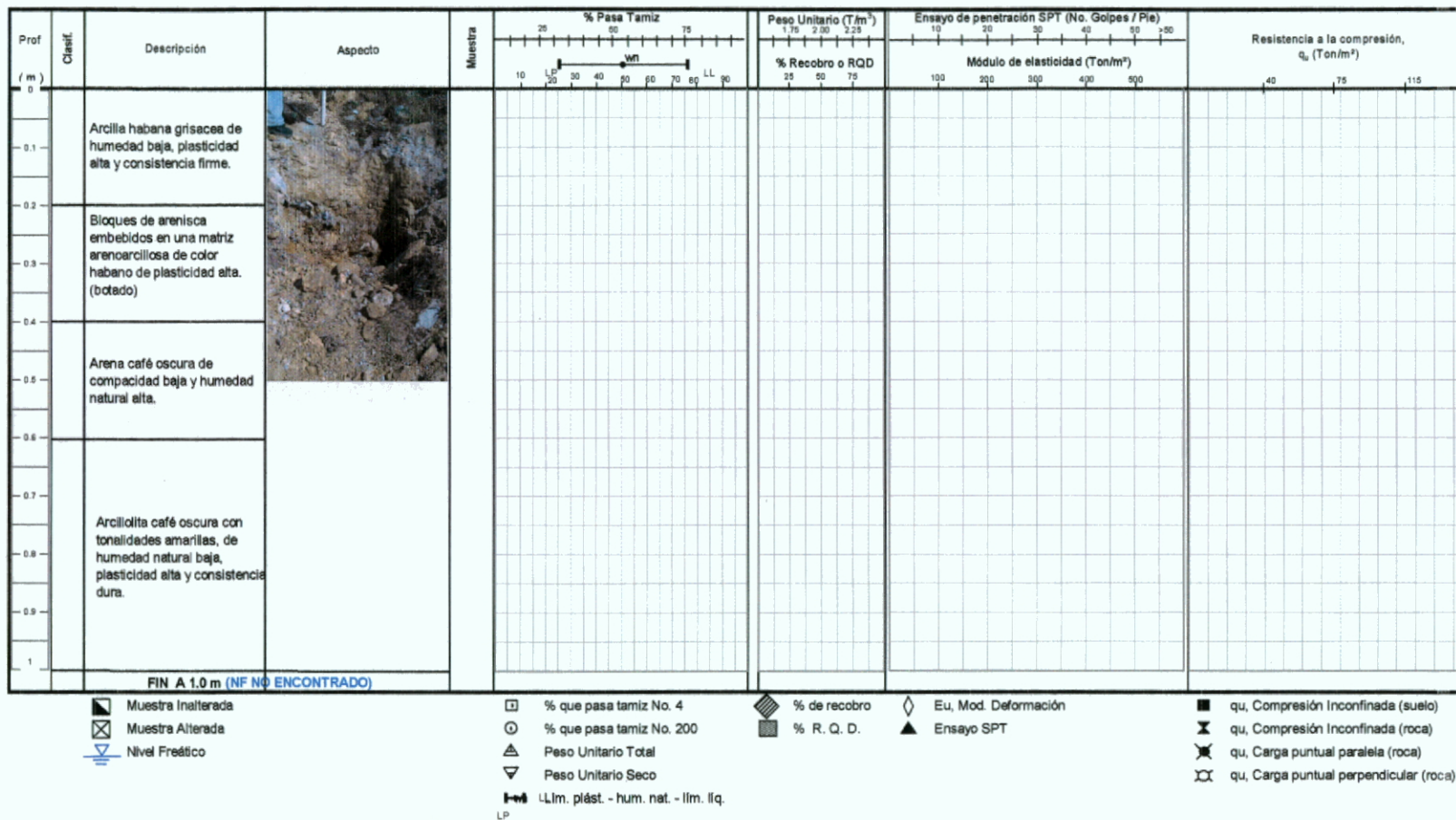
000023

**Elaboración de Diseños de Obras en Sitios Afectados por Emergencia debido a la Temporada de Lluvias**  
**Sitio 7 Barrio Juan Pablo Segundo Sector Gran Chaparral - Diagnóstico de Emergencia No. DI-2019**

**Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 6**

PROYECTO: ELABORACIÓN DE DISEÑOS DE OBRAS, PRESUPUESTOS Y ESPECIFICACIONES TÉCNICAS EN SITIOS AFECTADOS POR EMERGENCIAS DEBIDO A LA RECIENTE TEMPORADA DE LLUVIAS  
 LOCALIZACIÓN: SITIO 7 (Gran Chaparral) FLANCO DERECHO DEL DESLIZAMIENTO

APIQUE No: Ap-6  
 FECHA: MARZO DE 2004



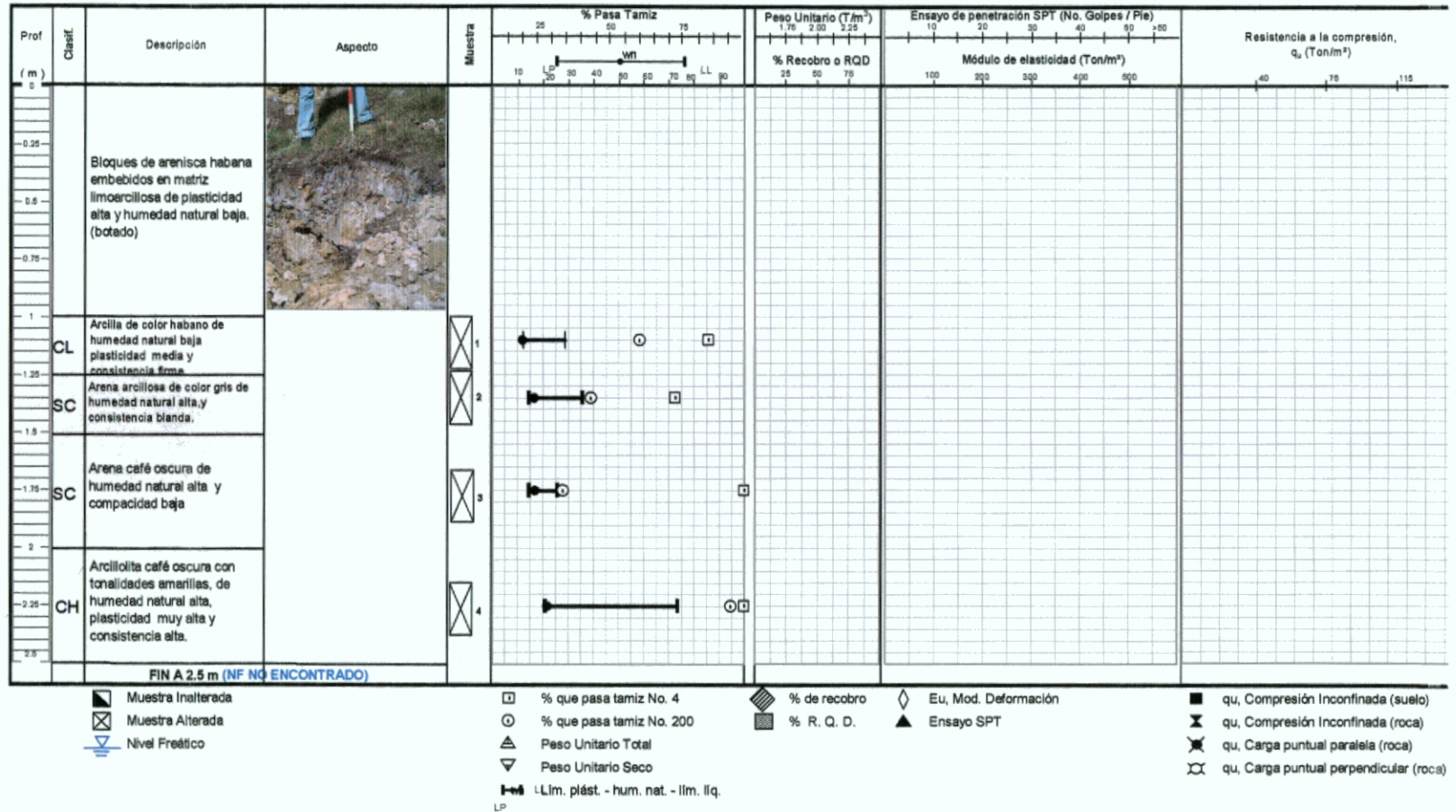
**Figura 5-12 Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 6**

**Elaboración de Diseños de Obras en Sitios Afectados por Emergencia debido a la Temporada de Lluvias**  
**Sitio 7 Barrio Juan Pablo Segundo Sector Gran Chaparral - Diagnóstico de Emergencia No. DI-2019**

**Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 7**

PROYECTO: ELABORACIÓN DE DISEÑOS DE OBRAS, PRESUPUESTOS Y ESPECIFICACIONES TÉCNICAS EN SITIOS AFECTADOS POR EMERGENCIAS DEBIDO A LA RECIENTE TEMPORADA DE LLUVIAS.  
 LOCALIZACIÓN: SITIO 7 (Gran Chaparral) FLANCO DERECHO DEL DESLIZAMIENTO

APIQUE No: Ap-7  
 FECHA: MARZO DE 2004



**Figura 5-13 Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 7**

Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 8

PROYECTO: ELABORACIÓN DE DISEÑOS DE OBRAS, PRESUPUESTOS Y ESPECIFICACIONES TÉCNICAS EN SITIOS AFECTADOS POR EMERGENCIAS DEBIDO A LA RECIENTE TEMPORADA DE LLUVIAS.  
 LOCALIZACIÓN: SITIO 7 (Gran Chaparral) FLANCO DERECHO DEL DESLIZAMIENTO

APIQUE No: Ap-8

FECHA: MARZO DE 2004

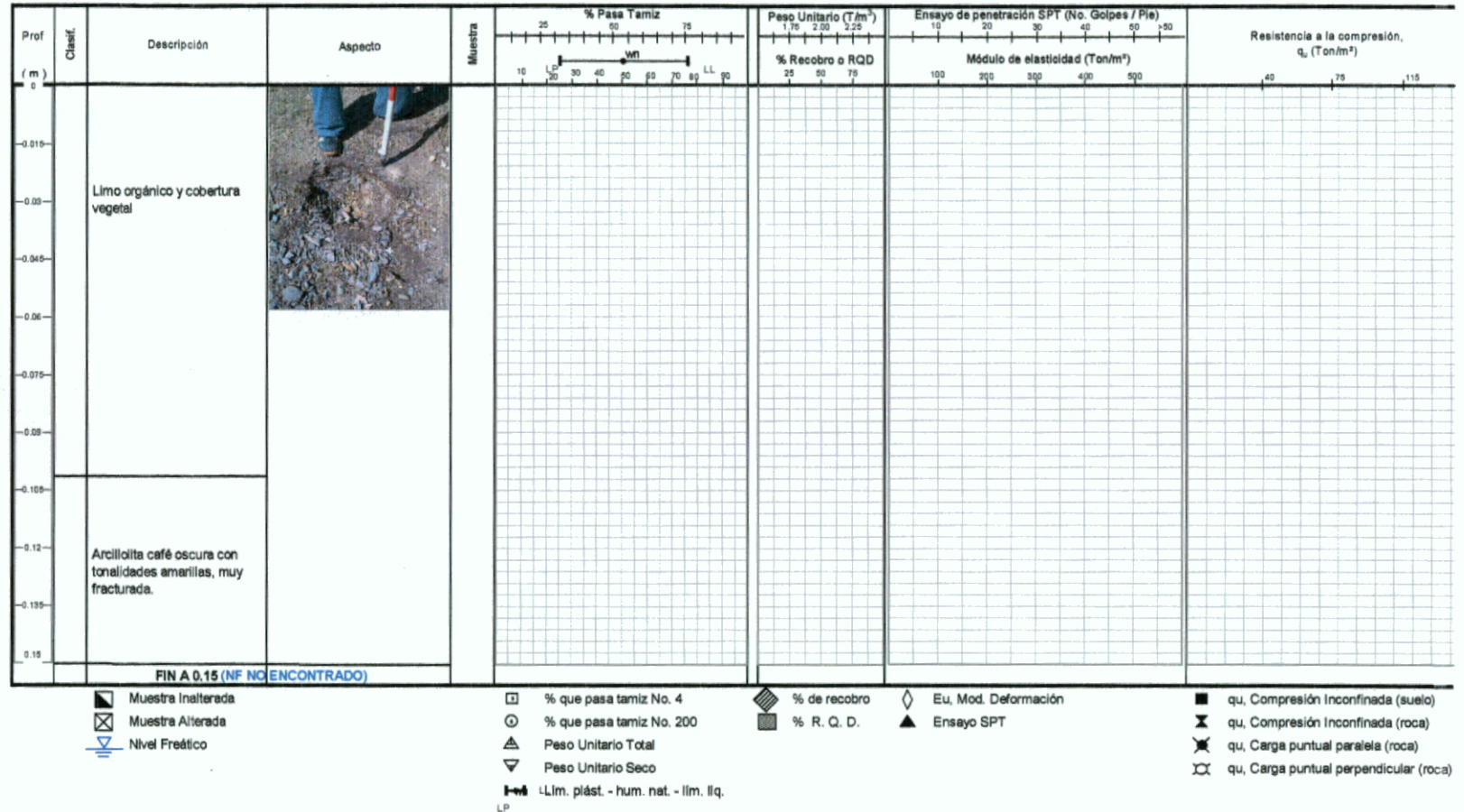


Figura 5-14 Resumen Gráfico de Propiedades Índice y Mecánicas del Apique 8

Tabla 5-1 Resultados de pruebas de campo y ensayos de laboratorio

PROYECTO: SITIO 7 - BARRIO JUAN PABLO SEGUNDO SECTOR GRAN CHAPARRAL

Nomenclatura	Tipo de exploración	Muestra					USCS	W <sub>n</sub> (%)	G (%)	A (%)	F (%)	LL (%)	LP (%)	IP (%)	γ <sub>T</sub> (Ton/m <sup>3</sup> )	γ <sub>d</sub> (Ton/m <sup>3</sup> )	Corte Directo	
		No.	Tipo	de	a	Prof. Media											c' <sub>p</sub> (Ton/m <sup>2</sup> )	φ' <sub>p</sub> (°)
AP-1	APIQUE	1	BL	1.3	1.5	1.4											6.1	30.46
AP-2	APIQUE	1	BS	0.5	0.7	0.6		6.8										
AP-2	APIQUE	2	BS	0.8	1	0.9		11.1						2.21	1.99			
AP-2	APIQUE	3	BS	1.3	1.5	1.4		7						2.53	2.37			
AP-7	APIQUE	1	BS	1	1.2	1.1	CL	12.2	14.1	27.4	58.5	28.9	12.4	16.5				
AP-7	APIQUE	2	BS	1.3	1.5	1.4	SC	16.7	27.3	33.5	39.3	35.7	14.7	21				
AP-7	APIQUE	3	BS	1.7	1.9	1.8	SC	17	0	71.8	28.2	25.8	14.7	11.1				
AP-7	APIQUE	4	BS	2.2	2.4	2.3	CH	21.9	0	5.3	94.7	73.5	21	52.5				

- USCS: Clasificación del material, según el Sistema de clasificación unificado
- W<sub>n</sub>: Contenido de humedad.
- G: Porcentaje de grava
- A: Porcentaje de arena
- F: Porcentaje de finos
- LL: Límite líquido
- LP: Límite plástico
- IP: Índice de plasticidad
- γ<sub>T</sub>: Peso unitario total.
- γ<sub>d</sub>: Peso unitario seco.
- c'<sub>p</sub>: Intercepto de cohesión (pico)
- φ'<sub>p</sub>: Ángulo de fricción interna (pico)

000032



## 6 CARACTERIZACIÓN GEOTÉCNICA

En este capítulo se relacionarán las principales propiedades geomecánicas de los suelos que se encuentran en el sitio del proyecto, y que fueron detectadas durante la exploración. Los parámetros para la caracterización de los materiales fueron extraídos de los resultados obtenidos durante la etapa de exploración y de laboratorio los cuales se presentan en las figuras 5-2 a 5-13.

### 6.1 PERFIL GEOTÉCNICO PROMEDIO

A continuación se relacionarán las principales propiedades geomecánicas de los materiales se encuentran en el subsuelo. En resumen se tienen los siguientes tipos de suelos:

- **Material 1:** Estériles de explotación de cantera compuestos por bloques de arenisca habana embebidos en matriz limo arcillosa de plasticidad alta..
- **Material 2:** Arcillolita habana grisosa de consistencia blanda humedad natural media y plasticidad media.
- **Material 3:** Arena arcillosa café oscura de plasticidad baja, humedad natural alta y compacidad baja.
- **Material 4:** Arcillolita café oscura con tonalidades amarillas de humedad natural baja, plasticidad muy alta y consistencia firme.

En la Figura 6-1 se presenta el perfil geotécnico de la Sección 1 – 1' que corresponde a la zona en la que se encuentra el escarpe generado por la pérdida de cobertura de vegetal y de protección superficial de malla mortero.

### 6.2 PROPIEDADES GEOTÉCNICAS DE LOS MATERIALES

A continuación se presentan las propiedades geotécnicas de los diferentes materiales encontrados hasta la profundidad de exploración.

#### 6.2.1 MATERIAL 1

Este material es un deposito antrópico compuesto por residuos de la antigua explotación de la cantera localizada en la zona de estudio. Presenta Bloques de arenisca habana embebidos en una matriz limo arcillosa que presenta plasticidad alta.

### 6.2.2 MATERIAL 2

Arcillolita habana con presencia de materia orgánica, contenido de humedad,  $w_n$  12.2% y plasticidad media (IP 16.5%). De acuerdo con el Sistema Unificado de Clasificación de Suelos clasifica como CL como se presenta en la Figura 6-2.

### 6.2.3 MATERIAL 3

Arena arcillosa de color café oscuro, con contenido de humedad del entre el 11.2 y el 17%. Los pesos unitarios total y seco son 2.21 Ton/m<sup>3</sup> y 1.99 Ton/m<sup>3</sup>, respectivamente. La fracción fina presenta plasticidad media (IP=11.1%) De acuerdo con el Sistema Unificado de Clasificación de Suelos clasifica como SC como se presenta en la Figura 6-2.

### 6.2.4 MATERIAL 4

Arcillolita café oscura con tonalidades amarillas, con contenido de humedad entre el 7% y el 21%, de plasticidad muy alta (IP=52%) y con pesos unitarios total y seco de 2.35 Ton/m<sup>3</sup> y 2.37 Ton/m<sup>3</sup> respectivamente. De acuerdo con el Sistema Unificado de Clasificación de Suelos clasifica como CH como se presenta en la Figura 6-2

El ángulo de fricción interna es de 30.46° (valor obtenido en ensayo de laboratorio de corte directo en condición saturada, ver ANEXO A) y el intercepto de cohesión: 0.6 Ton/m<sup>2</sup> (valor obtenido en ensayo de laboratorio de corte directo)

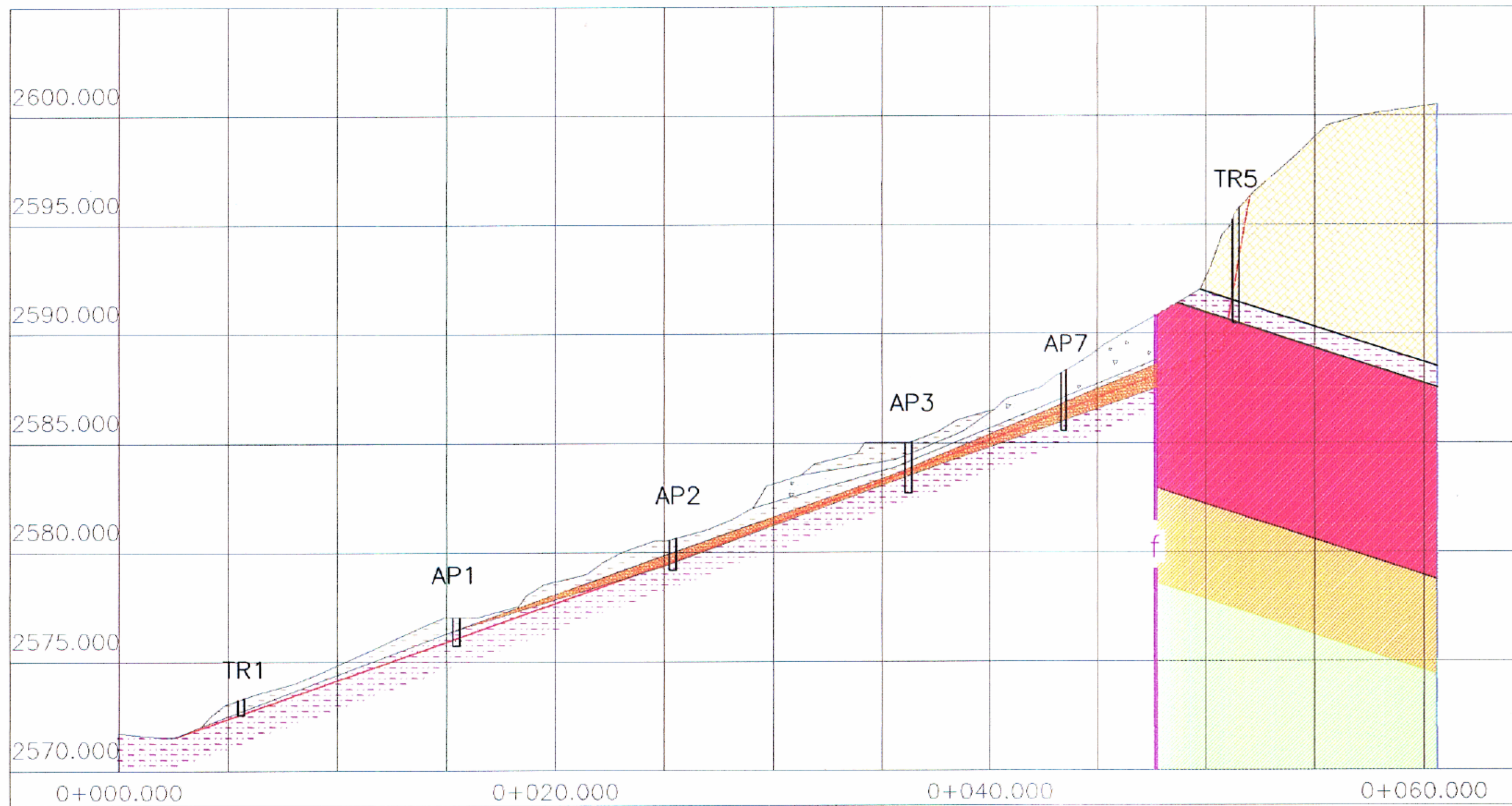


Proyecto:  
 ELABORACIÓN DE DISEÑOS DE OBRAS,  
 PRESUPUESTOS Y ESPECIFICACIONES TÉCNICAS  
 EN SITIOS AFECTADOS POR EMERGENCIA  
 DEBIDO A LA RECIENTE TEMPORADA DE  
 LLUVIAS CON PRIORIDAD EN LAS LOCALIDADES  
 DE CIUDAD BOLIVAR, USME Y RAFAEL URIBE  
 URIBE D.C.

Contiene:  
**FIGURA 6.1**  
**PERFIL GEOTÉCNICO**  
**SECCIÓN No.1**

Escala:  
 1 : 250

Fecha:  
 Marzo de 2005



PERFIL SECCION No.1

CONVENCIONES	
	Relleno compuesto por bloques de arenisca embebidos en matriz arcilolimsa de color habano grisáceo, humedad alta y plasticidad media.
	Arcilla limosa gris clara a habano con presencia de materia orgánica, humedad baja a media, plasticidad media a alta y consistencia firme.
	Arena limosa café oscura de compacidad baja y humedad natural alta.
	Arcilloлита café oscura, de humedad baja a alta, plasticidad alta y consistencia firme.
	Arenisca cuarzosa habano clara con intercalaciones delgadas de arcilloлитas grises.
	AP2 Apique o Trinchera
	Superficie de falla asumida.
	Falla geológica

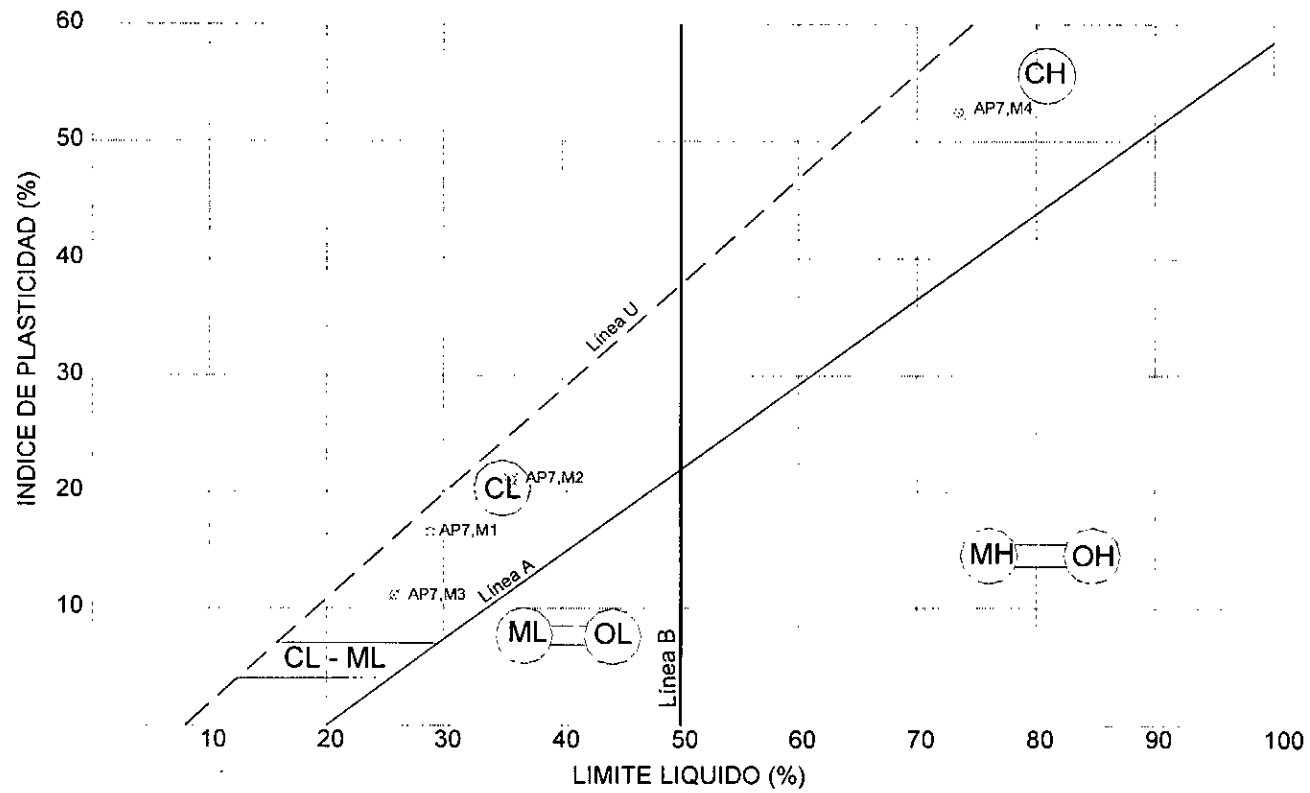


Figura 6-2 Carta de Plasticidad

000036

## 7 ANÁLISIS GEOTÉCNICOS

Para la sección de análisis y con base en la información topográfica, geológica, de exploración del subsuelo y ensayos de laboratorio se evaluó mediante equilibrio límite la estabilidad del talud con la geometría obtenida luego de la reconfiguración generada con el retiro de materiales sueltos hasta la superior de la ladera, la cual para condiciones estáticas y secas presenta un factor de seguridad de inferior a 1.0 por lo cual se propone la construcción de un muro en gaviones enterrado en la pata del material reconfigurado en la parte superior del talud.

Los análisis de la solución propuesta muestran que para la condición estática y no drenada el factor de seguridad es de 2.52 el cual se disminuye hasta 1.7 para un sismo con aceleración horizontal de 0.24 g. Los resultados de dichos análisis se muestran en el ANEXO B.

Cabe anotar que los análisis de estabilidad mencionados anteriormente se realizaron para el caso supuesto de saturación total de la ladera debido a aportes de aguas observados de la parte superior del talud durante los trabajos de campo.

Sin embargo y teniendo en cuenta la disminución de la competencia mecánica de los materiales arcillosos presentes en la zona bajo al influencia del agua se establece que la conformación del talud debe estar acompañada por medidas tendientes a controlar las aguas de escorrentía y proteger la superficie de corte del terreno con el fin de evitar la infiltración de aguas en el terreno y el consecuente ablandamiento de los materiales.

## 8 PARÁMETROS SÍSMICOS DE DISEÑO

De acuerdo con la "Microzonificación Sísmica de Santa Fé de Bogotá", el área de estudio se localiza en la Zona 1 que corresponden a la Zona de Cerros. Para efectos de evaluar estabilidad de los taludes se recomienda emplear una aceleración horizontal máxima de  $A_{Hmax} = 0.24g$ .

## 9 MEDIDAS CORRECTIVAS RECOMENDADAS

De acuerdo con la información recopilada en campo y los análisis elaborados y mostrados a lo largo del presente informe se muestran aquí las obras recomendadas para la estabilización de la zona de estudio.

## 9.1 RECONFORMACIÓN Y EMPRADIZACIÓN

Como obras de estabilización se recomienda reconformación de la zona afectada por el movimiento mediante el retiro de los materiales sueltos hasta la parte superior de la ladera, como se muestra en el plano de obras. Dicha reconformación debe ser complementada por empradización con cespedón no solo de la zona afectada por las obras sino en general en toda el área de la ladera. Dada la alta susceptibilidad a la acción del agua de la arcillolita expuesta luego de la reconformación se recomienda mantener el menor tiempo posible el terreno expuesto antes de la empradización y controlar las cantidades de agua empleadas para el riego del cespedón.

Para el cálculo de las cantidades de transporte de materiales sobrantes de la excavación hasta su disposición final se asumió una distancia de viaje de 20km. La cual deberá ser ajustada por la interventoría en el momento de realizarse la obra con base en los sitios autorizados para este tipo de actividades.

## 9.2 OBRAS DE CONTENCIÓN

La reconformación anteriormente mencionada debe ser complementada en una primera etapa con la construcción de un muro de gaviones con contrafuertes cada dos metros diseñado con la doble función de estabilizar y drenar la masa suelta de la parte superior del talud. Dicho muro debe estar recubierto en la parte posterior con geotextil NT-2000 y en la fundación con geomembrana PVC calibre 0.75mm de manera que conduzca el agua hasta una caja de recolección en concreto que a su vez entrega a canales flexibles.

En una segunda etapa de esta obra se recomienda la construcción de un muro de gaviones de dos niveles localizado en la zona aledaña al flanco derecho del deslizamiento con el fin de controlar la estabilidad del talud paralelo a la actual cuneta y controlar así la caída de materiales y posible falla funcional de la obra de drenaje.

De otro lado, en una tercera etapa final se propone como obra de protección de las viviendas de la parte baja ante la eventual caída de cualquier tipo de material terreo desde la parte alta, el complemento del muro de la segunda etapa hasta el talud recubierto con malla concreto perneado. Dicho muro sería construido de dos niveles y localizado paralelo a la actual cuneta en concreto.

## 9.3 OBRAS DE DRENAJE

Finalmente y como complemento a las obras de reconformación y estabilización se recomienda la construcción de drenes horizontales de 15m de longitud en la parte alta del talud de manera que se controlen las aguas subsuperficiales que puedan aflorar.

De otro lado y como medida de control de escorrentía superficial se recomienda la construcción de una rejilla en concreto que permita la incorporación de aguas provenientes de la zona habitada en la parte superior del talud a la cuneta de concreto existente además se propone un canal perimetral flexible elaborado con bolsas de polipropileno rellenas con suelo cemento, localizado en la pata del recubrimiento actual y

en los flancos del deslizamiento, así como en los descoles de los drenes hasta las obras de entrega.

En el ANEXO E y ANEXO D se presentan los planos de las obras recomendadas y las especificaciones técnicas de construcción, respectivamente

En el ANEXO C se presenta las cantidades de obra y presupuesto de las medidas recomendadas.

## 10 LIMITACIONES

Los resultados, conclusiones y recomendaciones fueron obtenidos a partir de la información recopilada y de los resultados de los sondeos manuales, trincheras y ensayos de laboratorio ejecutados en febrero de 2005.

Debido al carácter puntual de la exploración, y a la variabilidad del subsuelo, en caso de encontrarse condiciones del subsuelo diferentes a las descritas en este informe durante el proceso de construcción de las obras, se deberá avisar al ingeniero geotecnista para realizar las modificaciones que sean necesarias.

## 11 BIBLIOGRAFÍA

- AIS, Asociación Colombiana de Ingeniería Sísmica (1998), "Normas Colombianas de diseño y construcción sismo resistente".
- INGEOMINAS. "Microzonificación Sísmica de Santa Fé de Bogotá" (1997)
- BOWLES, J.E., (1997), "Foundation analysis and design". Mc Graw Hill International Editions, fifth edition. Singapore.
- DAS B., (2001), "Principios de ingeniería de cimentaciones". International Thomson Editores, cuarta edición. Mexico, 2001.
- HUNT. R.(1986) "Geotechnical Engineering Techniques and Practices" Mac Graw Hill, Primera edición, USA 1986.
- INGETEC S.A. (1998) "Estudios y Diseños de Estabilidad de Taludes, Control de Erosión y Manejo de Aguas para la Estabilización de Diferentes Sitios en Ciudad Bolívar Santafé de Bogotá – Informe Final Sitio 1-1 Barrio Juan Pablo Segundo Sector Gran Chaparral", Estudio elaborado para el Fondo para la Prevención y Atención de Emergencias (FOPAE), Bogota 1998.

**ANEXO A**  
**RESULTADOS ENSAYOS DE LABORATORIO**

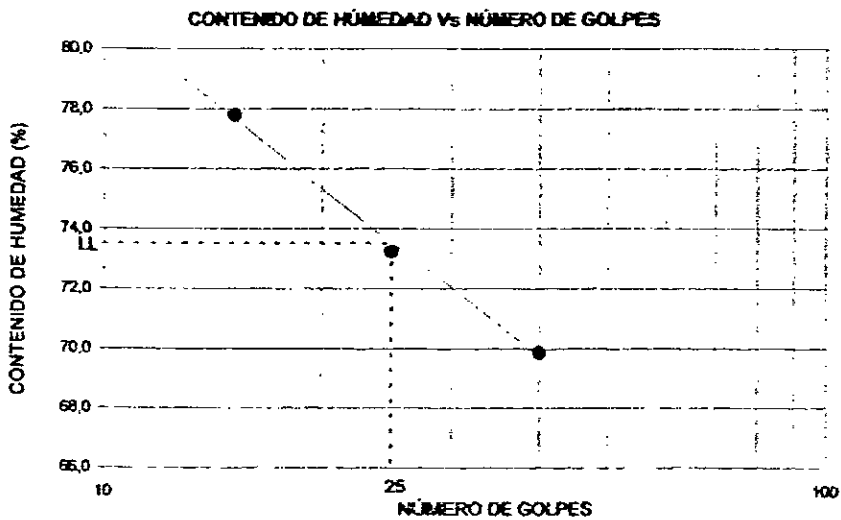


PROYECTO : SITIO 7 - BARRIO JUAN PABLO SEGUNDO SECTOR GRAN CHAPARRAL FECHA ENSAYO: 2005-03-23  
 CLIENTE : CONSORCIO L.G.R. ORDEN DE TRABAJO No. 2724  
 CÓDIGO : 0869 ORDEN DE COMPUTADOR No. 1800

APIQUE: 7 MUESTRA: 4 PROFUNDIDAD: - m.  
 DESCRIPCIÓN: Arcilla de color habano, plasticidad alta.  
 OBSERVACIONE: Ensayo realizado a humedad natural.

Cazuela #2	LÍMITE LÍQUIDO			LÍMITE PLÁSTICO			CONTENIDO DE HUMEDAD
	Golpes	40	25	15	-	-	
Recipiente No.	60	61	69	23	28	29	B31
P <sub>1</sub> (g)	27,56	29,93	30,42	15,48	15,38	16,15	212,00
P <sub>2</sub> (g)	18,80	19,80	19,87	13,90	13,82	14,37	180,00
P <sub>3</sub> (g)	6,26	5,97	6,31	6,32	6,31	6,06	33,99
W (%)	68,9	73,2	77,8	20,8	20,8	21,4	21,9

LÍMITE LÍQUIDO	73,5	CLASIFICACION U.S.C.S PASA T-40	CH
LÍMITE PLÁSTICO	21,0	INDICE DE LIQUIDEZ	0,017
INDICE DE PLASTICIDAD	52,5	INDICE DE CONSISTENCIA	0,983
CLASIFICACION U.S.C.S. GENERAL	CH	INDICE DE FLUIDEZ	18,654



Peso de la muestra inicial (g)	-
Peso retenido en el tamiz # 40 (g)	-
Porcentaje retenido en el tamiz # 40	-

P<sub>1</sub> = Peso del recipiente mas muestra húmeda      P<sub>2</sub> = Peso del recipiente mas muestra seca      P<sub>3</sub> = Peso del recipiente  
 W = Contenido de humedad de la muestra

REVISÓ Y APROBÓ

*Gregorio Rojas Rojas*  
GREGORIO ROJAS ROJAS  
SUBGERENTE TÉCNICO

Los resultados presentados corresponden únicamente a la muestra sometida a ensayo.

El laboratorio no asume responsabilidad alguna por la reproducción total de este documento sin la debida autorización escrita de la SUBGERENCIA TÉCNICA.

OFICINAS Y LABORATORIO: Calle 80 No. 51 - 64 Tels. 225 47 60 830 04 73 Telefax 543 85 20

Bogotá, D.C. - Colombia

REPORTE DE ENSAYO: TR-800LL(AP7-AM)

E-mail: suelosypavimentos@sky.net.co

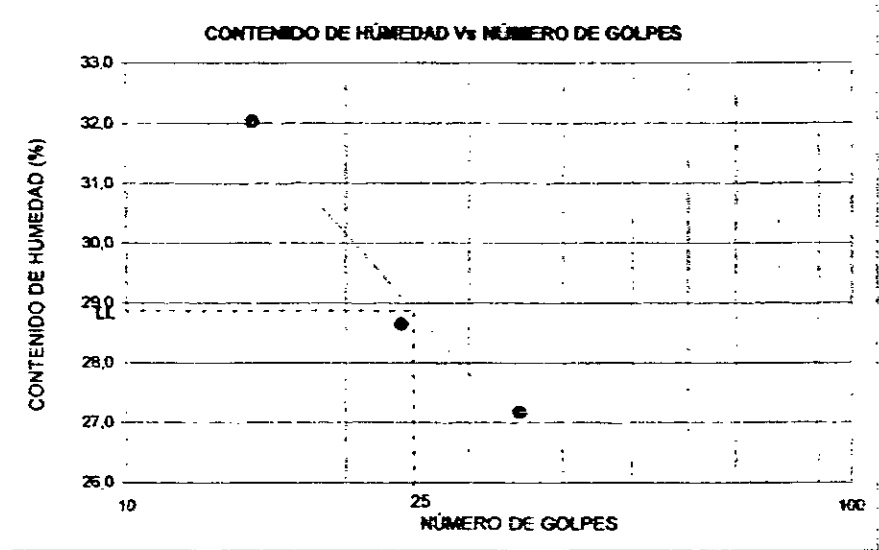
PROYECTO : SITIO 7 - BARRIO JUAN PABLO SEGUNDO SECTOR GRAN CHAPARRAL FECHA ENSAYO: 2005-03-23  
 CLIENTE : CONSORCIO I.G.R. ORDEN DE TRABAJO No. 2724  
 CÓDIGO : 0869 ORDEN DE COMPUTADOR No. 1800

APIQUE: 7 MUESTRA: 1 PROFUNDIDAD: - m.

DESCRIPCIÓN : Arcilla areno gravosa de color habano, con raíces, plasticidad baja.  
 OBSERVACIONE Ensayo realizado a la muestra que pasa el tamiz #40, secada al aire.

Cazuela #2	LÍMITE LÍQUIDO			LÍMITE PLÁSTICO			CONTENIDO DE HUMEDAD
Golpes	35	24	15	-	-	-	-
Recipiente No.	23	28	83	85	106	119	B70
P <sub>1</sub> (g)	31,17	29,57	36,70	16,03	16,24	16,06	245,10
P <sub>2</sub> (g)	25,86	24,39	29,22	14,90	15,16	14,83	222,70
P <sub>3</sub> (g)	6,32	6,31	5,87	5,46	6,39	5,23	39,10
W (%)	27,2	28,7	32,0	12,0	12,3	12,8	12,2

LÍMITE LÍQUIDO	28,9	CLASIFICACION U.S.C.S PASA T-40	CL
LÍMITE PLÁSTICO	12,4	ÍNDICE DE LIQUIDEZ	-0,010
ÍNDICE DE PLASTICIDAD	16,5	ÍNDICE DE CONSISTENCIA	1,010
CLASIFICACION U.S.C.S. GENERAL	CL	ÍNDICE DE FLUIDEZ	13,205



Peso de la muestra inicial (g)	367,1
Peso retenido en el tamiz # 40 (g)	206,6
Porcentaje retenido en el tamiz # 40	56,3

P<sub>1</sub> = Peso del recipiente mas muestra húmeda      P<sub>2</sub> = Peso del recipiente mas muestra seca      P<sub>3</sub> = Peso del recipiente  
 W = Contenido de humedad de la muestra

REVISÓ Y APROBÓ  
 GREGORIO ROJAS ROJAS  
 SUBGERENTE TÉCNICO

PROYECTO : SITIO 7 - BARRIO JUAN PABLO SEGUNDO SECTOR GRAN CHAPARRAL FECHA ENSAYO: 2005-03-23  
 CLIENTE : CONSORCIO I.G.R. ORDEN DE TRABAJO No. 2724  
 CÓDIGO : 0869 ORDEN DE COMPUTADOR No. 1800

APIQUE: 7 MUESTRA: 2 PROFUNDIDAD: - m.  
 DESCRIPCIÓN: Arena arcillo gravosa de color habano claro.  
 OBSERVACIONE: Ensayo realizado a la muestra que pasa el tamiz #40, secada al aire.

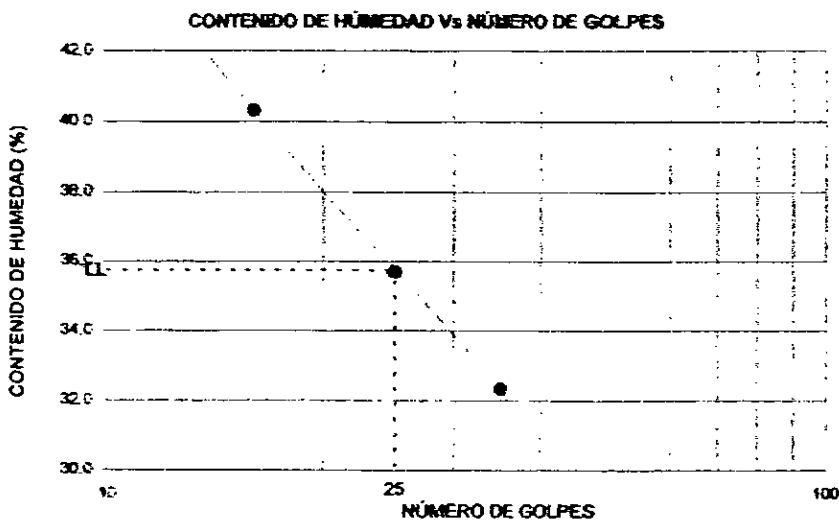
Cazuela #2	LÍMITE LÍQUIDO			LÍMITE PLÁSTICO			CONTENIDO DE HUMEDAD
Golpes	35	25	16	-	-	-	-
Recipiente No.	10	20	82	80	89	93	B17
P <sub>1</sub> (g)	29,61	29,01	36,24	16,97	15,27	15,40	236,80
P <sub>2</sub> (g)	23,90	23,10	27,55	15,60	14,11	14,18	208,40
P <sub>3</sub> (g)	6,24	6,54	5,99	6,20	6,17	6,02	37,83
W (%)	32,3	35,7	40,3	14,6	14,6	15,8	16,7

LÍMITE LÍQUIDO  
 LÍMITE PLÁSTICO  
 ÍNDICE DE PLASTICIDAD  
 CLASIFICACION U.S.C.S. GENERAL

35,7
14,7
21,0
SC

CLASIFICACION U.S.C.S PASA T-40  
 ÍNDICE DE LIQUIDEZ  
 ÍNDICE DE CONSISTENCIA  
 ÍNDICE DE FLUIDEZ

CL
0,092
0,909
23,454



Peso de la muestra inicial (g)	412,8
Peso retenido en el tamiz # 40 (g)	244,0
Porcentaje retenido en el tamiz # 40	59,1

P<sub>1</sub> = Peso del recipiente mas muestra húmeda  
 P<sub>2</sub> = Peso del recipiente mas muestra seca  
 P<sub>3</sub> = Peso del recipiente  
 W = Contenido de humedad de la muestra

REVISÓ Y APROBÓ

*Gregorio Rojas Rojas*  
 GREGORIO ROJAS ROJAS  
 SUBGERENTE TÉCNICO

Los resultados presentados corresponden únicamente a la muestra sometida a ensayo.

El laboratorio no asume responsabilidad alguna por la reproducción total de este documento sin la debida autorización escrita de la SUBGERENCIA TÉCNICA.

OFICINAS Y LABORATORIO: Calle 80 No. 51 - 64 Tels. 225 47 60 830 04 73 Telefax 543 85 26

Bogotá, D.C. - Colombia

E - mail: suelosypavimentos@sky.net.co

PROYECTO : SITIO 7 - BARRIO JUAN PABLO SEGUNDO SECTOR GRAN CHAPARRAL FECHA ENSAYO: 2005-03-23  
 CUENTE : CONSORCIO I.G.R. ORDEN DE TRABAJO No. 2724  
 CÓDIGO : 0869 ORDEN DE COMPUTADOR No. 1800

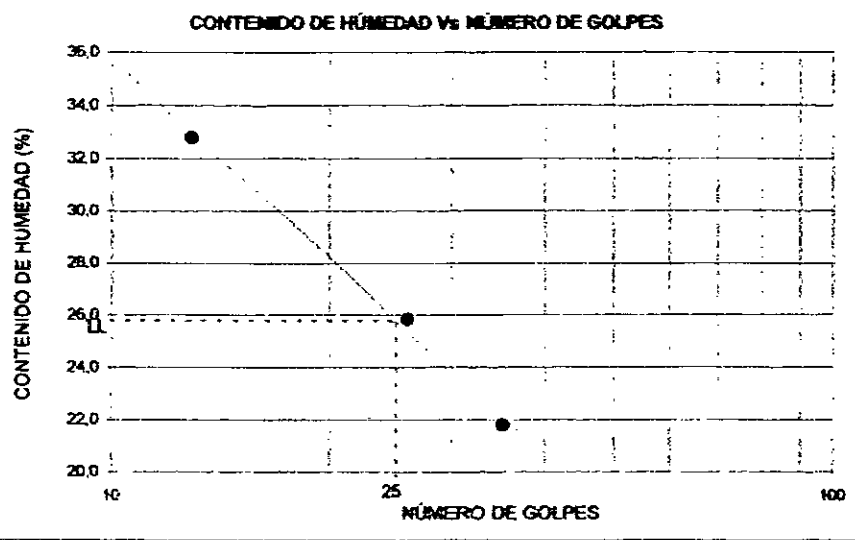
APIQUE: 7 MUESTRA: 3 PROFUNDIDAD: - m.

DESCRIPCIÓN: Arena arcillosa de color amarillo claro.

OBSERVACIONE Ensayo realizado a la muestra que pasa el tamiz #40, secada al aire.

Cazuela #2	LÍMITE LÍQUIDO			LÍMITE PLÁSTICO			CONTENIDO DE HUMEDAD
Golpes	35	26	13	-	-	-	-
Recipiente No.	12	32	59	9	40	87	B114
P <sub>1</sub> (g)	28,98	24,32	38,15	14,88	16,23	16,29	171,40
P <sub>2</sub> (g)	24,89	20,54	30,19	13,75	14,91	14,98	152,00
P <sub>3</sub> (g)	6,12	5,91	5,91	5,97	5,96	6,23	38,14
W (%)	21,8	25,8	32,8	14,5	14,7	15,0	17,8

LÍMITE LÍQUIDO	25,8	CLASIFICACION U.S.C.S PASA T-40	CL
LÍMITE PLÁSTICO	14,7	ÍNDICE DE LIQUIDEZ	0,206
ÍNDICE DE PLASTICIDAD	11,1	ÍNDICE DE CONSISTENCIA	0,789
CLASIFICACION U.S.C.S. GENERAL	SC	ÍNDICE DE FLUIDEZ	25,560



Peso de la muestra inicial (g)	206,6
Peso retenido en el tamiz # 40 (g)	67,7
Porcentaje retenido en el tamiz # 40	32,8

P<sub>1</sub> = Peso del recipiente mas muestra húmeda      P<sub>2</sub> = Peso del recipiente mas muestra seca      P<sub>3</sub> = Peso del recipiente  
 W = Contenido de humedad de la muestra

REVISÓ Y APROBÓ *Gregorio Rojas*  
 GREGORIO ROJAS ROJAS  
 SUBGERENTE TÉCNICO

PROYECTO : SITIO 7 - BARRIO JUAN PABLO SEGUNDO SECTOR GRAN CHAPARRA FECHA ENSAYO: 2005-03-23  
 CLIENTE : CONSORCIO I.G.R. ORDEN DE TRABAJO No. 2724  
 CÓDIGO : 0869 ORDEN DE COMPUTADOR No. 1800

APIQUE: 7 MUESTRA: 1 PROFUNDIDAD: - m.  
 DESCRIPCIÓN: Arcilla arenosa gravosa de color habano, con raices, plasticidad baja.  
 OBSERVACIONE: Ninguna.

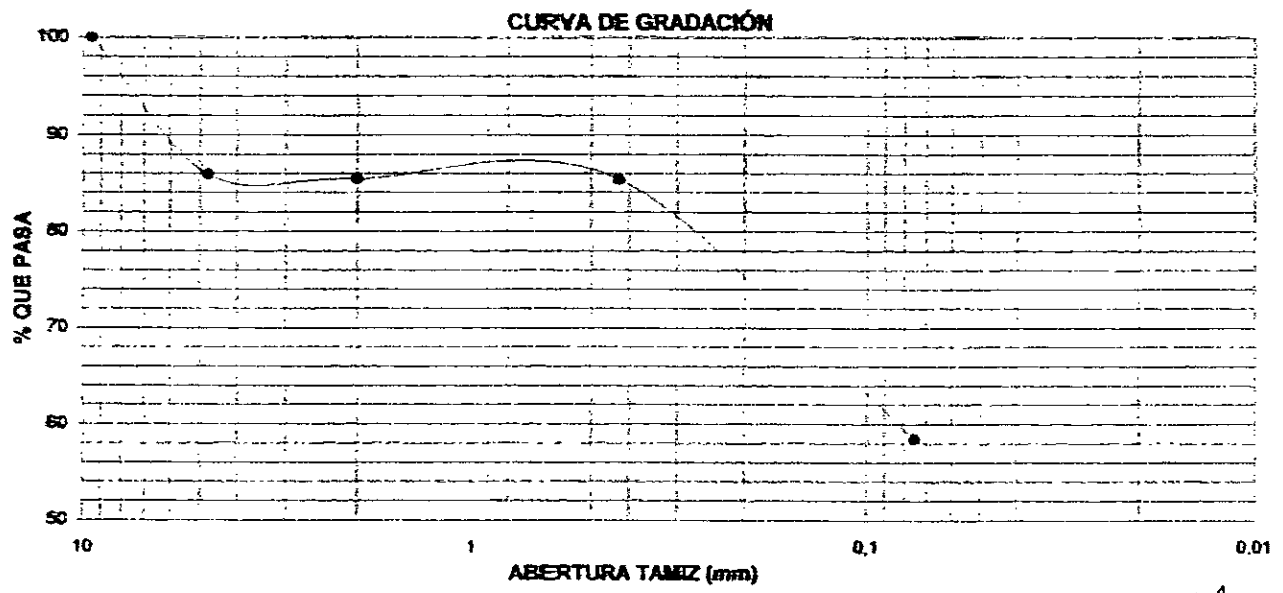
Peso total de la muestra seca	183,60	Suma pesos retenidos	76,20
Peso muestra lavado sobre tamiz 200	76,30	Error%	0,13

TAMIZ	PESO RETENIDO (g)	PESO RETENIDO CORREGIDO	% RETENIDO	% PASA
3/8"				100,0
N 4	25,8	25,8	14,1	85,9
N10	0,8	0,8	0,4	85,5
N40	0,2	0,2	0,1	85,4
N200	49,3	49,4	26,9	58,5
FONDO	0,1	0,1	58,5	-
	76,2	76,3		

CONTENIDO DE HUMEDAD	
Recipiente	B70
P <sub>1</sub> (g)	245,10
P <sub>2</sub> (g)	222,70
P <sub>3</sub> (g)	39,10
Humedad (%)	12,2%

GRAVA	14,1	%
ARENA	27,4	%
FINOS	58,5	%
Clasifica	CL	

P1 = Peso del recipiente mas muestra húmeda      P2 = Peso del recipiente mas muestra seca      P3 = Peso del recipiente



REVISÓ Y APROBÓ  
  
**REGORIO ROJAS ROJAS**  
 SUBGERENTE TÉCNICO

**PROYECTO :** SITIO 7 - BARRIO JUAN PABLO SEGUNDO SECTOR GRAN CHAPARRA **FECHA ENSAYO:** 2005-03-23  
**CLIENTE :** CONSORCIO I.G.R. **ORDEN DE TRABAJO No.** 2724  
**CÓDIGO :** 0869 **ORDEN DE COMPUTADOR No.** 1800

**APIQUE:** 7 **MUESTRA :** 2 **PROFUNDIDAD:** - m.  
**DESCRIPCIÓN :** Arena arcillo gravosa de color habano claro.  
**OBSERVACIONE:** Ninguna.

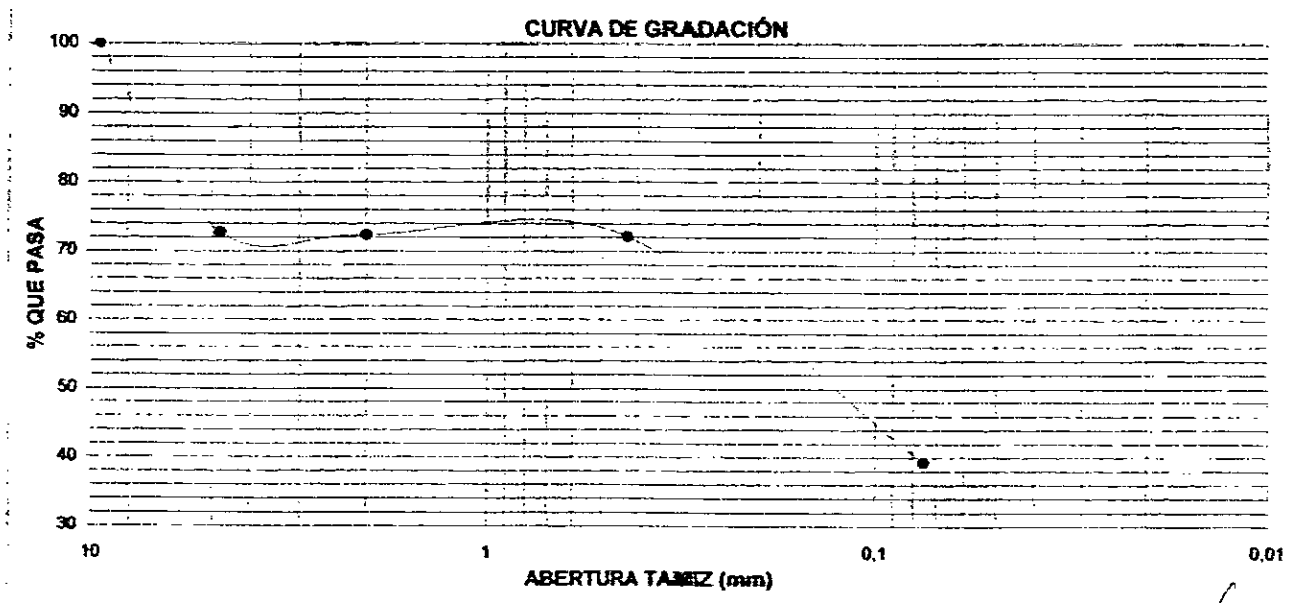
Peso total de la muestra seca	170,57	Suma pesos retenidos	103,80
Peso muestra lavado sobre tamiz 200	103,80	Error%	0,00

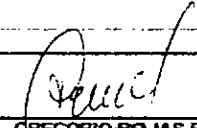
TAMIZ	PESO RETENIDO (g)	PESO RETENIDO CORREGIDO	% RETENIDO	%PASA
3/8"				100,0
N 4	46,5	46,5	27,3	72,7
N10	0,6	0,6	0,4	72,4
N40	0,5	0,5	0,3	72,1
N200	56,0	56,0	32,8	39,3
FONDO	0,2	0,2	39,3	-
	103,8	103,8		

CONTENIDO DE HUMEDAD	
Recipiente	B17
P <sub>1</sub> (g)	236,80
P <sub>2</sub> (g)	208,40
P <sub>3</sub> (g)	37,83
Humedad (%)	16,7%

GRAVA	27,3	%
ARENA	33,5	%
FINOS	39,3	%
Clasifica	<b>SC</b>	

P1 = Peso del recipiente mas muestra húmeda      P2 = Peso del recipiente mas muestra seca      P3 = Peso del recipiente



REVISÓ Y APROBÓ   
**GREGORIO ROJAS ROJAS**  
 SUBGERENTE TÉCNICO



SUELOS Y PAVIMENTOS  
GREGORIO ROJAS & CIA LTDA.

GRANULOMETRÍA POR  
TAMIZADO  
(NTC 1522)

Industria y Comercio  
ACREDITADO  
No. 2192 de 1998

Referencia  
SYP-PL-ST-F013

Revisión  
001

Página 1 de 1

PROYECTO : SITIO 7 - BARRIO JUAN PABLO SEGUNDO SECTOR GRAN CHAPARRA FECHA ENSAYO: 2005-03-23  
 CLIENTE : CONSORCIO I.G.R. ORDEN DE TRABAJO No. 2724  
 CÓDIGO : 0869 ORDEN DE COMPUTADOR No. 1800

APIQUE: 7 MUESTRA: 3 PROFUNDIDAD: - m.  
 DESCRIPCIÓN: Arena arcillosa de color amarillo claro.  
 OBSERVACIONE: Ninguna.

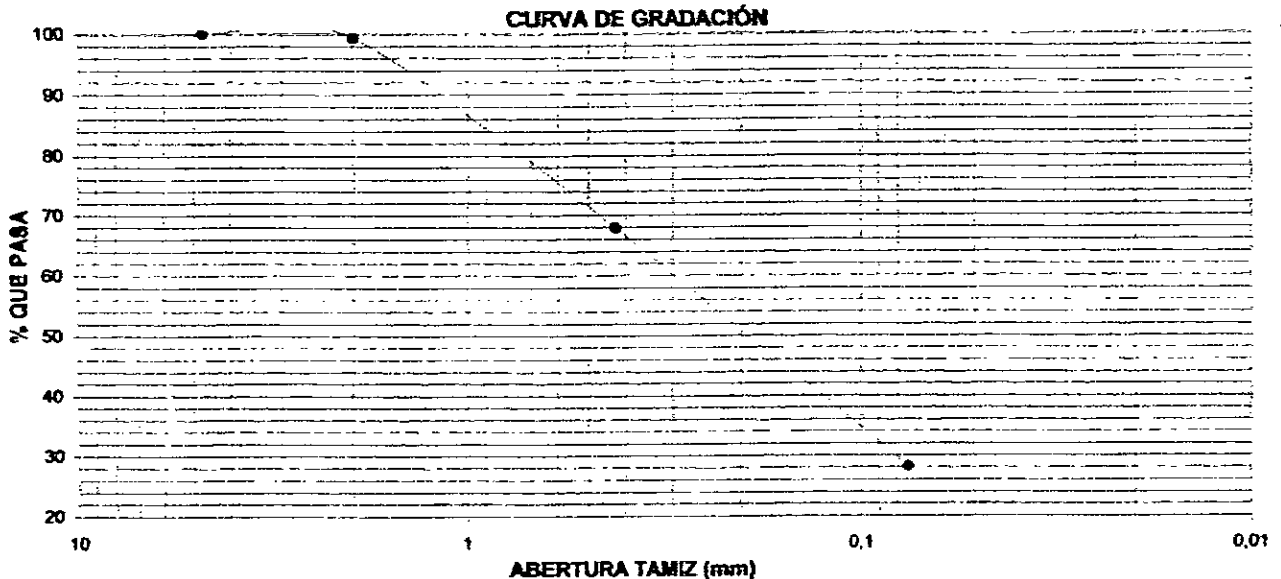
Peso total de la muestra seca	113,86	Suma pesos retenidos	82,00
Peso muestra lavado sobre tamiz 200	82,10	Error%	0,12

TAMIZ	PESO RETENIDO (g)	PESO RETENIDO CORREGIDO	% RETENIDO	%PASA
3/8"				
N 4				100,0
N10	0,8	0,8	0,7	99,3
N40	35,7	35,7	31,4	67,9
N200	45,2	45,3	39,7	28,2
FONDO	0,3	0,3	28,2	-
	82,0	82,1		

CONTENIDO DE HUMEDAD	
Recipiente	B114
P <sub>1</sub> (g)	171,40
P <sub>2</sub> (g)	152,00
P <sub>3</sub> (g)	38,14
Humedad (%)	17,9%

GRAVA	0,0	%
ARENA	71,8	%
FINOS	28,2	%
Clasifica	SC	

P1 = Peso del recipiente mas muestra húmeda      P2 = Peso del recipiente mas muestra seca      P3 = Peso del recipiente



REVISÓ Y APROBÓ

*Gregorio Rojas Rojas*  
GREGORIO ROJAS ROJAS  
SUBGERENTE TÉCNICO

Los resultados presentados corresponden únicamente a la muestra sometida a ensayo.

El laboratorio no asume responsabilidad alguna por la reproducción total de éste documento sin la debida autorización escrita de la SUBGERENCIA TÉCNICA.

OFICINAS Y LABORATORIO. Calle 80 No. 51 - 64 Tels. 225 47 60 630 04 73 Telefax 543 85 20

Bogotá, D.C. - Colombia

E-mail: suelosypavimentos@sky.net.co

PROYECTO : SITIO 7 - BARRIO JUAN PABLO SEGUNDO SECTOR GRAN CHAPARRA FECHA ENSAYO: 2005-03-23  
 CLIENTE : CONSORCIO I.G.R. ORDEN DE TRABAJO No. 2724  
 CÓDIGO : 0869 ORDEN DE COMPUTADOR No. 1800

APIQUE: 7 MUESTRA: 4 PROFUNDIDAD: - m.  
 DESCRIPCIÓN: Arcilla de color habano, plasticidad alta.  
 OBSERVACIONE: Ninguna.

Peso total de la muestra seca	146,01	Suma pesos retenidos	7,70
Peso muestra lavado sobre tamiz 200	7,70	Error%	0,00

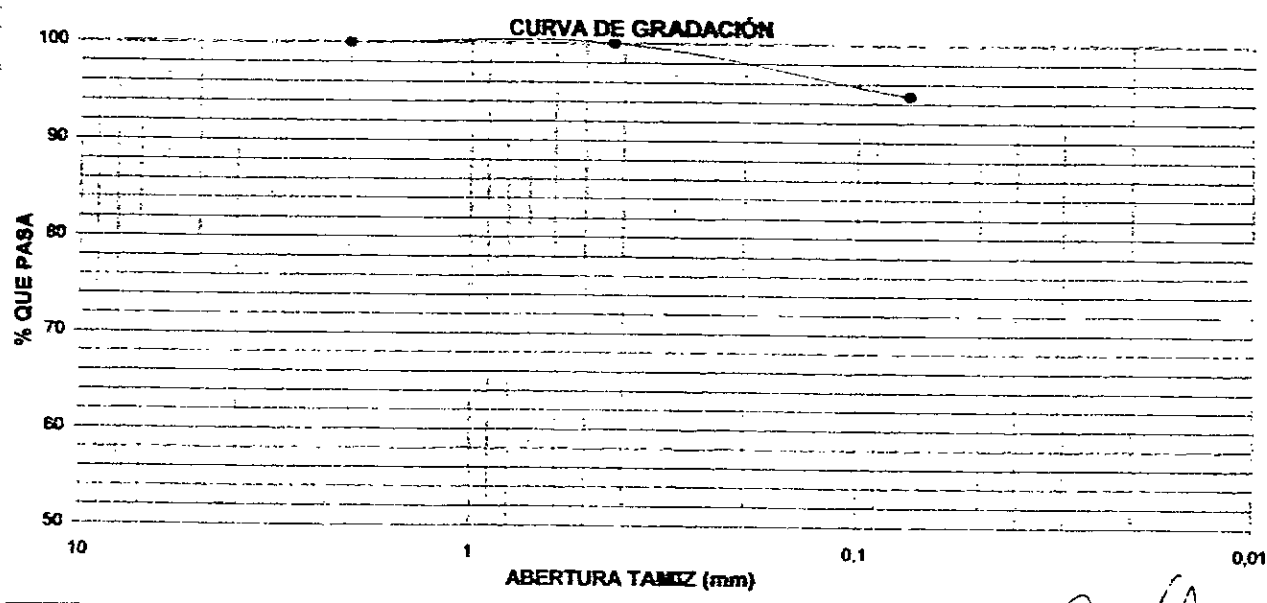
TAMIZ	PESO RETENIDO (g)	PESO RETENIDO CORREGIDO	% RETENIDO	%PASA
3/8"				
N 4				
N10				
N40				100,0
N200	7,7	7,7	5,3	94,7
FONDO	0,0	0,0	94,7	-
	7,7	7,7		

**CONTENIDO DE HUMEDAD**

Recipiente	B31
P <sub>1</sub> (g)	212,00
P <sub>2</sub> (g)	180,00
P <sub>3</sub> (g)	33,99
Humedad (%)	21,9%

GRAVA	0,0	%
ARENA	5,3	%
FINOS	94,7	%
Clasifica	CH	

P1 = Peso del recipiente mas muestra húmeda      P2 = Peso del recipiente mas muestra seca      P3 = Peso del recipiente



REVISÓ Y APROBÓ  
 GREGORIO ROJAS ROJAS  
 SUBGERENTE TÉCNICO



PROYECTO : SITIO 7 - BARRIO JUAN PABLO SEGUNDO SECTOR GRAN CHAPARRI FECHA ENSAYO: 2005-03-23  
 CLIENTE : CONSORCIO I.G.R. ORDEN DE TRABAJO No. 2724  
 CÓDIGO : 0669 ORDEN DE COMPUTADOR No. 1800

APIQUE: 2 MUESTRA: 1 PROFUNDIDAD: - m  
 DESCRIPCION: Arcillofita arenosa de color habano, con presencia de raíces.

On	
Recipiente	B111
P <sub>1</sub> (g)	388,3
P <sub>2</sub> (g)	353,5
P <sub>3</sub> (g)	41,0
Humedad	11,1%

PESO UNITARIO	
W1	112,3
W2	121,3
W3	60,4
γ t (kN/m <sup>3</sup> )	2,206
γ d (kN/m <sup>3</sup> )	1,985

P<sub>1</sub> = Peso del recipiente mas muestra húmeda P<sub>2</sub> = Peso del recipiente mas muestra seca P<sub>3</sub> = Peso del recipiente

APIQUE: 2 MUESTRA: 3 PROFUNDIDAD: - m  
 DESCRIPCION: Arcillofita de color habano oscuro.

On	
Recipiente	B4
P <sub>1</sub> (g)	261,3
P <sub>2</sub> (g)	246,5
P <sub>3</sub> (g)	33,8
Humedad	7,0%

PESO UNITARIO	
W1	138,1
W2	145,3
W3	82,8
γ t (kN/m <sup>3</sup> )	2,534
γ d (kN/m <sup>3</sup> )	2,369

P<sub>1</sub> = Peso del recipiente mas muestra húmeda P<sub>2</sub> = Peso del recipiente mas muestra seca P<sub>3</sub> = Peso del recipiente

APIQUE: MUESTRA: PROFUNDIDAD: m  
 DESCRIPCION:

On	
Recipiente	
P <sub>1</sub> (g)	
P <sub>2</sub> (g)	
P <sub>3</sub> (g)	
Humedad	

PESO UNITARIO	
W1	
W2	
W3	
γ t (kN/m <sup>3</sup> )	
γ d (kN/m <sup>3</sup> )	

P<sub>1</sub> = Peso del recipiente mas muestra húmeda P<sub>2</sub> = Peso del recipiente mas muestra seca P<sub>3</sub> = Peso del recipiente

APIQUE: MUESTRA: PROFUNDIDAD: m  
 DESCRIPCION:

On	
Recipiente	
P <sub>1</sub> (g)	
P <sub>2</sub> (g)	
P <sub>3</sub> (g)	
Humedad	

PESO UNITARIO	
W1	
W2	
W3	
γ t (kN/m <sup>3</sup> )	
γ d (kN/m <sup>3</sup> )	

P<sub>1</sub> = Peso del recipiente mas muestra húmeda P<sub>2</sub> = Peso del recipiente mas muestra seca P<sub>3</sub> = Peso del recipiente

REVISÓ Y APROBÓ

*[Signature]*  
 GREGORIO ROJAS ROJAS  
 SUBGERENTE TÉCNICO

Los resultados presentados corresponden únicamente a la muestra sometida a ensayo.

El laboratorio no asume responsabilidad alguna por la reproducción total de este documento sin la debida autorización escrita de la SUPERINTENDENCIA TÉCNICA.

OFICINAS Y LABORATORIO: Calle 60 No. 51 - 64 Tels. 225 47 60 630 04 73 Telefax 543 85 20

Bogotá, D.C. - Colombia

REPORTE DE ENSAYO: TR1800PU(AP2-411)

E - mail: sociosypavimentos@sky.net.co



SUELOS Y PAVIMENTOS  
GREGORIO ROJAS & CIA LTDA.

DETERMINACIÓN DEL CONTENIDO  
DE HUMEDAD  
(NITC 1485)

Industria y Comercio  
ACREDITADO  
No. 2592 del 1998

Referencia  
STP-PL-ST-F001

Revisión  
001

Página 1 de 1

PROYECTO : SITIO 7 - BARRIO JUAN PABLO SEGUNDO SECTOR GRAN CHAPARRI FECHA ENSAYO: 2005-03-23  
CLIENTE : CONSORCIO I.G.R. ORDEN DE TRABAJO No. 2724  
CÓDIGO : 0869 ORDEN DE COMPUTADOR No. 1800

APIQUE: 2 MUESTRA: 2 PROFUNDIDAD: - m  
DESCRIPCIÓN: Arena limosa de color amarillo oscuro.

CONTENIDO DE HUMEDAD		
Recipiente No.		835
P <sub>1</sub>	(g)	352,40
P <sub>2</sub>	(g)	332,60
P <sub>3</sub>	(g)	41,05
Humedad (%)		6,8

P<sub>1</sub> = Peso del recipiente mas muestra húmeda      P<sub>2</sub> = Peso del recipiente mas muestra seca      P<sub>3</sub> = Peso del recipiente

APIQUE: MUESTRA: PROFUNDIDAD: m

DESCRIPCIÓN:

CONTENIDO DE HUMEDAD		
Recipiente No.		
P <sub>1</sub>	(g)	
P <sub>2</sub>	(g)	
P <sub>3</sub>	(g)	
Humedad (%)		

P<sub>1</sub> = Peso del recipiente mas muestra húmeda      P<sub>2</sub> = Peso del recipiente mas muestra seca      P<sub>3</sub> = Peso del recipiente

APIQUE: MUESTRA: PROFUNDIDAD: m

DESCRIPCIÓN:

CONTENIDO DE HUMEDAD		
Recipiente No.		
P <sub>1</sub>	(g)	
P <sub>2</sub>	(g)	
P <sub>3</sub>	(g)	
Humedad (%)		

P<sub>1</sub> = Peso del recipiente mas muestra húmeda      P<sub>2</sub> = Peso del recipiente mas muestra seca      P<sub>3</sub> = Peso del recipiente

APIQUE: MUESTRA: PROFUNDIDAD: m

DESCRIPCIÓN:

CONTENIDO DE HUMEDAD		
Recipiente No.		
P <sub>1</sub>	(g)	
P <sub>2</sub>	(g)	
P <sub>3</sub>	(g)	
Humedad (%)		

P<sub>1</sub> = Peso del recipiente mas muestra húmeda      P<sub>2</sub> = Peso del recipiente mas muestra seca      P<sub>3</sub> = Peso del recipiente

REVISÓ Y APROBÓ

GREGORIO ROJAS ROJAS  
SUBGERENTE TÉCNICO

Los resultados presentados corresponden únicamente a la muestra sometida a ensayo.

El laboratorio no asume responsabilidad alguna por la reproducción total de todo documento sin la debida autorización escrita de la SUBGERENCIA TÉCNICA.

OFICINAS Y LABORATORIO: Calle 80 No. 51 - 64 Tels. 225 47 60 630 04 73 Telefax 543 85 20

Bogotá, D.C. - Colombia

REPORTE DE ENSAYO: TR3 BOOHUM(AP2-M2)

E-mail: suelosypavimentos@sky.net.co



# Terratest Ltda.

LABORATORIO DE SUELOS, ROCAS Y MATERIALES

## ENSAYO DE CORTE DIRECTO

Fecha: Abr-02-03

Rev. No. 0

TFT-31

Proyecto: 084 - VII LAS DE CAJAM  
 Descripción: ROCA, LIMOLITA HABANA ALGO AMARILLENTO  
 Profundidad: 0 m  
 Altura: 2,47 cm  
 Diámetro φ: 5,03 cm

Área Inicial: 19,87 cm<sup>2</sup>  
 Volumen: 48,02 cm<sup>3</sup>

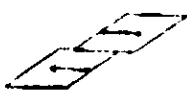
Cilindro: INFERIORES  
 Muestra: AP-1 M-1  
 Fecha: 28/03/03

Tipo de ensayo: UU  CU  CC   
 Velocidad de Corte: 0,0015 mm/seg

	Muestra 1	Muestra 2	Muestra 3
Peso de la muestra	100,37	101,12	102,28
Peso húmedo (g)	2,00	2,30	2,19
Carga Nominal (kg)	4,050	6,84	10,07
Presión Nominal (kg/cm <sup>2</sup> )	0,26	0,50	1,00
Humedad Inicial (%)	22,5	22,5	22,5
Humedad Final (%)	23,4	22,2	21
Esfuerzo Secante (kg/cm <sup>2</sup> )	0,74	0,60	1,23

Deformación		Área Corregida (cm <sup>2</sup> )	Anillo Carga (2 μm)	Carga (kg)	Esfuerzo Secante (kg/cm <sup>2</sup> )	Anillo Carga (2 μm)	Carga (kg)	Esfuerzo Secante (kg/cm <sup>2</sup> )	Anillo Carga (2 μm)	Carga (kg)	Esfuerzo Secante (kg/cm <sup>2</sup> )	Deformación					
Horizontal (0,001")	%											Vertical (1 μm)	Muestra 1 (%)	Vertical (1 μm)	Muestra 2 (%)	Vertical (1 μm)	Muestra 3 (%)
10	0,50	19,74	10	1,7866	0,09	23	3,973	0,20	20	3,4662	0,18	-11	-0,05	0	0,00	0	0,00
20	1,01	19,62	18	3,1283	0,16	34	6,839	0,30	40	6,0834	0,35	-28	-0,12	-4	-0,02	0	0,00
30	1,51	19,49	26	4,8191	0,26	48,6	8,494	0,44	54	9,2704	0,48	-33	-0,14	-5	-0,02	0	0,00
40	2,02	19,30	34,5	6,2663	0,32	64	11,004	0,57	69	11,6749	0,61	-39	-0,14	-5	-0,02	12	0,05
50	2,52	19,23	43	7,3772	0,38	72	12,998	0,64	83	14,3288	0,75	-15	-0,06	9	0,04	50	0,17
60	3,03	19,10	51	8,7527	0,46	81	11,077	0,73	90	10,4205	0,57	7	0,03	27	0,11	60	0,21
70	3,53	18,91	59	10,1367	0,53	88	12,2111	0,60	100	10,6420	0,60	40	0,17	45	0,19	73	0,26
80	4,04	18,95	65	11,3526	0,60	94	10,272	0,66	110,6	20,8248	1,10	58	0,24	66	0,27	23	0,38
90	4,54	18,72	70	12,0495	0,64	97	10,904	0,60	129	22,6376	1,20	77	0,32	75	0,31	99	0,41
100	5,05	18,69	80	13,6011	0,74	103	17,871	0,96	130,6	22,8069	1,23	87	0,36	86	0,36	100	0,41
110	5,55	18,47	71	12,2241	0,60	82	15,918	0,68	123	21,4640	1,16	88	0,36	90	0,36	73	0,30
120	6,06	18,34	80,6	13,2849	0,61	88	16,210	0,63	117	20,3766	1,11	68	0,38	96	0,40	60	0,21
130	6,66	18,21	81,5	10,9854	0,66	81	13,877	0,77	102	17,8930	0,97	69	0,30	86	0,40	42	0,17
140	7,07	18,00	88	9,9824	0,53	78	13,450	0,74	91	10,7400	0,67	60	0,40	101	0,42	31	0,14
150	7,57	17,97	55	8,4432	0,53	74	12,749	0,71	80	14,8574	0,83	103	0,43	111	0,40	29	0,12
160	8,08	17,83	61	8,7527	0,49	69	11,875	0,67	76	12,9239	0,72	117	0,48	123	0,51	22	0,08
170	8,59	17,70	48	11,2191	0,47	63	10,810	0,61	67	13,6262	0,66	129	0,63	134	0,56	19	0,06
180	9,09	17,57	46	7,8921	0,43	57	9,789	0,66	57	9,7892	0,56	136	0,67	141	0,56	17	0,07
190	9,59	17,45	43	7,3772	0,42	51	8,763	0,60	49	8,4081	0,48	148	0,61	162	0,63	15	0,06
200	10,10	17,32	37	0,3508	0,37	48	8,238	0,48	41	7,0345	0,41	157	0,65	160	0,66	13	0,05
210	10,60	17,19	34	5,8360	0,34	43	7,377	0,43	37	6,3508	0,37	163	0,67	160	0,66	11	0,05
220	11,11	17,07	29	4,9898	0,29	37	6,361	0,37	30	5,1888	0,30	170	0,70	176	0,73	11	0,05
230	11,61	16,94	27	4,6496	0,27	31	5,320	0,31	28	4,4801	0,28	185	0,78	183	0,76	9	0,04
240	12,12	16,81	24	4,1417	0,25	29	4,869	0,30	19	3,2877	0,20	192	0,79	189	0,78	9	0,04
250	12,62	16,69	19	3,2977	0,20	26	4,311	0,26	8	1,4522	0,09	209	0,86	194	0,80	7	0,03
260	13,13	16,56	16	2,7879	0,17	21	3,836	0,22	2	0,4023	0,03	218	0,89	208	0,88	7	0,03

000051



# Terratest Ltda.

LABORATORIO DE SUELOS, ROCAS Y MATERIALES

## ENSAYO DE CORTE DIRECTO

TFT-31

Proyecto: 084 - VILLAS DE CAFAM

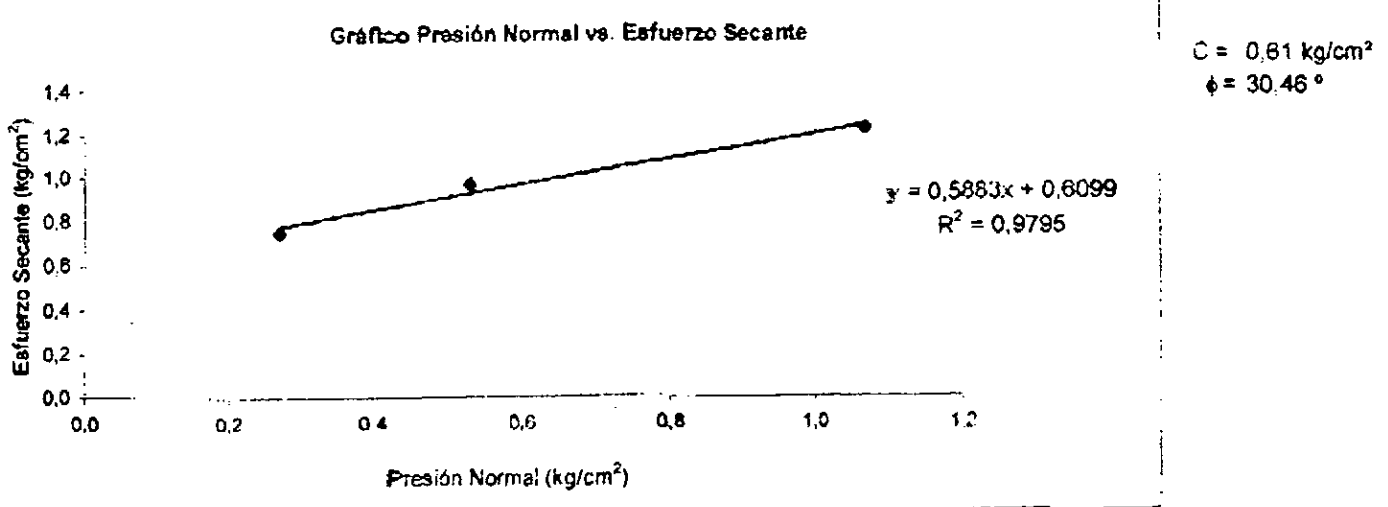
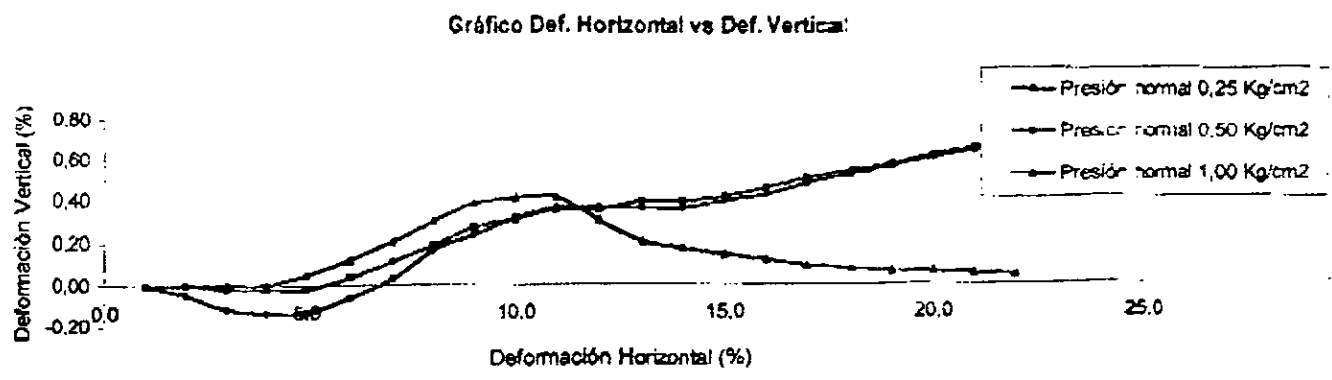
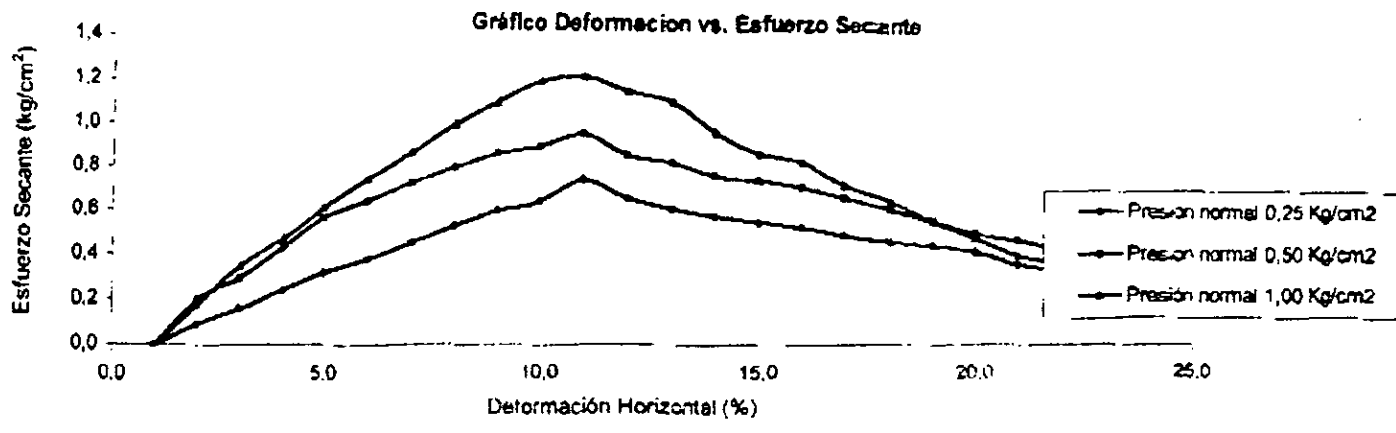
Descripción: ROCA LIMOLITA HABANA ALGO AMARILLENTO

Profundidad: 0 m

Cliente: INGEORIEGCS

Muestra: AP-1 M-1

Fecha: 28/03/05



LABORATORISTA

HERNAN SARBOSA N

*HS*

**ANEXO B  
MEMORIAS DE CÁLCULO**



REVISIÓN DE ESTABILIDAD EXTERNA DE MUROS DE CONTENCIÓN

Estructura: Muro Gavión  
Localización: Gran Chaparral

<b>Propiedades Suelo Relleno</b> C relleno: 5 KN/m <sup>2</sup> φ relleno: 35 grados γ relleno: 21 KN/m <sup>3</sup> α: 31 grados δ relleno: 33.503 grados	<b>Propiedades Suelo Fundación</b> C fundación: 60 KN/m <sup>2</sup> φ fundación: 30.5 grados γ fundación: 19 KN/m <sup>3</sup> C <sub>u</sub> fundación: 30 KN/m <sup>2</sup> δ fundación: 20.333 grados	<b>Características Muro de contención</b> H: 2 m H <sub>g</sub> : 0 m A: 1 m B: 2 m D: 0.44 m β: 90.00 grados T <sub>mu</sub> : 22 KN/m <sup>2</sup>	<b>Sobrecarga</b> q: 100 KN/m <sup>2</sup> H <sub>q</sub> : 0 m	<b>Nivel freático</b> H <sub>w</sub> : 1.5 KN/m <sup>2</sup> T <sub>agua</sub> : 9.81 KN/m <sup>2</sup>
---	--	---	---	---

<b>Empuje del suelo</b> K <sub>a</sub> pas: 0.2710 σ <sub>v</sub> : 37.1 KN/m <sup>2</sup> K <sub>a</sub> agua: 0.1307 φ <sub>agua</sub> : 50.253753 grados K <sub>a</sub> : 0.1743 K <sub>0</sub> : 16.4888 P <sub>a</sub> : 7.3200 KN P <sub>p</sub> : 33.5185 KN	P <sub>a</sub> horizontal: 8.1039 KN P <sub>a</sub> vertical: 4.0404 KN P <sub>p</sub> horizontal: 27.9498 KN P <sub>p</sub> vertical: 19.5013 KN d <sub>a</sub> horizontal: 0.6667 m d <sub>a</sub> vertical: 2.0000 m d <sub>p</sub> horizontal: 0.1867 m d <sub>p</sub> vertical: 0.0000 m	<b>Fuerza debida al muro</b> W <sub>muro</sub> : 66.000 KN d <sub>muro</sub> : 1.1667 m	<b>Presión del agua</b> P <sub>w</sub> : 1.2263 KN P <sub>w</sub> horizontal: 1.2263 KN P <sub>w</sub> vertical: 0.0000 KN d <sub>w</sub> horizontal: 0.1867 m d <sub>w</sub> vertical: 1.4000 m
<b>Empuje debido a cargas externas</b> P <sub>e</sub> : 34.85714 KN P <sub>e</sub> horizontal: 29.068034 KN P <sub>e</sub> vertical: 19.240214 KN d <sub>e</sub> horizontal: 1.000 m d <sub>e</sub> vertical: 1.400 m		<b>Fuerza debida al suelo</b> T <sub>suelo</sub> : 20.000 KN/m <sup>2</sup> W <sub>tsuelo</sub> : 6.0086062 KN W <sub>zsuelo</sub> : 0 KN W <sub>msuelo</sub> : 20 KN d <sub>tsuelo</sub> : 1.3333333 m d <sub>zsuelo</sub> : 1 m d <sub>msuelo</sub> : 1.5 m W <sub>tsuelo</sub> : 29.008606 KN d <sub>tsuelo</sub> : 1.461496 m	

<b>Capacidad de soporte</b>							
s	47.0 KN/m <sup>2</sup>	M <sub>mu</sub>	120.16721 KN m	B'	1.883 m	F <sub>ed</sub>	1.088
H <sub>acción</sub>	94.1 KN	e	0.058 m	N <sub>c</sub>	31.371757	F <sub>ed</sub>	1.0628559
Σ H	-76.3329 KN	Q <sub>mu</sub>	52.03 KN/m <sup>2</sup>	N <sub>q</sub>	18.479377	F <sub>ed</sub>	1
Σ V	127.6235 KN	Q <sub>mu</sub>	75.00 KN/m <sup>2</sup>	N <sub>l</sub>	24.12655	F <sub>ed</sub>	0.0001588
		Q <sub>mu</sub>	90.30				

CONDICIÓN ESTÁTICA

<b>Factor de seguridad al volteo</b> M <sub>resistivoltante</sub> : 33.339654 KN m M <sub>desestabilizante</sub> : 153.50086 KN m FS <sub>(volteo)</sub> : 4.60	<b>Factor de seguridad al deslizamiento</b> H <sub>desestabilizante</sub> : 38.3962 KN H <sub>resistente</sub> : 112.7291 KN FS <sub>(deslizamiento)</sub> : 3.10	<b>Factor de seguridad por capacidad portante</b> Excentricidad: 0.058 m 0.03 B V <sub>desestabilizante</sub> : 133.7908 KN V <sub>resistente</sub> : 1804.6582 KN FS <sub>(capacidad)</sub> : 13.49 10.61
--	--	--

<b>Empuje del suelo</b> K <sub>a</sub> pas: 0.2710 σ <sub>v</sub> : 37.1 KN/m <sup>2</sup> K <sub>a</sub> agua: 0.1307 φ <sub>agua</sub> : 50.253753 grados ψ: 14.038243 K <sub>a</sub> : 0.5105 K <sub>0</sub> : 14.8721 P <sub>a</sub> : 21.4418 KN P <sub>p</sub> : 30.2320 KN	P <sub>a</sub> horizontal: 17.8795 KN P <sub>a</sub> vertical: 11.8353 KN P <sub>p</sub> horizontal: 25.2093 KN P <sub>p</sub> vertical: 18.6873 KN d <sub>a</sub> horizontal: 0.6667 m d <sub>a</sub> vertical: 2.0000 m d <sub>p</sub> horizontal: 0.1867 m d <sub>p</sub> vertical: 0.0000 m	<b>Fuerza debida al muro</b> W <sub>muro</sub> : 66.000 KN d <sub>muro</sub> : 1.1667 m W <sub>msuelo</sub> : 0 KN d <sub>msuelo</sub> : 1.1667 m W <sub>tsuelo</sub> : 18.5 KN d <sub>tsuelo</sub> : 0.8333 m	<b>Presión del agua</b> P <sub>w</sub> : 1.2263 KN P <sub>w</sub> horizontal: 1.2263 KN P <sub>w</sub> vertical: 0.0000 KN d <sub>w</sub> horizontal: 0.1867 m d <sub>w</sub> vertical: 1.4000 m
<b>Empuje debido a cargas externas</b> P <sub>e</sub> : 34.85714 KN P <sub>e</sub> horizontal: 29.068034 KN P <sub>e</sub> vertical: 19.240214 KN d <sub>e</sub> horizontal: 1.000 m d <sub>e</sub> vertical: 1.400 m		<b>Fuerza debida al suelo</b> T <sub>suelo</sub> : 20.000 KN/m <sup>2</sup> W <sub>tsuelo</sub> : 6.0086062 KN W <sub>zsuelo</sub> : 0 KN W <sub>msuelo</sub> : 20 KN d <sub>tsuelo</sub> : 1.3333333 m d <sub>zsuelo</sub> : 1 m d <sub>msuelo</sub> : 1.5 m W <sub>tsuelo</sub> : 26.008606 KN d <sub>tsuelo</sub> : 1.461496 m d <sub>msuelo</sub> : 1.5 m	

<b>Capacidad de soporte</b>							
s	47.0 KN/m <sup>2</sup>	M <sub>mu</sub>	104.06225 KN m	B'	1.551 m	F <sub>ed</sub>	1.088
H <sub>acción</sub>	94.1 KN	e	0.225 m	N <sub>c</sub>	31.371757	F <sub>ed</sub>	1.0628559
Σ H	-52.7325 KN	Q <sub>mu</sub>	21.88 KN/m <sup>2</sup>	N <sub>q</sub>	18.479377	F <sub>ed</sub>	1
Σ V	134.2090 KN	Q <sub>mu</sub>	112.32 KN/m <sup>2</sup>	N <sub>l</sub>	24.12655	F <sub>ed</sub>	0.0880338
		Q <sub>mu</sub>	115.39				

CONDICIÓN SÍSMICA

<b>Factor de seguridad al volteo</b> M <sub>resistivoltante</sub> : 64.893308 KN m M <sub>desestabilizante</sub> : 188.75555 KN m FS <sub>(volteo)</sub> : 2.61	<b>Factor de seguridad al deslizamiento</b> H <sub>desestabilizante</sub> : 71.1739 KN H <sub>resistente</sub> : 110.9021 KN FS <sub>(deslizamiento)</sub> : 1.56	<b>Factor de seguridad por capacidad portante</b> Excentricidad: 0.225 m 0.11 B V <sub>desestabilizante</sub> : 139.7714 KN V <sub>resistente</sub> : 2046.6353 KN FS <sub>(capacidad)</sub> : 14.64 11.44
--	--	--

**ANEXO C  
CANTIDADES DE OBRA Y PRESUPUESTO**





**Elaboración de Diseños de Obras en Sitios Afectados por Emergencia debido a la Temporada de lluvias  
Sitio 7 Barrio Juan Pablo Segundo Sector Gran Chaparral - Diagnóstico Técnico DI-2018**

**CONSORCIO IGR**

Item	Descripción	UNIDAD	Valor Unitario	Cantidad	Valor Total
<b>1.0</b>	<b>GENERALES</b>				
1.1	Localización y replanteo	m2	\$ 300.00	2700.00	\$ 810,000.00
1.2	Descapote	m2	\$ 2,000.00	190.00	\$ 380,000.00
1.3	Excavación y Reconfiguración Mecánica (incluye cargue)	m3	\$ 5,000.00	1540.00	\$ 7,700,000.00
1.4	Excavación Manual (incluye cargue)	m3	\$ 22,000.00	182.00	\$ 4,004,000.00
1.5	Demolición manual revestimiento en concreto (incluye cargue)	m2	\$ 12,000.00	50.00	\$ 600,000.00
1.6	Transporte y disposición de sobrantes de excavación y demolición	m3-km	\$ 700.00	34540.0	\$ 24,178,000.00
	<b>Subtotal</b>				<b>\$ 37,672,000.00</b>
<b>2.0</b>	<b>RECONFORMACION DEL TERRENO</b>				
2.1	Protección con malla mortero perneada	m2	\$ 80,000.00	260	\$ 20,800,000.00
2.2	Empedradización con cespedón	m2	\$ 5,000.00	1900	\$ 9,500,000.00
	<b>Subtotal</b>				<b>\$ 30,300,000.00</b>
<b>3.0</b>	<b>OBRAS DE DRENAJE</b>				
3.1	Cunetas flexibles	ml	\$ 17,000.00	150	\$ 2,550,000.00
3.2	Drenes horizontales	ml	\$ 62,000.00	120	\$ 7,440,000.00
3.3	Rejilla para sumidero en concreto reforzado	unidad	\$ 60,000.00	1.00	\$ 60,000.00
3.4	Caja de entrega en concreto gavión	unidad	\$ 250,000.00	1.00	\$ 250,000.00
3.5	Limpieza de canal perimetral existente	ml	\$ 1,000.00	200	\$ 200,000.00
	<b>Subtotal</b>				<b>\$ 10,500,000.00</b>
<b>4.0</b>	<b>OBRAS DE ESTABILIZACION ETAPA I</b>				
4.1	Excavación Manual	m3	\$ 20,000.00	90.00	\$ 1,800,000.00
4.2	Muro de Gaviones Etapa I	m3	\$ 100,000.00	46.00	\$ 4,600,000.00
4.3	Geotextil Tipo NT-2000 o similar	m2	\$ 230.00	90	\$ 20,700.00
4.4	Geomembrana Tipo PVC calibre 0.75mm	m2	\$ 13,500.00	60	\$ 810,000.00
4.5	Relleno con material excavado	m3	\$ 8,000.00	70	\$ 560,000.00
	<b>Subtotal</b>				<b>\$ 7,790,700.00</b>
<b>5.0</b>	<b>OBRAS DE ESTABILIZACION ETAPA II</b>				
5.1	Excavación Manual	m3	\$ 20,000.00	80.00	\$ 1,600,000.00
5.2	Muro de Gaviones Etapa II	m3	\$ 100,000.00	93.00	\$ 9,300,000.00
	<b>Subtotal</b>				<b>\$ 10,900,000.00</b>
<b>6.0</b>	<b>OBRAS DE ESTABILIZACION ETAPA III</b>				
6.1	Excavación Manual	m3	\$ 20,000.00	15.00	\$ 300,000.00
6.2	Muro de Gaviones Etapa III	m3	\$ 100,000.00	31.00	\$ 3,100,000.00
	<b>Subtotal</b>				<b>\$ 3,400,000.00</b>
	<b>TOTAL COSTOS DIRECTOS</b>				<b>\$ 100,562,700.00</b>
	Administración	%		10	\$ 10,056,270.00
	Imprevistos	%		10	\$ 10,056,270.00
	Utilidades	%		5	\$ 5,028,135.00
	<b>GOSTO TOTAL</b>				<b>\$ 125,703,375.00</b>

000057



Elaboración de Diseños de Obras en Sitios Afectados por Emergencia debido a la Temporada de lluvias  
Sitio 7 Barrio Juan Pablo Segundo Sector Gran Chaparral - Diagnóstico Técnico DI-2018

CONSORCIO IGR

Cantidades de Obra

<b>1. Localización y replanteo</b>	<b>Area (m<sup>2</sup>)</b>		
1.1 Area de las obras	2700		
<b>TOTAL</b>	<b>2700</b>		
<b>2. Descapote</b>	<b>Area (m<sup>2</sup>)</b>		
2.1 Area de complemento del recubrimiento	190		
<b>TOTAL</b>	<b>190</b>		
<b>3. Excavación y Reconfiguración Mecánica</b>	<b>Area en seccion (m<sup>2</sup>)</b>	<b>Ancho (m)</b>	<b>Volumen (m<sup>3</sup>)</b>
3.1 Reconfiguración del terreno e instalación de recubrimiento	77	20	1540
<b>TOTAL</b>			<b>1540</b>
<b>5. Excavación Manual</b>	<b>Area en seccion (m<sup>2</sup>)</b>	<b>Longitud (m)</b>	<b>Volumen (m<sup>3</sup>)</b>
5.1 Instalación de cunetas	0.08	150	12
5.2 Instalación muro de gaviones Etapa I	6	15	90.0
5.3 Instalación muro de gaviones Etapa II	2.5	32	80.0
5.4 Instalación muro de gaviones Etapa III	0.5	31	15.5
<b>TOTAL</b>			<b>197.5</b>
<b>6. Protección con malla mortero perna</b>	<b>Area (m<sup>2</sup>)</b>		
6.1 Area de complemento del recubrimiento	260		
<b>TOTAL</b>	<b>260</b>		
<b>7. Relleno con material excavado</b>	<b>Area en seccion (m<sup>2</sup>)</b>	<b>Longitud (m)</b>	<b>Volumen (m<sup>3</sup>)</b>
7.1 Parte alta del deslizamiento	3.5	20	70.0
<b>TOTAL</b>			<b>70.0</b>
<b>8. Muro de gavión</b>	<b>Area en seccion (m<sup>2</sup>)</b>	<b>Longitud (m)</b>	<b>Volumen (m<sup>3</sup>)</b>
8.1 Instalación muro de gaviones Etapa I	1	46	46.0
8.2 Instalación muro de gaviones Etapa II	1	93	93.0
8.3 Instalación muro de gaviones Etapa III	1	31	31.0
<b>TOTAL</b>			<b>170.0</b>
<b>9. Empredización de taludes con cespedón</b>	<b>Area (m<sup>2</sup>)</b>		
9.1 Area de estudio	1900		
<b>TOTAL</b>	<b>1900</b>		
<b>10. Cunetas en flexibles</b>	<b>Longitud (m)</b>		
10.1 Conducción de escorrentia	120		
10.2 Descole de drenes	30		
<b>TOTAL</b>	<b>150</b>		
<b>11. Drenes horizontales</b>	<b>Longitud (m)</b>		
11.1 Talud revestido	120		
<b>TOTAL</b>	<b>120</b>		
<b>12. Rejilla para sumidero</b>	<b>Unidad</b>		
12.1 Conducción de aguas de la parte superior a la cuneta	1		
<b>TOTAL</b>	<b>1</b>		
<b>13. Limpieza de canales</b>	<b>Longitud (m)</b>		
13.1 Canal perimetral existente	200.0		
<b>TOTAL</b>	<b>200.0</b>		
<b>14. Demolición manual de malla concreto existente</b>	<b>Area (m<sup>2</sup>)</b>		
14.1 Zona de reconfiguración	50.0		
<b>TOTAL</b>	<b>50.0</b>		
<b>15. Caja de entrega de en concreto gavion</b>	<b>Unidad</b>		
15.1 Muro de Gaviones	1.0		
<b>TOTAL</b>	<b>1.0</b>		
<b>16. Geotextil NT-2000</b>	<b>Perímetro (m)</b>	<b>Longitud (m)</b>	<b>Area (m<sup>2</sup>)</b>
16.1 Muro de Gaviones	4.5	20	90.0
<b>TOTAL</b>			<b>90.0</b>
<b>17. Geomembrana</b>	<b>Perímetro (m)</b>	<b>Longitud (m)</b>	<b>Area (m<sup>2</sup>)</b>
17.1 Muro de Gaviones	3	20	60.0
<b>TOTAL</b>			<b>60.0</b>

**ANEXO D**  
**ESPECIFICACIONES TÉCNICAS DE CONSTRUCCIÓN**

## ESPECIFICACIONES TÉCNICAS DE CONSTRUCCIÓN

### 1 LOCALIZACIÓN Y REPLANTEO

#### 1.1 DESCRIPCIÓN

Esta actividad consiste en la localización, nivelación y control permanente de las obras por ejecutar, siguiendo las referencias del proyecto y la previa aprobación de la INTERVENTORIA, de tal manera que ocupen la posición indicada con relación a las obras existentes y a los accidentes topográficos.

La localización y acotamiento del proyecto se apoyará en los sistemas planimétricos y altimétricos indicados en los planos del proyecto, o en los que indique la INTERVENTORIA. Durante la construcción se deberá suministrar, establecer y mantener en buen estado las referencias topográficas, estacas y marcas de referencia que sean requeridas para la adecuada ejecución de los trabajos, y deberá restituir las que se dañen en el curso de las obras.

#### 1.2 MATERIALES Y EQUIPOS

Se exige utilizar instrumentos de precisión de lecturas angulares directas de uno a tres segundos sexagesimales.

Las medidas de longitud deben ser tomadas directamente con cinta de acero o equipos de medición electrónica, como: distanciómetro, estación total.

Los vértices o PI(s) de la poligonal deben materializarse en el terreno con estacas de madera de 40 por 40 por 250. Las estacas deben estar provistas de clavo o puntilla de acero para mejor caracterización del vértice y la centralización del instrumento.

Se exige utilizar instrumentos automáticos de nivelación de precisión.

El trabajo de topografía debe realizarlo un topógrafo, un ingeniero topógrafo o ingeniero civil, acreditado con la tarjeta, licencia profesional, o el documento legal vigente.

### 1.3 EJECUCIÓN DE LOS TRABAJOS

Antes de realizar el replanteo debe verificarse que los planos de diseño y urbanísticos estén coordinados entre sí. Adicionalmente debe verificarse que todo el conjunto de datos de diseño coincida con los datos obtenidos en el terreno.

Todos los trabajos topográficos deberán ser referenciadas en los sistemas planimétricos y altimétricos indicados en los planos del proyecto. Para esto se ejecutarán poligonales cerradas, niveladas y contraniveladas de cuyos vértices se localicen todos los detalles requeridos.

El máximo error de cierre admisible para las poligonales o triangulaciones de los levantamientos de replanteo del eje de las vías será de 1:5,000 en distancia, y  $e = aN$ , en ángulo, siendo "N" el número de vértices de la poligonal y "a" la aproximación del aparato. El máximo error de cierre en las nivelaciones expresado en milímetros, será de  $e=24 K$ , siendo "K" la longitud en kilómetros de las líneas de nivelación.

Las carteras de campo serán presentadas a la INTERVENTORIA para su revisión junto con una (1) copia de los planos, cuadros de cálculos de coordenadas y nivelaciones, secciones transversales, y observaciones a que haya lugar en el transcurso del contrato.

La aprobación por parte de la INTERVENTORIA a los trabajos topográficos de replanteo de las obras y los datos aproximados de localización dados en los planos de construcción, no releva al Contratista de su responsabilidad sobre los defectos de construcción o incrementos en cantidades de obra, por efecto de errores topográficos de localización y replanteo de las obras.

### 1.4 MEDIDA Y PAGO

Para el pago por concepto de Localización y Replanteo se medirá el área ocupada por las obras a implantar. La unidad de medida será el metro cuadrado ( $m^2$ ).

Los costos en que incurra el contratista por este concepto se remunerarán de acuerdo al precio unitario establecido para el Ítem Localización y Replanteo.

## **2 DESCAPOTE**

### **2.1 ALCANCE**

Esta especificación es aplicable a los trabajos de excavación necesarios para retirar en su totalidad la capa vegetal y el suelo orgánico que se encuentren en las áreas del proyecto, para luego disponer estos materiales temporalmente en las zonas aprobadas para este fin, y su posterior reutilización mediante el encapote de áreas por revegetalizar.

### **2.2 DESCRIPCIÓN GENERAL**

Los trabajos de descapote consisten en el conjunto de operaciones para excavar, remover, cargar, transportar y disponer la capa vegetal y el suelo orgánico y de otros materiales blandos, orgánicos u objetables, en sitios previamente designados.

La cobertura vegetal y el suelo orgánico se puede retirar mediante la utilización de maquinaria convencional de construcción, como motoniveladoras, tractores de orugas (bulldozeres) o retroexcavadoras. Esta actividad se debe llevar a cabo hasta 20 cm o más según lo indiquen los planos de construcción, de acuerdo al espesor del suelo presente o según las indicaciones de la Interventoría.

La extracción de cespedones, cuando sea factible, se debe efectuar en forma manual procurando obtener recuadros de césped con el mayor espesor de suelo orgánico posible.

Los trabajos se deben hacer de la forma anteriormente descrita, con el fin de facilitar el transporte y acopio del capote o suelo orgánico retirado y hacer eficiente la operación de la retroexcavadora.

Se debe asegurar que la superficie final de la excavación se encuentre libre de cavidades que permitan la retención de agua. Adicionalmente se debe garantizar que dicha superficie tenga pendientes transversales y longitudinales que garanticen el correcto drenaje superficial.

No se pagará sobre-excavaciones al CONTRATISTA, cuando éste exceda los lineamientos o cotas indicadas en los planos de construcción, o los aprobados por la Interventoría. El CONTRATISTA esta obligado a ejecutar por su propia cuenta los rellenos y adecuaciones necesarios por esta causa, de acuerdo con estas especificaciones.

## **2.3 ALMACENAMIENTO DEL CAPOTE O SUELO ORGÁNICO**

### **2.3.1 PROCEDIMIENTO DE CONSTRUCCIÓN**

Todo material proveniente de las operaciones de descapote debe ser dispuesto bajo la responsabilidad del CONTRATISTA, en tal forma que no obstaculice la visibilidad y los drenajes. El acopio y almacenamiento se debe realizar en sitios previamente establecidos y adecuados a las áreas trabajadas, los cuales deben ser accesibles después de terminados los trabajos de corte y relleno y las obras de estabilidad geotécnica.

El material producto del descapote debe ser debidamente dispuesto y apisonado, evitando al máximo su pérdida o desperdicio, de manera tal que no ofrezca problemas de inestabilidad tanto al material dispuesto como al terreno de fundación. Posteriormente se debe proteger completamente con una cubierta de plástico, para su futura reutilización. Es obligatoria la instalación de trinchos que retengan los sólidos transportados.

### **2.3.2 EQUIPO**

El CONTRATISTA puede utilizar, con la aprobación de la INTERVENTORÍA, equipos como motoniveladoras, bulldozeros, retroexcavadoras, cargadores, vehículos de transporte de materiales como volquetas, entre otros, de tal forma que se respeten los alineamientos, pendientes y cotas del proyecto y sin producir daños innecesarios a construcciones ni áreas aledañas. Para el descapote manual o retiro de cespedones se requerirá de herramienta menor como picas, palas, carretillas, etc.

Los equipos que se empleen deben mantenerse en óptimas condiciones de funcionamiento y su capacidad y rendimiento deben producir el adelanto requerido de acuerdo con los programas de trabajo aprobados.

### **2.3.3 RECIBO DEL TRABAJO, PRECISIÓN Y TOLERANCIAS**

El trabajo de descapote se dará por terminado cuando se haya removido toda la capa vegetal y suelo orgánico de las zonas de trabajo de acuerdo con los planos del proyecto y las instrucciones de la INTERVENTORÍA y éste considere, además, que la conservación de los cauces es satisfactoria.

Todas las deficiencias deben ser corregidas por el CONTRATISTA, por su propia cuenta, a plena satisfacción de la INTERVENTORÍA.

## **2.4 MEDIDA Y FORMA DE PAGO**

La unidad de medida del retiro y almacenamiento de capote o suelo orgánico será el metro cuadrado de material de descapote retirado y almacenado (en el que se incluye el

transporte hasta la zona de disposición aledaña), aproximada al decímetro del metro cuadrado, con base en la diferencia entre las secciones transversales tomadas antes y después de ejecutar los trabajos, dentro de las zonas señaladas en los planos o indicadas por la INTERVENTORÍA.

Las áreas descapotadas en zonas de préstamo, de canteras u otras fuentes de material, aquellas que el CONTRATISTA haya despejado por conveniencia propia, tales como caminos de acarreo, campamentos, instalaciones o depósitos de materiales, solo se reconocen y miden si previamente fueron aprobada y autorizada por parte de la INTERVENTORÍA y si el CONTRATISTA siguió completamente el procedimiento constructivo especificado.

El exceso de retiro de capote fuera de los límites establecidos o autorizados por la INTERVENTORÍA, o sobre-excavación, no se mide para los fines de pago. No se incluirá en la medida las áreas correspondientes a las calzadas de vías o carreteables existentes. De igual forma, tampoco están sujetos a medición y pago los trabajos de extracción y acumulación de cespiones, encapotes y todos los descapotes que el CONTRATISTA realice por su conveniencia o necesidad, pero que no forman parte de las obras del proyecto.

Las cantidades de obra de retiro y almacenamiento de capote (suelo orgánico) determinadas en la forma citada y aceptada, se pagarán al precio unitario del contrato por metro cúbico, los cuales deben cubrir todos los costos de personal, herramientas, equipos, insumos, consumibles, transporte y demás gastos inherentes a la correcta ejecución de los trabajos especificados.

El descapote se paga por metro cuadrado de material vegetal y orgánico, retirado y dispuesto de acuerdo con ésta especificación y debe incluir la mano de obra, materiales, herramientas y equipo, cargue, descargue, disposición temporal y almacenamiento, su posterior traslado, encapote y en general todos aquellos trabajos requeridos para realizar la actividad a satisfacción de la INTERVENTORÍA.



### 3 EXCAVACIONES

#### 3.1 GENERALIDADES

Esta parte comprende el suministro de toda la mano de obra, plantas, equipos, materiales y la ejecución de todos los trabajos necesarios para llevar a cabo las excavaciones en corte abierto o la remoción de rellenos requeridos por la obra y el transporte de los materiales excavados, incluyendo la distancia de acarreo libre.

Dentro de los trabajos para la ejecución de las excavaciones se incluyen los siguientes conceptos:

- Manejo del agua superficial y subterránea durante todo el proceso de construcción.
- Suministro de la mano de obra, herramientas y materiales para la construcción de cualquier soporte lateral para garantizar la estabilidad de los taludes de las excavaciones.
- Adecuación de accesos o plataformas temporales que se requieran para el ingreso y operación de los equipos.
- Remoción de derrumbes y suministro de la mano de obra, herramientas y materiales para la reconstrucción de cualquier soporte lateral y así mismo garantizar la estabilidad de los taludes de las excavaciones.
- Cargue de materiales en los vehículos de transporte para su disposición final.

Las excavaciones se deben ejecutar de acuerdo con los lineamientos y dimensiones indicadas en los diseños u ordenados por el INTERVENTOR. El CONTRATISTA no debe excavar más allá de las líneas y pendientes indicadas por la INTERVENTORIA. Cualquier excavación (sobreexcavación) hecha por fuera de las líneas y pendientes ordenadas y que el CONTRATISTA lleve a cabo por cualquier propósito o razón u ocurra por cualquier otra causa, es por cuenta del CONTRATISTA, aunque haya sido aprobada por la INTERVENTORIA.

Si en opinión de la INTERVENTORIA dicha excavación debe rellenarse a fin de completar la obra, el relleno correspondiente previamente aprobado por la INTERVENTORIA, debe ser realizado por cuenta del CONTRATISTA y a satisfacción de la INTERVENTORIA.

El CONTRATISTA debe adoptar los métodos de excavación y las precauciones que sean necesarios para obtener superficies excavadas que sean regulares y estables y que se ajusten a las dimensiones requeridas.

Cuando la excavación se realice en las inmediaciones de estructuras u obras existentes o de futuras excavaciones, el CONTRATISTA debe emplear métodos de excavación apropiados y tomar las precauciones que sean necesarias para evitar que las estructuras u obras sufran daños o que se alteren las condiciones naturales del terreno donde se realicen las excavaciones futuras; cualquier daño en este sentido debe ser reparado por cuenta del CONTRATISTA a satisfacción de la INTERVENTORIA.

Si en opinión de la INTERVENTORIA los métodos de excavación adoptados por el CONTRATISTA no son satisfactorios porque ocasionan una sobre-excavación excesiva ó porque causan daños a las estructuras u obras existentes, a las excavaciones continuas, o porque no producen una superficie de excavación regular y estable aunque la INTERVENTORIA haya aprobado previamente dichos métodos, el CONTRATISTA debe adoptar las técnicas revisadas y los procedimientos que se indiquen para obtener los resultados que se requieran y, a menos que se especifique algo diferente, todos los costos en que incurra el CONTRATISTA para adoptar esas nuevas técnicas y procedimientos corren por su cuenta.

Cuando las excavaciones se ejecuten mediante el empleo de equipo mecánico se debe dejar el margen suficiente para pulir y perfilar manualmente las superficies de acuerdo con los lineamientos y dimensiones especificadas.

El CONTRATISTA debe emplear el sistema de excavación que considere conveniente previa autorización de la INTERVENTORIA, sin que de ello dependa la clasificación para efectos de pago.

El CONTRATISTA es responsable de la estabilidad de todos los taludes temporales y permanentes y debe soportar y proteger, a satisfacción de la INTERVENTORIA, todas las superficies expuestas por las excavaciones hasta la terminación de la obra; así mismo, debe evitar la contaminación del material de fundación antes de la colocación de los respectivos rellenos. Por consiguiente, asume todos los costos y riesgos por estos conceptos.

El soporte y protección incluye el suministro y remoción de todos los soportes temporales, incluyendo los entibados y acodalamientos que sean necesarios, la desviación de aguas superficiales y la remoción de aguas subterráneas de las excavaciones, y el suministro y mantenimiento de los sistemas de drenaje y bombeo que se requieran para estabilizar los taludes y evitar que el agua penetre en las excavaciones.

Los taludes permanentes deben terminarse cuidadosamente hasta obtener superficies estables y a satisfacción de la INTERVENTORIA y las bermas se mantendrán drenadas y libres de material suelto.

El CONTRATISTA es responsable por el control, durante el periodo de construcción, de todos los cauces naturales y de aguas que existan en la zona de trabajo, y debe construir todos los sistemas temporales de drenaje superficial y suministrar, instalar, mantener y operar todo el equipo de bombeo así como cualesquiera otros elementos necesarios para desaguar las distintas partes de las obras, para propósitos de inspección, seguridad y cualesquiera otros motivos que la INTERVENTORIA considere justificables.

La INTERVENTORIA no aprueba la iniciación de las diferentes excavaciones si el CONTRATISTA no dispone en el sitio de tales equipos de bombeo ó si no ha controlado con la debida anticipación, a satisfacción de la INTERVENTORIA todas las fuentes de agua existente.

El CONTRATISTA debe construir y mantener todas las obras de drenaje necesarias a juicio del Interventor para protección de los taludes en las excavaciones en corte abierto. No hay pago por separado para el manejo del agua; su costo debe estar incluido dentro de los precios unitarios de los Ítems que lo requieran.

### **3.2 TIPO DE MATERIALES POR EXCAVAR**

#### **3.2.1 EXCAVACIÓN EN SUELO**

Se entiende como suelo todos los materiales para cuya remoción solo sea necesario utilizar picas y garlancha, tales como arenas, limos, arcillas, capa vegetal o cualquiera de sus mezclas formadas por agregación natural, con piedras sueltas de diámetro hasta 15,0 cm. También se considera dentro de esta clasificación cualquier material que no pueda clasificarse como conglomerado o roca.

#### **3.2.2 EXCAVACIONES EN ROCA**

Comprende la excavación de masas de rocas litificadas que debido a su buena cementación o alta consolidación, requieren el empleo de equipo de alta capacidad.

Para las excavaciones en roca, los procedimientos y equipos que el CONTRATISTA proponga utilizar, deben estar aprobados previamente por la INTERVENTORIA, las cuales se deben proyectar en tal forma que sea mínimo su efecto. El CONTRATISTA debe garantizar la dirección y ejecución de las excavaciones, utilizando personal que tenga amplia experiencia en trabajos similares. La superficie final de la excavación en roca debe encontrarse libre de cavidades que permitan la retención de agua.

### **3.3 DISPOSICIÓN DE LOS MATERIALES**

Los materiales provenientes de las excavaciones se deben retirar inmediatamente para prevenir efectos adversos a la estabilidad el terreno por sobrecargas.

Los materiales provenientes de las excavaciones cuyo retiro no se haga de inmediato, se almacenan lateralmente a las excavaciones, a una distancia mínima de 1 m. del borde de la excavación, que puede ser mayor a juicio de la INTERVENTORIA y de acuerdo con la profundidad y estabilidad del talud; Es de responsabilidad del CONTRATISTA la disposición de materiales para que su acumulación no ocasione derrumbes y daños a las obras ejecutadas o a terceros.

Cuando el ritmo de la excavación, haga que éstas permanezcan sin cumplir su propósito, por un lapso de tiempo de 24 horas o aquel que a juicio de la INTERVENTORIA ponga en peligro su estabilidad, o perjudique obras construidas o a terceros, el Interventor puede suspenderlas durante el tiempo que estime conveniente, sin que este hecho sea causa justificable para conceder plazo adicional.

Los materiales provenientes de las excavaciones que no vayan a ser utilizados para rellenos compactados en la obra, se deben retirar a los sitios indicados por la INTERVENTORIA. Los que apruebe la INTERVENTORIA para rellenos compactados se trasladarán a su sitio de utilización, debiendo prever el CONTRATISTA la ejecución de los rellenos de tal modo que no se presenten acumulaciones de material sin disponer en ningún sitio de la obra.

### 3.4 MEDIDA Y PAGO

El ítem correspondiente se considera completo cuando los materiales hayan sido excavados y cargados para su disposición final. La unidad de medida es el metro cúbico ( $m^3$ ).

Los precios unitarios consignados en el formulario de precios comprenden la remuneración total y única por el suministro de la mano de obra de excavación y cargue, incluyendo todos los gastos necesarios para la ejecución de los respectivos trabajos.

## **4 TRANSPORTE DE MATERIALES PROVENIENTES DE EXCAVACIONES Y/O DERRUMBES**

Este trabajo consiste en el transporte de los materiales provenientes de excavación y transporte de los materiales provenientes de derrumbes.

### **4.1 MATERIALES**

#### **4.1.1 MATERIALES PROVENIENTES DE EXCAVACIÓN**

Hacen parte de este grupo los materiales provenientes de las excavaciones requeridas para la explanación, conformación de taludes, canales y préstamos, para su utilización o desecho.

#### **4.1.2 MATERIALES PROVENIENTES DE DERRUMBES**

Hacen parte de este grupo los materiales provenientes del desplazamiento de taludes o del terreno naturales.

### **4.2 EQUIPO**

Los vehículos para el transporte de materiales estarán sujetos a la aprobación del Interventor y deberán ser suficientes para garantizar el cumplimiento de las exigencias de esta especificación y del programa de trabajo. Deberán estar provistos de los elementos necesarios para evitar contaminación o cualquier alteración perjudicial del material transportado y su caída sobre las vías empleadas para el transporte.

Todos los vehículos para el transporte de materiales deberán cumplir con las disposiciones legales referentes al control de la contaminación ambiental.

Ningún vehículo de los utilizados por el Constructor podrá exceder las dimensiones y las cargas admisibles por eje y totales fijadas por las disposiciones legales vigentes al respecto.

#### 4.3 EJECUCION DE LOS TRABAJOS

La actividad de la presente especificación implica solamente el transporte de los materiales a los sitios de utilización o desecho, según corresponda, de acuerdo con el proyecto y las indicaciones del Interventor, quien determinará cuál es el recorrido más corto y seguro para efectos de medida del trabajo realizado.

Durante la ejecución de los trabajos, el Interventor efectuará los siguientes controles principales:

- Verificar el estado y funcionamiento de los vehículos de transporte.
- Comprobar que las ruedas del equipo de transporte que circule sobre las diferentes capas de pavimento se mantengan limpias.
- Exigir al Constructor la limpieza de la superficie en caso de contaminación atribuible a la circulación de los vehículos empleados para el transporte de los materiales. Si la limpieza no fuere suficiente, el Constructor deberá remover la capa correspondiente y reconstruirla de acuerdo con la respectiva especificación, a su costa.
- Determinar la ruta para el transporte al sitio de utilización o desecho de los materiales, siguiendo el recorrido más corto y seguro posible.

El Interventor sólo medirá el transporte de materiales autorizados de acuerdo con esta especificación, los planos del proyecto y sus instrucciones. Si el Constructor utiliza para el transporte una ruta diferente y más larga que la aprobada por el Interventor, éste solamente computará la distancia más corta que se haya definido previamente.

#### 4.4 MEDIDA Y PAGO

Las unidades de medida para el transporte de materiales provenientes de excavaciones y derrumbes, será el metro cúbico/kilómetro aproximado al entero, de material transportado medido en su posición original

El precio unitario deberá cubrir todos los costos por concepto de mano de obra, equipo, herramientas, acarreo y, en general, todo costo relacionado para ejecutar correctamente los trabajos aquí contemplados.

El precio unitario no incluirá los costos por concepto de los diferentes cargues, descargues y disposición del material, los cuales se encuentran incluidos en los precios unitarios de los ítem correspondientes.

## **5 PROTECCIÓN CON MALLA MORTERO PERNEDA**

### **5.1 ALCANCE**

La parte de la obra especificada en este capítulo comprende el suministro de toda la mano de obra, planta y materiales, y la ejecución de todos los trabajos necesarios para llevar a cabo la protección de taludes empleando malla mortero pernada.

### **5.2 GENERALIDADES**

EL CONTRATISTA deberá proteger los taludes existentes de excavaciones y rellenos en los sitios mostrados en los Planos o indicados por la Interventoría.

### **5.3 ESPECIFICACIONES DE OBRA**

#### **5.3.1 PERNOS DE ANCLAJE**

Los pernos consisten en varillas de acero corrugado de un diámetro no menor de 25,4 mm , ancladas firmemente en perforaciones, mediante un material aprobado por la Interventoría que garantice la protección contra la corrosión. Los pernos deberán estar provistos de una platina de asiento de acero, de una arandela plana, de una o dos arandelas biseladas y de una tuerca hexagonal pesada.

El anclaje de los pernos podrá hacerse usando mortero de cemento con acelerante o resinas sintéticas, que garanticen que la barra pueda ser esforzada a tensión hasta el punto de fluencia del acero sin que falle el anclaje. El sistema de anclaje de los pernos estará sujeto a aprobación de la Interventoría para lo cual EL CONTRATISTA deberá presentar a ésta, la información técnica completa sobre el sistema que se propone emplear.

Los detalles de los patrones de instalación se muestran en los planos, pero la longitud, la orientación y el espaciamiento podrán ser variados por la Interventoría, o EL CONTRATISTA podrá hacerlo con la previa aprobación de la Interventoría, a medida que progresa la excavación. La longitud máxima de los pernos será de 9 m.

#### **5.3.1.1 Materiales**

- **Varillas**

Las varillas para los pernos de anclaje deberán cumplir la especificación ASTM A615-77-a para acero grado 60; toda varilla para perno deberá tener por lo menos 0,15 m de rosca fina en un extremo.

- **Agua y cemento**

El agua y el cemento que se utilicen en la preparación de mortero deberán cumplir con todos los requisitos estipulados para estos materiales en el Capítulo 4, Concreto.

- **Arena**

La arena a emplearse en la preparación de mortero deberá cumplir con los requisitos establecidos en el Capítulo 4, Concreto, para la arena que se utilice en las mezclas de concreto, además de las siguientes limitaciones en cuanto a granulometría:

Tamiz	Tamaño (mm)	% Pasa (Peso)
No. 8	2,360	100
No. 50	0,300	20 - 60
No. 200	0,075	0 - 3

- **Acelerante**

El acelerante para mortero no deberá utilizarse en proporciones mayores a las que garanticen una protección contra la corrosión y la resistencia a largo plazo del mortero, según recomendación del fabricante.

- **Resina sintética**

La resina sintética deberá ser de una marca aceptada por la UPES. Deberá ser almacenada y manejada de acuerdo con las recomendaciones del fabricante. Se deberán suministrar dos tipos de resina sintética: una de fraguado rápido de 3 a 5 minutos a 25 grados centígrados y otra de fraguado lento de 15 a 30 minutos a 25 grados centígrados.

- **Platinas, arandelas y tuercas**

Las platinas de asiento deberán cumplir la especificación ASTM A-36, deberán tener un espesor mínimo de 9,5 mm y un área neta no inferior de 225 centímetros cuadrados.

Las arandelas deberán ser planas y biseladas y deberán cumplir con la norma ASTM F 436-77.

Las tuercas deberán ser de tipo hexagonal pesado y deberán cumplir con la norma ASTM 563-76-a.



### 5.3.1.2 Instalación

EL CONTRATISTA deberá someter a revisión y aprobación de la Interventoría una memoria técnica detallada donde se describa el procedimiento y el equipo a utilizar en la instalación de los pernos de anclaje.

Las perforaciones para la instalación de los pernos deberán ser de un diámetro no menor de 75 mm o del diámetro que la Interventoría indique o apruebe y a las profundidades mostradas en los planos o indicadas por la Interventoría. Antes de instalar un perno dentro de una perforación, ésta se deberá limpiar con aire y agua a presión a fin de remover las virutas de laminado, óxido suelto, mugre, grasa o cualquier otra sustancia objetable. A su vez, el perno no deberá tener costras de óxido, mugre, grasa o cualquiera otra sustancia objetable. La rosca del perno deberá estar limpia y sin rebabas, de tal forma que la tuerca enrosque libremente en el mismo; estas roscas deberán cubrirse con un lubricante.

En caso de requerirse el uso de malla de refuerzo ésta se deberá sujetar a los pernos mediante las tuercas y platina que se deberán colocar con cada perno, según lo establecido en estas Especificaciones.

Las tuercas de los pernos se deberán localizar de tal manera que, por lo menos, los primeros cuatro centímetros de la rosca queden libres después de la instalación del perno y de cualquier malla de acero sostenida por el mismo.

Los pernos se deberán instalar tan pronto como sea posible, después de remover cada etapa de excavación.

El lapso entre la perforación del hueco y la instalación del perno deberá ser el mínimo necesario y en ningún caso podrá exceder de 6 horas.

### 5.3.1.3 Ensayos previos

Por lo menos 30 días antes de iniciar las excavaciones EL CONTRATISTA deberá probar en el sitio de la obra y en presencia de la Interventoría un mínimo de cinco pernos de anclaje de por lo menos 2,0 m de longitud, por cada tipo de anclaje. Tales pernos se deberán instalar en los sitios designados por la Interventoría de acuerdo con los procedimientos especificados en este capítulo, y se deberán someter siete días después de instalados a una carga axial de tracción que produzca en la barra un esfuerzo del 90% del límite de fluencia y se deberán mantener cargados por un mínimo de 24 horas. Si al cabo de este lapso, cualquiera de los pernos ensayados muestra una relajación de más del 10% de la carga inicialmente aplicada se considerará que el anclaje del perno ha fallado, y EL CONTRATISTA deberá ensayar un grupo adicional de cinco pernos en las mismas condiciones. Cualquier tipo de anclaje que falle en esta segunda prueba será rechazado y no podrá utilizarse en la obra. El equipo necesario para realizar los ensayos de los pernos y el método a emplearse en la ejecución de los mismos estarán sujetos a la aprobación de la UPES. No habrá medida ni pago por separado por la ejecución de estos ensayos.

- **Ensayos durante la construcción**

Con el objeto de llevar a cabo un estricto control de calidad de los pernos colocados durante la construcción, EL CONTRATISTA deberá probar periódicamente los pernos que coloque. La frecuencia en la ejecución de estos ensayos será de cinco pernos por cada lote de 50 pernos que hayan sido colocados. Tales pernos serán escogidos por la Interventoría y se deberán someter a una carga axial de tracción que deberá alcanzar, 7 días después de haber sido colocado el perno, un valor de 10 toneladas independientemente de su longitud.

Al CONTRATISTA no se le reconocerá pago por un lote de 50 pernos cuando en dos o más pernos de los cinco representativos del lote no se obtenga la resistencia especificada. EL CONTRATISTA en ese caso, deberá instalar a su cuenta, el número de pernos necesarios para alcanzar la resistencia de soporte requerida por el aporte de los pernos. Este número de pernos adicionales lo definirá la Interventoría.

El pago de los lotes de 50 pernos se hará únicamente después de efectuado el ensayo de control de calidad sobre los pernos representativos y de verificar que soportan la carga axial anteriormente especificada.

En el caso eventual de que la falla de los pernos se presente por adherencia roca-resina o roca-mortero, atribuible dicha falla a las condiciones del terreno, la Interventoría definirá las medidas de soporte alternativas que se requieran, estableciéndose el valor de la carga axial de tracción que deberá alcanzar el perno y redefiniendo, si es el caso, la frecuencia de colocación de los pernos.

### 5.3.2 MALLA DE ALAMBRE ELECTROSOLDADA

La malla electrosoldada se utilizará en combinación con concreto neumático y los pernos de anclaje para protección de los taludes de las excavaciones y en cualquier otro sitio que ordene la Interventoría durante la realización de la obra.

La utilización de la malla en combinación con concreto neumático se hará colocando la malla sobre una capa de concreto neumático aplicada sobre la superficie del talud con el espesor mostrado en los planos o indicados por la Interventoría, la cual se cubrirá con concreto neumático de igual espesor o del indicado por la Interventoría. El tipo de malla utilizado, así como su instalación, deberá cumplir con lo estipulado en el capítulo de Acero de Refuerzo, de estas especificaciones, y deberá manufacturarse con alambre de 4 mm de diámetro y con un tejido en tamaño máximo de 0,15 m.

Poco antes de instalar la malla se deberán remover todas las partículas sueltas que haya en la superficie sobre la cual se va a colocar la malla.

### 5.3.3 CONCRETO NEUMÁTICO

El concreto neumático se utilizará en combinación con la malla de alambre de acero electrosoldada y los pernos de anclaje para la protección de los taludes permanentes de las excavaciones necesarias para la obra o en cualquier otro sitio que ordene la

Interventoría. Los espesores del concreto neumático serán los indicados en los Planos o los exigidos por la Interventoría.

#### **5.4 MEDIDA Y PAGO**

##### **5.4.1 GENERALIDADES**

La parte de la obra por ejecutar consistirá en el suministro de toda la mano de obra, equipos y materiales y en la ejecución de todas las actividades que se requieran para llevar a cabo la protección de superficies y taludes en los sitios y condiciones indicados en los planos u ordenados por la Interventoría.

##### **5.4.2 REQUISITOS PARA MEDIDA Y PAGO**

La Interventoría no autorizará la medida y el pago por la protección de superficies y taludes hasta cuando EL CONTRATISTA complete en un todo de acuerdo con las especificaciones y a satisfacción de la Interventoría, los siguientes trabajos requeridos para completar esta parte de la obra:

- Reparación de superficies en mal estado por tránsito de personal o equipo, por desbordamiento de agua no manejada o por cualquier otra causa.
- Manejo permanente de aguas en la zonas protegidas.
- Retiro de materiales sobrantes y de desecho, y limpieza general de las áreas.

Las cantidades de obra podrán variar durante la construcción tanto por exceso, como por defecto sin que ello de lugar a modificación de los precios unitarios contratados.

##### **5.4.3 MEDIDA**

La medida para el pago por el revestimiento de protección en mortero pernado será el número de metros cuadrados ( $m^2$ ) aproximado al decímetro cuadrado, de área revestida de acuerdo con las Especificaciones y recibida a satisfacción de la Interventoría. Esta medida se hará por medios topográficos sobre el área inclinada y dentro de las líneas teóricas mostradas en los planos u ordenadas por la UPES.

##### **5.4.4 PAGO**

La parte de la obra por ejecutar a los precios unitarios de la Lista de Cantidades y Precios consistirá en llevar a cabo la protección de la superficie y taludes de las excavaciones en corte abierto y deberá incluir el suministro de todos los materiales, equipos y mano de obra necesarios para realizar todos los trabajos requeridos para completar esta parte de la obra.

## CONCRETOS

### 5.5 GENERALIDADES

Se refiere al suministro, almacenamiento de materiales, dosificación, elaboración de formaletas, preparación, transporte, colocación, fraguado, vibración, curado, terminado y reparación de los hormigones o concretos conforme a las resistencias, alineamientos, dimensiones y detalles indicados en los diseños.

### 5.6 REFERENCIAS

Además de la presente norma, se deben tener en cuenta las siguientes referencias:

- Norma ICONTEC-2000, Hormigón Reforzado.
- Norma ICONTEC-129, 174, 385, Agregados Pétreos.
- Norma ICONTEC-1920, Acero Estructural.

### 5.7 REQUISITOS GENERALES

- a. El Contratista debe construir todas las estructuras y fundir el concreto que se indique en los planos o que sea necesario.
- b. Las construcciones se deben hacer de acuerdo con los planos, las especificaciones y las indicaciones de la INTERVENTORIA.
- c. Todos los materiales son suministrados por el CONTRATISTA.
- d. Si el CONTRATISTA se aparta de cualquiera de las indicaciones estipuladas en las normas sobre la producción y características de los agregados, calidad y dosificación del cemento, del agua, de los aditivos y de los agregados, transporte y colocación de las mezclas y curado de los concretos, debe efectuar bajo su responsabilidad y a su propio costo todos los trabajos requeridos por la INTERVENTORIA., con el fin de comprobar si el concreto fabricado en condiciones diferentes cumple con la resistencia estipulada.

- e. En caso de que la resistencia del concreto resultase inferior a la especificada, el CONTRATISTA se responsabiliza de los trabajos, riesgos y costos requeridos para la destrucción y reparación completa, a satisfacción de la INTERVENTORIA, de las estructuras construidas con el concreto defectuoso, sin que haya razón para reclamaciones o modificaciones en los plazos estipulados.

## 5.8 MATERIALES Y EQUIPOS

- a. CEMENTO: El cemento debe ser de la marca con la cual se hicieron los ensayos de dosificación de mezclas; en caso de que su suministro sea en sacos, éstos deben ser suficientemente fuertes, herméticos e impermeables en tal forma que eviten alteraciones del cemento por efecto de la humedad.

El transporte debe hacerse bajo cubiertas impermeables y debe almacenarse bajo techo en edificaciones que garanticen protección suficiente contra la humedad, provistos de sistemas de control de humedad del aire si fuere necesario.

El almacenamiento debe efectuarse sobre plataformas de madera que separen los sacos de cemento del piso por lo menos diez (10) centímetros, para evitar la absorción de humedad. El apilamiento se hace en hileras; no deben colocarse más de catorce sacos, uno sobre otro, para períodos de almacenamiento menores de quince días, ni más de siete sacos para períodos más largos.

Debe evitarse colocar sacos directamente contra las paredes que cierran exteriormente el depósito. El almacenamiento debe efectuarse de manera que posibilite gastarlo en el mismo orden en que se recibe.

EL CONTRATISTA debe programar el suministro y el gasto del cemento con el fin de evitar que permanezca almacenado por un período mayor de treinta (30) días. Cuando se exceda este período sólo se puede usar el cemento si los ensayos que determine la INTERVENTORIA demuestran que el cemento no ha iniciado un fraguado falso. La INTERVENTORIA rechaza cualquier cargamento de cemento que presente este fraguado, aunque el período de almacenamiento sea menor del indicado anteriormente, caso en el cual el CONTRATISTA debe proceder a retirarlo de la obra a su propio costo.

- b. AGREGADOS: La aceptabilidad de los agregados se determina por medio de ensayos antes de iniciar las operaciones de fabricación y colocación del concreto. El tamaño máximo de agregados no debe exceder de una quinta parte de la menor dimensión entre las paredes de las formaletas, ni de 3/4 del espacio libre entre las barras de refuerzo.

Para la elaboración de los concretos de la obra, el CONTRATISTA debe utilizar agregados grueso y fino de origen aluvial o los obtenidos por trituración de roca.

En el caso de que se utilicen agregados obtenidos por trituración de roca, la forma de las partículas debe ser aproximadamente cúbica y el agregado debe estar libre de partículas planas alargadas.

El porcentaje de partículas alargadas no debe exceder de diez (10) por ciento; el CONTRATISTA debe adoptar un sistema de trituración que permita que el porcentaje de partículas alargadas no sobrepase el límite anotado anteriormente.

Agregado fino: Su gradación debe cumplir con los siguientes requisitos:

Tamiz	% Pasa
3/8"	100
No. 4	90-100
No. 16	45-80
No. 50	10-30
No. 100	2-10

Agregado grueso: El agregado grueso debe cumplir con una de las siguientes gradaciones:

Tamiz	A	B	C
1 1/2"			100
1"	100		85-100
3/4"	90-100	100	65-90
1/2"	40-75	90-100	40-70
3/8"	20-55	40-70	15-40
No. 4	0-10	0-15	0-8
No. 8	0-5	0-5	0-5

El tipo de gradación (A, B o C) debe definirse de acuerdo con la dimensión de la estructura y el espaciamiento del refuerzo.

El material debe presentar un desgaste menor al 40% al ser sometido al ensayo de abrasión en la máquina de Los Angeles y no debe tener una pérdida en peso mayor al 12% al someterlo a cinco ciclos alternados en la prueba de solidez con sulfato de sodio.

- c. AGUA: Toda el agua usada en la mezcla y para el curado del concreto debe ser limpia y libre de aceites, sales, álcalis, ácidos, materia orgánica, sedimentos, lodo o cualquier otra sustancia que pueda dañar o reducir la calidad, resistencia y durabilidad del concreto o del refuerzo. La fuente de suministro requiere la aprobación de la INTERVENTORIA., quien puede ordenar por cuenta del CONTRATISTA los ensayos que considere convenientes para su aceptación.

## 5.9 PROCEDIMIENTOS DE EJECUCIÓN

### 5.9.1 DISEÑO DE LAS MEZCLAS DE CONCRETO:

El CONTRATISTA debe diseñar las mezclas con 30 días de anticipación al primer vaciado y presentarlas a la INTERVENTORIA, para su aprobación junto con todos los materiales utilizados. De cada mezcla que el Contratista proponga usar, debe elaborar tres juegos de tres cilindros de concreto para ser ensayados en series de tres a los 7, 14 y 28 días, respectivamente.

La aprobación de la INTERVENTORIA al diseño de mezclas no exonera al CONTRATISTA de la responsabilidad de cumplir con todos los requisitos de las especificaciones y los planos. La INTERVENTORIA no acepta obras que no cumplan las resistencias especificadas, en caso tal, éstos deben demolerse y reconstruirse por cuenta del CONTRATISTA.

Es responsabilidad de la INTERVENTORIA el control de las mezclas de concreto; la INTERVENTORIA, puede solicitar los ajustes periódicos necesarios para obtener la resistencia última a la compresión, exigida para cada una de las estructuras según lo indicado en los diseños.

Debe tenerse en cuenta el tamaño máximo de los agregados que puedan admitir las estructuras, la disposición de los distintos materiales y las condiciones o características de los equipos utilizados por el CONTRATISTA para la elaboración y transporte de los concretos.

El diseño de las distintas mezclas se basa en la obtención de un material pastoso, trabajable y con un contenido de agua que genere un "asentamiento" del concreto (slump) entre 2.5 y 12.7 cm (1" a 5") medido según el proceso de la Designación C-143 de la ASTM o 346 de ICONTEC. sin embargo para el tipo Tremie el asentamiento debe ser mayor (6" a 10").

### 5.9.2 FORMALETAS

Las formaletas se deben utilizar donde sea necesario confinar el concreto y darle la forma y dimensiones requeridas. Las formaletas deben construirse lo suficientemente ajustadas para evitar toda pérdida de mezcla a través de las mismas. En las esquinas de las formaletas, donde lo indiquen los planos o lo que ordene la INTERVENTORIA, se deben colocar moldes especiales para biselar los bordes de concreto de las superficies permanentemente expuestas. Se fabrican de madera, acero u otro material aprobado por la INTERVENTORIA.

### 5.9.3 MEZCLA DEL CONCRETO:

Todos los materiales que se utilicen para la fabricación del concreto deben medirse por peso y mezclarse mecánicamente. El cemento se mide en sacos de 50 kilogramos.

El CONTRATISTA debe instalar una planta de mezcla de capacidad y tipo adecuados. El equipo debe ser capaz de combinar y mezclar los agregados, el cemento y los aditivos (cuando se usen), producir una mezcla uniforme dentro del tiempo especificado y descargarla sin que haya segregación de partículas. Con el fin de evitar interrupciones en

la colocación, el CONTRATISTA debe disponer de equipo de reserva. Así mismo debe estar provisto, de equipo adecuado tanto para pesar y controlar la cantidad de cada uno de los elementos que entran en la mezcla, como para ajustar el contenido de humedad o la proporción de los agregados mientras el concreto se mezcla.

#### **5.9.4 TRANSPORTE:**

El Concreto debe transportarse de la mezcladora al sitio de destino tan pronto como sea posible y por métodos que eviten segregación de los materiales, pérdida de los ingredientes, o pérdida en el asentamiento de más de 2 cm. Todo concreto, que por permanecer tiempo largo en el equipo de transporte requiera agua adicional para permitir buena colocación, debe descartarse. El CONTRATISTA debe someterse a la aprobación de la INTERVENTORIA., antes de iniciar los montajes de los equipos para preparación de concreto y el planeamiento y características de los elementos para transporte de concreto.

#### **5.9.5 COLOCACIÓN DEL CONCRETO:**

El CONTRATISTA debe notificar a la INTERVENTORIA. cuando esté listo para vaciar concreto en cualquier sitio, con el fin de que éste pueda inspeccionar las formaletas, cimientos, refuerzos, etc.

El concreto debe tener tal consistencia y composición que permita su colocación en todas las esquinas o ángulos de las formaletas y alrededor del refuerzo o de cualquier otro elemento embebido, sin que haya segregación de los materiales. Cada carga de concreto debe depositarse lo más cerca posible de su posición final para así reducir a un mínimo las posibilidades de segregación.

Cuando se coloque concreto sobre una fundación de suelo, el fondo de la excavación debe estar limpio y húmedo, pero sin agua estancada ni en movimiento.

No debe colocarse concreto sobre lodo, tierra porosa seca o llenos que no hayan sido compactados a la densidad requerida.

El concreto se debe densificar con la ayuda de equipo mecánico de vibración, accionado por gasolina, electricidad o aire comprimido. La duración de la operación de vibrado debe ser la necesaria para alcanzar la compactación requerida sin que se produzca segregación de los materiales.

Al colocar concreto en cualquier sitio no se debe permitir que éste caiga de una altura mayor de 1.50 m, excepto cuando se disponga de medios especiales para evitar segregación.

#### **5.9.6 CURADO Y PROTECCIÓN:**

El concreto recién colocado que no haya fraguado debe protegerse cuidadosamente contra corrientes de agua, lluvias fuertes, tráfico de personas o equipos y exposición directa a los rayos solares.

Debe evitarse el fuego o temperaturas excesivas cerca de las caras del concreto fresco.

Todas las caras expuestas del concreto deben curarse por un período no menor de 5 días, inmediatamente después de terminar la colocación del mismo.



### 5.9.7 REFUERZO

Se debe utilizar acero de producción nacional, de la calidad indicada en los planos y figuras, el cual debe ser suministrado en su totalidad por el CONTRATISTA. Este también debe suministrar todos los soportes, barras espaciadoras, pernos, platinas, distanciadores y demás elementos necesarios para la correcta colocación del refuerzo según las indicaciones de los planos o los requerimientos de la INTERVENTORIA.

El acero, antes de su colocación, debe estar libre de suciedad, escamas, polvo, lodo, pintura, aceite o cualquier otro material extraño que pueda perjudicar su adherencia con el concreto.

El refuerzo se debe colocar con exactitud, según lo indiquen los planos o lo que ordene INTERVENTORIA; las barras deben asegurarse firmemente en las posiciones indicadas, de manera que no sufran desplazamientos al colocar el concreto; se debe tener especial cuidado para evitar cualquier alteración en el refuerzo que sobresalga del concreto que haya sido colocado.

El corte y configuración de las barras se debe hacer de acuerdo con los planos y lo ordenado por la INTERVENTORIA.

### 5.9.8 MEDIDA Y PAGO

Los concretos se miden y pagan por metro cúbico. Si dentro de los materiales a utilizar en una obra determinada, se utiliza este insumo, prima la unidad de medida del tipo de obra.

El refuerzo se paga por kilogramo de acero figurado, amarrado y dispuesto para la fundición del concreto, de la calidad especificada. En el caso de obras de concreto reforzado su costo deberá incluirse en dicho ítem.

El precio unitario incluye todos los costos por explotación, lavado clasificación, suministro, transporte y almacenamiento de materiales; su utilización de equipos y herramientas, y la mano de obra para la elaboración de formaletas, preparación, transporte, colocación, desperdicios, fraguado, vibración, curado, terminado y reparación de los concretos de las estructuras, limpieza y en general, cualquier costo relacionado con la completa ejecución de los trabajos.

## 6 ACERO DE REFUERZO

Este trabajo consiste en el suministro, transportes, almacenamiento, corte, doblamiento y colocación de las barras de acero dentro de las diferentes estructuras permanentes de concreto, de acuerdo con los planos del proyecto, esta especificación y las instrucciones del Interventor.

### 6.1 MATERIALES

#### 6.1.1 BARRAS DE REFUERZO

Deberán cumplir con la más apropiada de las siguientes normas, según se establezca en los planos del proyecto: ICONTEC 161, 245 y 248; AASHTO M-31 y ASTM A-706.

#### 6.1.2 ALAMBRE Y MALLAS DE ALAMBRE

Deberán cumplir con las siguientes normas AASHTO, según corresponda: M-32, M-55, M-221 y M-225.

Para efectos de pago de las barras, se considerarán los pesos unitarios que se indican en la siguiente Tabla:

BARRA No.	DIAMETRO NOMINAL		PESO kg/m
	cm	pulgadas	
2	0.64	1/4	0.25
3	0.95	3/8	0.56
4	1.27	1/2	1.00
5	1.57	5/8	1.55
6	1.91	3/4	2.24
7	2.22	7/8	3.04
8	2.54	1	3.97
9	2.87	1 1/8	5.06
10	3.23	1 1/4	6.41
11	3.58	1 3/8	7.91
14	4.30	1 3/4	11.38
18	5.73	2 1/4	20.24

Los números de designación, son iguales al número de octavos de pulgada del diámetro nominal de las barras respectivas.

## 6.2 EQUIPO

Se requiere equipo idóneo para el corte y doblado de las barras de refuerzo.

Si se autoriza el empleo de soldadura, el Constructor deberá disponer del equipo apropiado para dicha labor.

Se requieren, además, elementos que permitan asegurar correctamente el refuerzo en su posición, así como herramientas menores.

## 6.3 EJECUCION DE LOS TRABAJOS

### 6.3.1 PLANOS Y DESPIECE

Antes de cortar el material a los tamaños indicados en los planos, el Constructor deberá verificar las listas de despiece y los diagramas de doblado. Si los planos no los muestran, las listas y diagramas deberán ser preparados por el Constructor para la aprobación del Interventor, pero tal aprobación no exime a aquel de su responsabilidad por la exactitud de los mismos. En este caso, el Constructor deberá contemplar el costo de la elaboración de las listas y diagramas mencionados, en los precios de su oferta.

Si el Constructor desea relocalizar una junta de construcción en cualquier parte de una estructura para la cual el Interventor le haya suministrado planos de refuerzo y listas de despiece, y dicha relocalización es aprobada por el Interventor, el Constructor deberá revisar, a sus expensas, los planos y listas de despiece que correspondan a la junta propuesta, y someter las modificaciones respectivas a aprobación del Interventor, cuando menos treinta (30) días antes a la fecha prevista para el corte y doblamiento del refuerzo para dicha parte de la obra. Si, por cualquier razón, el Constructor no cumple este requisito, la junta y el refuerzo correspondiente deberán ser dejados sin modificación alguna, según se muestre en los planos suministrados por el Interventor.

### 6.3.2 SUMINISTRO Y ALMACENAMIENTO

Todo envío de acero de refuerzo que llegue al sitio de la obra o al lugar donde vaya a ser doblado, deberá estar identificado con etiquetas en las cuales se indiquen la fábrica, el grado del acero y el lote o colada correspondiente.

El acero deberá ser almacenado en forma ordenada por encima del nivel del terreno, sobre plataformas, largueros u otros soportes de material adecuado y deberá ser protegido, hasta donde sea posible, contra daños mecánicos y deterioro superficial, incluyendo los efectos de la intemperie y ambientes corrosivos.

### 6.3.3 DOBLAMIENTO

Las barras de refuerzo deberán ser dobladas en frío, de acuerdo con las listas de despiece aprobadas por el Interventor. Los diámetros mínimos de doblamiento, medidos en el interior de la barra, con excepción de flejes y estribos, serán los indicados en la siguiente Tabla:

NUMERO DE BARRA	DIAMETRO MINIMO
2 a 8	6 diámetros de barra
9 a 11	8 diámetros de barra
14 a 18	10 diámetros de barra

El diámetro mínimo de doblamiento para flejes u otros elementos similares de amarre, no será menor que cuatro (4) diámetros de la barra, para barras No.5 o menores. Las barras mayores se doblarán de acuerdo con lo que establece la tabla anterior.

#### 6.3.4 COLOCACIÓN Y AMARRE

Al ser colocado en la obra y antes de fundir el concreto, todo el acero de refuerzo deberá estar libre de polvo, óxido en escamas, rebabas, pintura, aceite o cualquier otro material extraño que pueda afectar adversamente la adherencia. Todo el mortero seco deberá ser quitado del acero.

Las varillas deberán ser colocadas con exactitud, de acuerdo con las indicaciones de los planos, y deberán ser aseguradas firmemente en las posiciones señaladas, de manera que no sufran desplazamientos durante la colocación y fraguado del concreto. La posición del refuerzo dentro de las formaletas deberá ser mantenida por medio de tirantes, bloques, silletas de metal, espaciadores o cualquier otro soporte aprobado. Los bloques deberán ser de mortero de cemento prefabricado, de calidad, forma y dimensiones aprobadas. Las silletas de metal que entren en contacto con la superficie exterior del concreto, deberán ser galvanizadas. No se permitirá el uso de guijarros, fragmentos de piedra o ladrillos quebrantados, tubería de metal o bloques de madera.

Las barras se deberán amarrar con alambre en todas las intersecciones, excepto en el caso de espaciamientos menores de treinta centímetros (30 cm), en el cual se amarrarán alternadamente. El alambre usado para el amarre deberá tener un diámetro equivalente de 0.0625 ó 0.00800 pulgadas (1.5875 ó 2.032 mm), o calibre equivalente. No se permitirá la soldadura de las intersecciones de las barras de refuerzo.

Las barras deberán quedar colocadas de tal manera, que la distancia libre entre barras paralelas colocadas en una fila, no sea menor que el diámetro nominal de la barra, ni menor de veinticinco milímetros (25 mm), ni menor de una y un tercio (1 1/3) veces el tamaño máximo nominal del agregado grueso.

Cuando se coloquen dos (2) o más filas de barras, las de las filas superiores deberán colocarse directamente encima de las de la fila inferior y la separación libre entre filas no deberá ser menor de veinticinco milímetros (25 mm).

Estos requisitos se deberán cumplir también en la separación libre entre un empalme por traslapo y otros empalmes u otras barras.

Además, se deberán obtener los recubrimientos mínimos especificados en el Código Colombiano de Construcciones Sismo Resistentes y en la última edición del Código ACI-318.

Si el refuerzo de malla se suministra en rollos para uso en superficies planas, la malla deberá ser enderezada en láminas planas, antes de su colocación.

El Interventor deberá revisar y aprobar el refuerzo de todas las partes de las estructuras, antes de que el Constructor inicie la colocación del concreto.

### 6.3.5 TRASLAPOS Y UNIONES

Los traslapos de las barras de refuerzo deberán cumplir los requisitos del Código Colombiano de Construcciones Sismo Resistentes y se efectuarán en los sitios mostrados en los planos o donde lo indique el Interventor, debiendo ser localizados de acuerdo con las juntas del concreto.

El Constructor podrá introducir traslapos y uniones adicionales, en sitios diferentes a los mostrados en los planos, siempre y cuando dichas modificaciones sean aprobadas por el Interventor, los traslapos y uniones en barras adyacentes queden alternados según lo exija éste, y el costo del refuerzo adicional requerido sea asumido por el Constructor.

En los traslapos, las barras deberán quedar colocadas en contacto entre sí, amarrándose con alambre, de tal manera, que mantengan la alineación y su espaciamiento, dentro de las distancias libres mínimas especificadas, en relación a las demás varillas y a las superficies del concreto.

El Constructor podrá reemplazar las uniones traslapadas por uniones soldadas empleando soldadura que cumpla las normas de la American Welding Society, AWS D1.4. En tal caso, los soldadores y los procedimientos deberán ser precalificados por el Interventor de acuerdo con los requisitos de la AWS y las juntas soldadas deberán ser revisadas radiográficamente o por otro método no destructivo que esté sancionado por la práctica. El costo de este reemplazo y el de las pruebas de revisión del trabajo así ejecutado, correrán por cuenta del Constructor.

Las láminas de malla o parrillas de varillas se deberán traslapar entre sí suficientemente, para mantener una resistencia uniforme y se deberán asegurar en los extremos y bordes. El traslapo de borde deberá ser, como mínimo, igual a un (1) espaciamiento en ancho.

### 6.3.6 SUSTITUCIONES

La sustitución de las diferentes secciones de refuerzo sólo se podrá efectuar con autorización del Interventor. En tal caso, el acero sustituyente deberá tener un área y perímetro equivalentes o mayores que el área y perímetro de diseño.

Durante la ejecución de los trabajos, el Interventor adelantará los siguientes controles principales:

- Verificar el estado y funcionamiento del equipo empleado por el Constructor.
- Solicitar al Constructor copia certificada de los análisis químicos y pruebas físicas realizadas por el fabricante a muestras representativas de cada suministro de barras de acero.
- Comprobar que los materiales por utilizar cumplan con los requisitos de calidad exigidos por la presente especificación.

- Verificar que el corte, doblado y colocación del refuerzo se efectúen de acuerdo con los planos, esta especificación y sus instrucciones.
- Vigilar la regularidad del suministro del acero durante el período de ejecución de los trabajos.
- Verificar que cuando se sustituya el refuerzo indicado en los planos, se utilice acero de área y perímetro iguales o superiores a los de diseño.
- Efectuar las medidas correspondientes para el pago del acero de refuerzo correctamente suministrado y colocado.

### 6.3.7 CALIDAD DEL ACERO

Las barras y mallas de refuerzo deberán ser ensayadas en la fábrica y sus resultados deberán satisfacer los requerimientos de las normas respectivas de la AASHTO o ASTM correspondientes.

El Constructor deberá suministrar al Interventor una copia certificada de los resultados de los análisis químicos y pruebas físicas realizadas por el fabricante para el lote correspondiente a cada envío de refuerzo a la obra. En caso de que el Constructor no cumpla este requisito, el Interventor ordenará, a expensas de aquel, la ejecución de todos los ensayos que considere necesarios sobre el refuerzo, antes de aceptar su utilización.

Cuando se autorice el empleo de soldadura para las uniones, su calidad y la del trabajo ejecutado se verificarán de acuerdo con lo indicado en esta especificación.

Las varillas que tengan fisuras o hendiduras en los puntos de flexión, serán rechazadas.

### 6.3.8 CALIDAD DEL PRODUCTO TERMINADO

Se aceptarán las siguientes tolerancias en la colocación del acero de refuerzo:

Con recubrimiento menor o igual a cinco centímetros ( $\leq 5$  cm)      0.5 cm

Con recubrimiento superior a cinco centímetros ( $> 5$  cm)      1.0 cm

No se permitirá la colocación de acero con áreas y perímetros inferiores a los de diseño. Todo defecto de calidad o de instalación que exceda las tolerancias de esta especificación, deberá ser corregido por el Constructor, a su costa, de acuerdo con procedimientos aceptados por el Interventor y a plena satisfacción de éste.

## 6.4 MEDIDA Y PAGO

La unidad de medida será el kilogramo (kg), aproximado al décimo de kilogramo, de acero de refuerzo para estructuras de concreto, realmente suministrado y colocado en obra, debidamente aceptado por el Interventor.

La medida no incluye el peso de soportes separados, silletas de alambre o elementos similares utilizados para mantener el refuerzo en su sitio, ni los empalmes adicionales a los indicados en los planos, que sean autorizados por el Interventor para conveniencia del Constructor.

Si se sustituyen barras a solicitud del Constructor y como resultado de ello se usa más acero del que se ha especificado, no se medirá la cantidad adicional.

La medida para barras se basará en el peso computado para los tamaños y longitudes de barras utilizadas, usando los pesos unitarios indicados en la Tabla No.640.1.

La medida para malla de alambre será el producto del área en metros cuadrados de la malla efectivamente incorporada y aceptada en la obra, por su peso real en kilogramos por metro cuadrado.

No se medirán cantidades en exceso de las indicadas en los planos del proyecto u ordenadas por el Interventor.

El precio unitario deberá cubrir todos los costos por concepto de suministro, ensayos, transportes, almacenamiento, corte, desperdicios, doblamiento, limpieza, colocación y fijación del refuerzo y por toda mano de obra, materiales, patentes, equipos e imprevistos necesarios para terminar correctamente el trabajo, de acuerdo con los planos, esta especificación y las instrucciones del Interventor.

El precio unitario deberá incluir, también, todos los costos por concepto de elaboración de listas de despiece y diagramas de doblado cuando ellos no hayan sido suministrados; por suministro e instalación de abrazaderas, separadores, silletas de alambre o cualquier otro elemento utilizado para sostener y mantener el refuerzo en su sitio; así como los de la señalización preventiva de la vía y el ordenamiento del tránsito automotor durante la ejecución de los trabajos y, en general, todo costo relacionado con la correcta ejecución de los trabajos especificados.

No habrá lugar a pago separado por el acero de refuerzo para concreto, colocado con el propósito de reemplazar estructuras de concreto que se deterioren o queden defectuosas, o en el concreto que el Constructor haya utilizado por su conveniencia con o sin autorización del Interventor. Tampoco se pagará por separado el acero cuyo pago se haya estipulado en otros renglones del contrato, ni por los trabajos de soldadura que se autoricen para uniones soldadas en reemplazo de uniones traslapadas.

## **7 GAVIONES**

### **7.1 DESCRIPCIÓN**

Este trabajo consiste en el transporte, suministro, manejo, almacenamiento e instalación de canastas metálicas, y el suministro, transporte y colocación de material de relleno dentro de las canastas, de acuerdo con los alineamientos, formas y dimensiones y en los sitios indicados en los planos del proyecto o determinados por el interventor.

### **7.2 MATERIALES**

#### **7.2.1 CANASTAS METÁLICAS**

Las canastas metálicas estarán formadas de alambre de hierro galvanizado de triple torsión, con huecos hexagonales de abertura no mayor de 10 centímetros (10 cm).

El alambre deberá ajustarse a la norma ASTM A-116 o a la ASTM A-856.

Se utilizará alambre galvanizado de diámetro superior a dos milímetros (2 mm), excepto en las aristas y los bordes del gavión que estarán formados por alambres galvanizados cuyo diámetro será, como mínimo, un veinticinco por ciento (25%) mayor que el del enrejado.

La forma y dimensiones de las canastas serán las señaladas en los planos y las especificaciones particulares del proyecto.

#### **7.2.2 MATERIAL DE RELLENO**

Podrá consistir de canto rodado, material de cantera o material de desecho adecuado, teniendo cuidado de no utilizar materiales que se desintegren por la exposición al agua o a la intemperie, que contengan óxido de hierro, con excesiva alcalinidad con compuestos salinos, cuya composición pueda atacar el alambre de la canasta.

El peso unitario del material deberá ser, cuando menos, de un mil doscientos cincuenta kilogramos por metro cúbico (1250 kg/m<sup>3</sup>).

Deberá cumplir, además, los siguientes requisitos:



### **Granulometría**

El tamaño mínimo de las piedras deberá ser, por lo menos, treinta milímetros (30 mm) mayor que las aberturas de la malla de la canasta.

### **Resistencia a la abrasión**

El desgaste del material al ser sometido a desgaste en la maquina de Los Ángeles, según la norma INV E – 219, deberá ser inferior a cincuenta por ciento (50%).

### **Absorción**

Su capacidad de absorción de agua será inferior al dos por ciento (2%) en peso. Para determinarla, se fragmentará una muestra representativa de las piedras y se ensayará de acuerdo con la norma INV E – 223.

## **7.3 EQUIPO**

Se requieren, principalmente, equipos para la explotación, procesamiento y transporte del material de relleno; para el transporte de las canastas de alambre; para la eventual adecuación de la superficie sobre la cual se construirán los gaviones, así como herramientas manuales.

## **7.4 EJECUCIÓN DE LOS TRABAJOS**

### **7.4.1 CONFORMACIÓN DE LA SUPERFICIE DE APOYO**

Cuando los gaviones requieran una base firme y lisa para apoyarse, ésta podrá consistir en una simple adecuación del terreno o una cimentación diseñada y construida de acuerdo con los detalles de los planos del proyecto.

### **7.4.2 COLOCACIÓN DE LAS CANASTAS**

Cada canasta deberá ser armada en el sitio de la obra; de acuerdo con el detalle de los planos del proyecto. Su forma prismática se establecerá con ayuda de palancas u otro medio aceptado por el interventor.

### **7.4.3 RELLENO**

El material de relleno se colocará dentro de la canasta manualmente, de manera que las partículas de menor tamaño queden hacia el centro de ella y las más grandes junto a la malla. Se procurará durante la colocación, que el material quede con la menor cantidad posible de vacíos. Si durante el llenado las canastas pierden su forma, se deberá retirar el material colocado, reparar y reforzar las canastas y volver a colocar el relleno.

## 7.5 COSTURA Y ANCLAJE

Cuando la canasta esté llena, deberá ser cosida y anclada a las canastas adyacentes, con alambre igual al utilizado en la elaboración de éstas.

## 7.6 CONDICIONES PARA EL RECIBO DE LOS TRABAJOS

### 7.6.1 CONTROLES

Durante la ejecución de los trabajos, el Interventor adelantará los siguientes controles principales:

- ✓ Comprobar el estado y funcionamiento del equipo utilizado por el Constructor.
- ✓ Comprobar que los materiales por utilizar cumplan con los requisitos de calidad exigidos por la presente especificación.
- ✓ Vigilar la regularidad en la producción de los materiales de relleno.
- ✓ Verificar que el alineamiento, pendientes y dimensiones de la obra se ajusten a su diseño.
- ✓ Medir las cantidades de obra ejecutadas a su satisfacción, por el Constructor.

### 7.6.2 CONDICIONES ESPECÍFICAS PARA EL RECIBO Y TOLERANCIAS

El interventor aprobará los trabajos si la malla y el material de relleno satisfacen las exigencias de los planos y de esta especificación y si la estructura construida se ajusta a los alineamientos, pendientes y secciones indicadas en los documentos del proyecto o modificados por él.

En caso de deficiencias de los materiales o de la ejecución de la obra, el Constructor deberá acometer, a su costa, las correcciones necesarias de acuerdo con las instrucciones del Interventor, a plena satisfacción de éste.

## 7.7 MEDIDA

La unidad de medida será el metro cúbico ( $m^3$ ), aproximado al décimo de metro cúbico, de gaviones fabricados y colocados a satisfacción del interventor.

El volumen se determinará sumando los volúmenes de las canastas correctamente colocadas de acuerdo con los planos y las instrucciones del Interventor.

No se medirán cantidades en exceso de las recién indicadas.

## 7.8 FORMA DE PAGO

El pago se hará al precio unitario del contrato por toda obra ejecutada de acuerdo con esta especificación y aceptada a satisfacción por el interventor.

El precio unitario deberá cubrir todos los costos por concepto de equipos, herramientas y mano de obra; suministro e instalación de las canastas, explotación de las fuentes de materiales para relleno; la construcción o adecuación de las vías de acceso a las fuentes, la obtención de los permisos y derechos de explotación; la adecuación de las fuentes al terminar la explotación para recuperar sus características hidrológicas superficiales; el cargue, transporte y descargue de las piedras; el llenado, amarre y anclaje de los gaviones; y, en general, todo costo relacionado con la correcta ejecución de los trabajos, de acuerdo con los planos, esta especificación y las instrucciones del Interventor.

El precio unitario incluirá, también, los costos por concepto del suministro e instalación de abrazaderas, alambre, separadores, silletas de alambre o cualquier otro elemento utilizado para sostener y mantener el gavión en su sitio, así como la señalización preventiva de la vía y el ordenamiento del tránsito automotor durante la ejecución de los trabajos.

Si los documentos del proyecto contemplan que la preparación de la superficie de apoyo de los gaviones consiste en una adecuación simple del terreno, su costo deberá quedar incluido dentro del precio unitario de los gaviones. En caso contrario, se deberá pagar de acuerdo con el Artículo 600, "Excavaciones varias", de estas especificaciones.

## 8 EMPRADIZACION DE TALUDES

Este trabajo consiste en la plantación de césped sobre taludes, cortes y otras áreas del proyecto, en los sitios indicados en los planos o determinados por el Interventor. El trabajo incluye, además, la conservación de las áreas empradizadas hasta el recibo definitivo de los trabajos.

### 8.1 MATERIALES

La empradización podrá efectuarse con bloques de césped o con tierra orgánica y semillas. Los materiales en cada caso serán las siguientes:

Los bloques de césped para la empradización serán de forma aproximadamente rectangular y dimensiones regulares y provendrán de un prado aceptado por el Interventor, localizado fuera del proyecto a no ser que se hayan obtenido del descapote durante las operaciones de la excavación.

Los bloques deberán tener las raíces del pasto sanas y adheridas a la capa de tierra orgánica.

La tierra orgánica provendrá de áreas localizadas fuera del proyecto o, preferiblemente del descapote del proyecto y deberá estar libre de raíces, troncos, palos, piedras y cualquier otro elemento extraño y nocivo. Las semillas serán de gramíneas, de las características indicadas en los documentos del proyecto.

Para el riego periódico del césped se empleará agua que en el sitio de los trabajos se considere aceptable para esta actividad.

La fertilización o enmiendas edáficas son de gran importancia para la preparación del suelo y se lo puede hacer a través de aportes de materia orgánica, fertilización orgánica (tierra vegetal preparada, humus, residuos de los hongos, residuos domésticos y abonos) o mediante fertilizantes inorgánicos (complejos minerales tales como nitrato amónico, urea, sulfato de amonio y ácido fosfórico o fosfato de amonio). Deberán emplearse los fertilizantes e insecticidas adecuados según lo establezca el ingeniero Agrónomo.

### 8.2 EQUIPO

El Constructor deberá disponer de los equipos y herramientas necesarios para asegurar que la empradización de taludes tenga la calidad exigida, y se garantice el cumplimiento del programa de ejecución de los trabajos

### **8.3 EJECUCION DE LOS TRABAJOS**

#### **8.3.1 PROGRAMACIÓN DE LOS TRABAJOS**

El contratista ejecutar los trabajos de plantación o siembra durante la temporada climática que permita el establecimiento de los cespedotes o semillas al terreno a proteger, de acuerdo con las condiciones del terreno, las características de las especies a proteger, los procedimientos de implantación y el tiempo requerido para la ejecución de los trabajos de preparación de la superficie, transplante, colocación de tierra negra y siembra de semillas.

#### **8.3.2 PREPARACIÓN DE LA SUPERFICIE EXISTENTE**

El Interventor sólo autorizará la empedización si la superficie por empedizar presenta la uniformidad requerida para garantizar el éxito del trabajo.

El Contratista deberá tener en cuenta los siguientes trabajos de preparación del terreno, previo a la siembra: i) proporcionar un buen drenaje, ii) descompactar el medio donde se instaurará la vegetación para permitir un correcto desarrollo del enraizamiento, iii) eliminación de elementos tóxicos, iv) aumentar el suministro de nutrientes esenciales para el crecimiento (fertilización) y v) integrar la morfología del terreno en el paisaje circundante.

#### **8.3.3 COLOCACIÓN DE CEPEDÓN**

Sobre la superficie preparada se aplicará abono del tipo y en la cantidad que indique el ingeniero agrónomo, a continuación, se extenderán los bloques de césped haciéndolos casar en la mejor forma posible, evitando traslapos y vacíos y buscando que los extremos del área empedizada empalmen armónicamente con el terreno natural adyacente.

En las uniones de los bloques, se colocará tierra orgánica. Una vez plantada la superficie, se deberá regar de manera abundante y en lo sucesivo diariamente y se apisonará con frecuencia con un cilindro manual, con el fin de emparejarla y detectar las irregularidades, la cuales deberán ser corregidas a satisfacción del Interventor.

#### **8.3.4 COLOCACIÓN DE TIERRA ORGÁNICA Y SEMILLAS**

La superficie por empedizar se cubrirá con una capa de tierra orgánica. La conformación y compactación se deberá realizar con equipos mecánicos o manuales, según apruebe el Interventor. La siembra de la semilla y la aplicación del abono requerido se hará de acuerdo con procedimientos y en instantes definidos por el ingeniero agrónomo.

El Contratista propondrá al Interventor el método de siembra a emplear, el cual puede ser: a) en hileras; b) al voleo; c) hidrosiembra; d) aérea; u otro que se considere garantice el establecimiento de las semillas.

Una vez completada la siembra, el área deberá compactarse ligeramente dentro de las veinticuatro (24) horas siguientes, con un cilindro operado manualmente.

### **8.3.5 CONSERVACIÓN**

El Contratista protegerá y cuidará a su costo las áreas sembradas, plantadas o cubiertas con césped, las mantendrá húmedas, arreglando o reponiendo por su cuenta las áreas que no presenten un crecimiento satisfactorio, hasta la recepción definitiva de la obra.

El área empradizada se deberá regar diariamente hasta su recibo definitivo por parte del Interventor. El área deberá ser podada por primera vez a los cuarenta y cinco (45) días de empradizada, efectuándose posteriormente las podas de mantenimiento que el Interventor juzgue necesarias hasta el recibo definitivo.

Durante dicho lapso, el Constructor deberá aplicar los riegos, fertilizantes, insecticidas y cualquier otro material necesario y deberá adoptar las medidas pertinentes para la protección del trabajo.

El Interventor no recibirá los trabajos antes de noventa (90) días de concluida la siembra. En el momento del recibo definitivo, el área empradizada no podrá presentar irregularidades o desperfectos y se deberá encontrar podada a satisfacción del Interventor.

### **8.4 MEDIDA Y PAGO**

La unidad de medida de la empradización de taludes será el metro cuadrado ( $m^2$ ), aproximado al entero, de área empradizada de acuerdo con los planos y demás documentos del proyecto, a plena satisfacción del Interventor. La medida se hará sobre la superficie inclinada.

El precio unitario deberá incluir todos los costos de preparación de la superficie existente, el suministro y colocación de los materiales; la compactación de la superficie, el riego y poda periódicos del área empradizada; el suministro y aplicación de fertilizantes, insecticidas y demás materiales requeridos para la conservación del área empradizada; los desperdicios y, en general, todo costo adicional relacionado con la correcta ejecución de los trabajos especificados.

## 9 CANALES FLEXIBLES

Se refiere a la construcción canales con mortero utilizando como formaletas flexibles bolsas de polipropileno como se indica en los planos, que deben enterrarse 5 cm en el terreno para evitar erosión y socavación. Este tipo de canales se construirá para la conducción de corriente y evitar de este modo cárcavamiento de las laderas y la infiltración de aguas.

### 9.1 MATERIALES

Para la elaboración de las barreras se emplearán bolsas de polipropileno de 0.50x0.10x0.10m, mortero fluido con relación arena cemento de 1:6 y fibras de polipropileno para el cocido final de las bolsas.

### 9.2 EJECUCIÓN DE LOS TRABAJOS

Se debe localizar el sitio a intervenir apoyado en los planos topográficos del proyecto, y realizar la zanja para la instalación de las barreras. Posteriormente se deben colocar las bolsas de formaleta en la excavación e introducir el mortero fluido ya sea inyectado a paleado hasta llenar completamente las bolsas para luego cerralas mediante cocido con fibras de polipropileno. Finalmente se debe colocar una nueva bolsa a continuación de la primera y repetir el procedimiento hasta alcanzar a longitud indicada en los planos o la señalada por el interventor.

### 9.3 MEDIDA Y FORMA DE PAGO

Se medirá y se pagará por metro lineal (ml) de canal debidamente colocado y recibido a satisfacción por la interventoría. El valor será el precio unitario estipulado dentro del contrato e incluye: Materiales, equipos, mano de obra, transportes dentro y fuera de la obra y demás costos directos e indirectos necesarios para la correcta ejecución de la actividad.

En caso de no conformidad con estas especificaciones, durante su ejecución ó a su terminación, las obras se considerarán como mal ejecutadas. En este evento, el Constructor deberá reconstruirlas a su costo y sin que implique modificaciones y/o adiciones en el plazo y en el valor del contrato.

## 10 DRENES HORIZONTALES

### 10.1 DESCRIPCIÓN

Consiste en tubos de plástico (PVC) a los que se deben hacer ranuras o agujeros circulares a una separación preestablecida, instalados con la pendiente y longitud establecidas en los diseños o definidas por la INTERVENTORIA en cada sitio determinado.

### 10.2 CARACTERÍSTICAS DE LOS DRENES

Diámetro 2"  
Longitud 20 m  
Pendiente 3%.

La localización de los drenes se indica en los planos de las obras de mitigación.

### 10.3 MATERIALES Y EQUIPOS

Es responsabilidad del contratista:

Suministrar la tubería plástica de drenaje, geotextil de recubrimiento, pegantes etc., su ranurado o perforación según se indique en el terreno, y su instalación dentro de la tubería de revestimiento en tramos debidamente acoplados. La tubería plástica debe quedar en sitio a medida que se retire la tubería de revestimiento.

#### 10.3.1 MATERIALES Y EQUIPOS

Es responsabilidad del contratista:

- Suministro y transporte al sitio del equipo de perforación por rotación-percusión y lavado, con los accesorios necesarios, tales como tubería de perforación en la longitud que se requiera, tubería de revestimiento, brocas, mangueras, acoples y herramientas, con operarios calificados que comprueben experiencia en perforaciones para drenaje profundo del terreno.
- Suministro de tubería plástica de drenaje, geotextil de recubrimiento, pegantes etc., su ranurado o perforación según se indique en el terreno, y su instalación dentro de la tubería de revestimiento en tramos debidamente acoplados. La tubería plástica debe quedar en sitio a medida que se retire la tubería de revestimiento.

#### 10.3.2 INSTALACIÓN Y EQUIPOS

La instalación de los drenes incluye la ejecución de las perforaciones con revestimiento o encamisado, instalación de la tubería de drenaje dentro de la tubería de revestimiento en tramos pegados, retiro de la tubería de revestimiento.



Se debe dejar una longitud de 2 a 3 m antes de la superficie del terreno sin perforar o ranurar, para evitar flujos de agua hacia la cara del talud que originen erosión e inestabilidad; en esos 2 o 3 m más cercanos a la superficie se debe rellenar el hueco alrededor del tubo de los drenes con material arcilloso del sitio compactado a mano.

#### 10.4 MEDIDA Y PAGO

Para efectos de pago, los drenes horizontales con tubería perforada se miden y pagan siguiendo el eje del tubo y utilizando como unidad de medida el metro lineal (m) con aproximación a un decimal.

Este precio debe incluir el costo de suministro de tubería, transporte dentro y fuera de la obra, mano de obra para la colocación de tubería, así como el geotextil y los demás implementos requeridos para realizar adecuadamente esta labor.

ANEXO E  
PLANOS



SECRETARIA DE GOBIERNO  
DIRECCIÓN DE PREVENCIÓN Y  
ATENCIÓN DE EMERGENCIAS

ELABORÓ:



INTERVENTORIA:

GEOCING LTDA

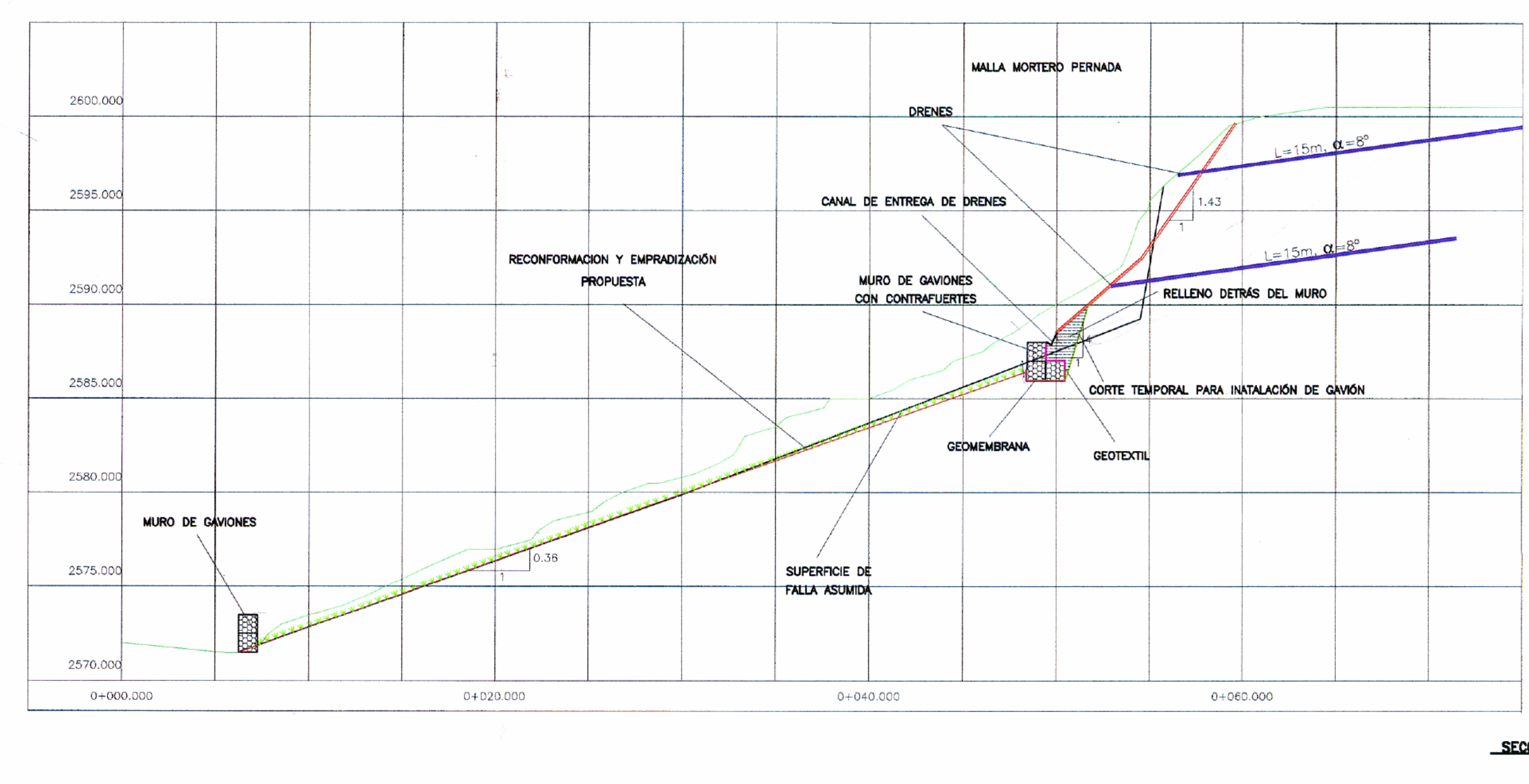
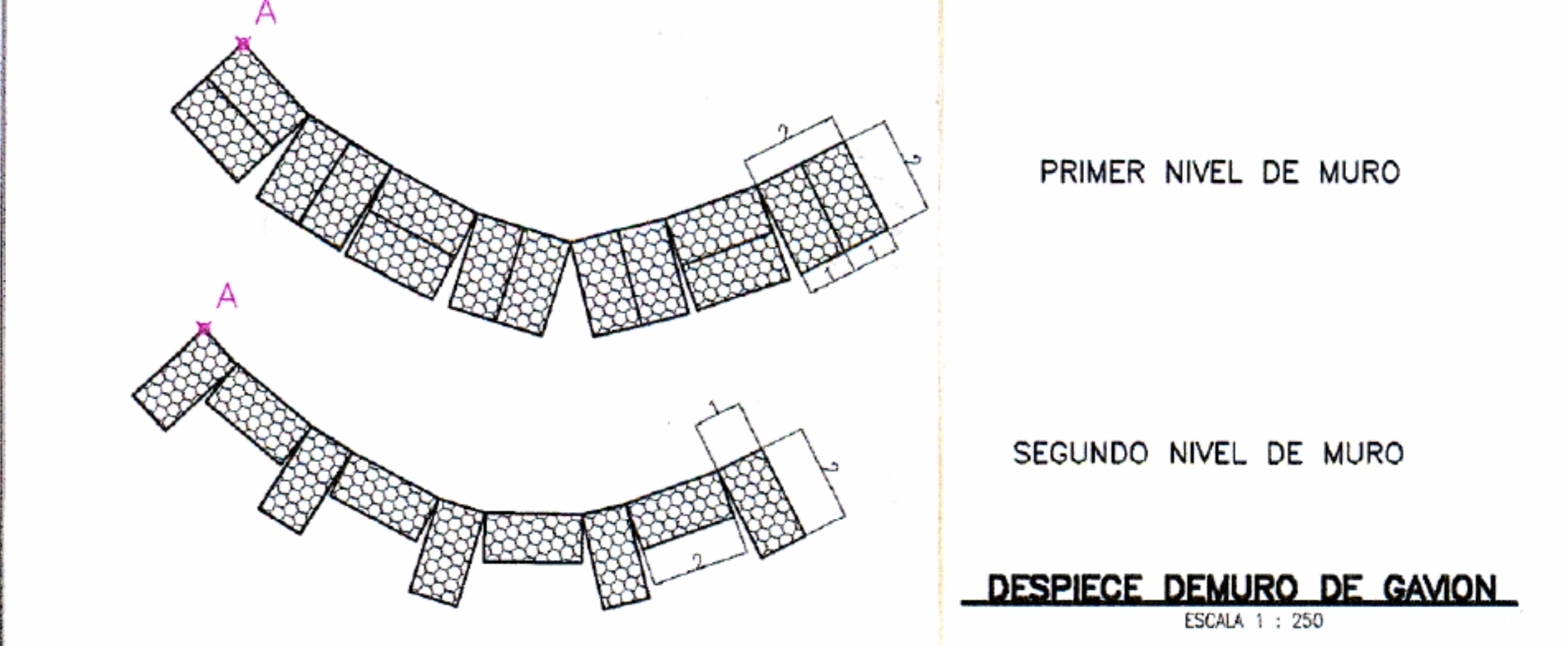
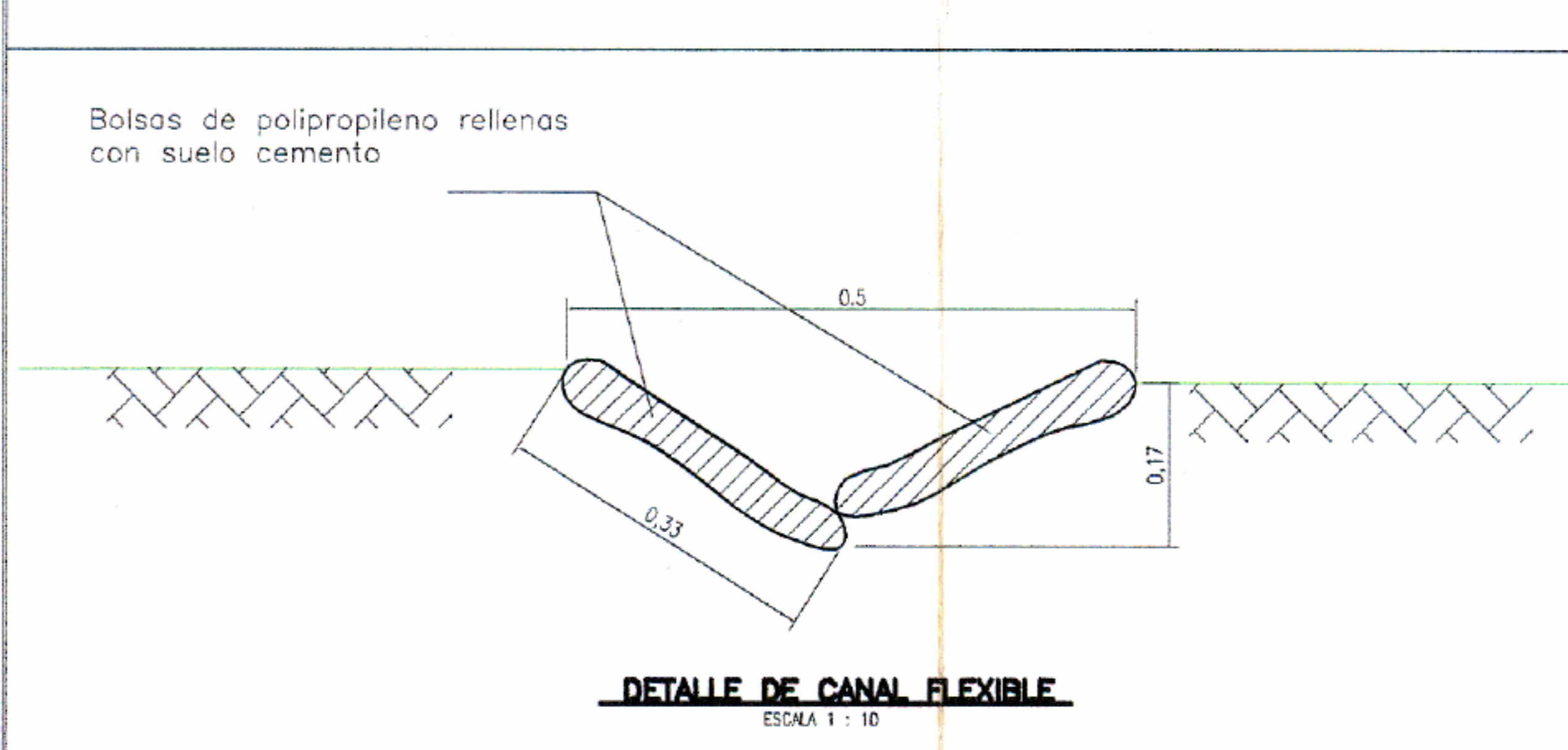
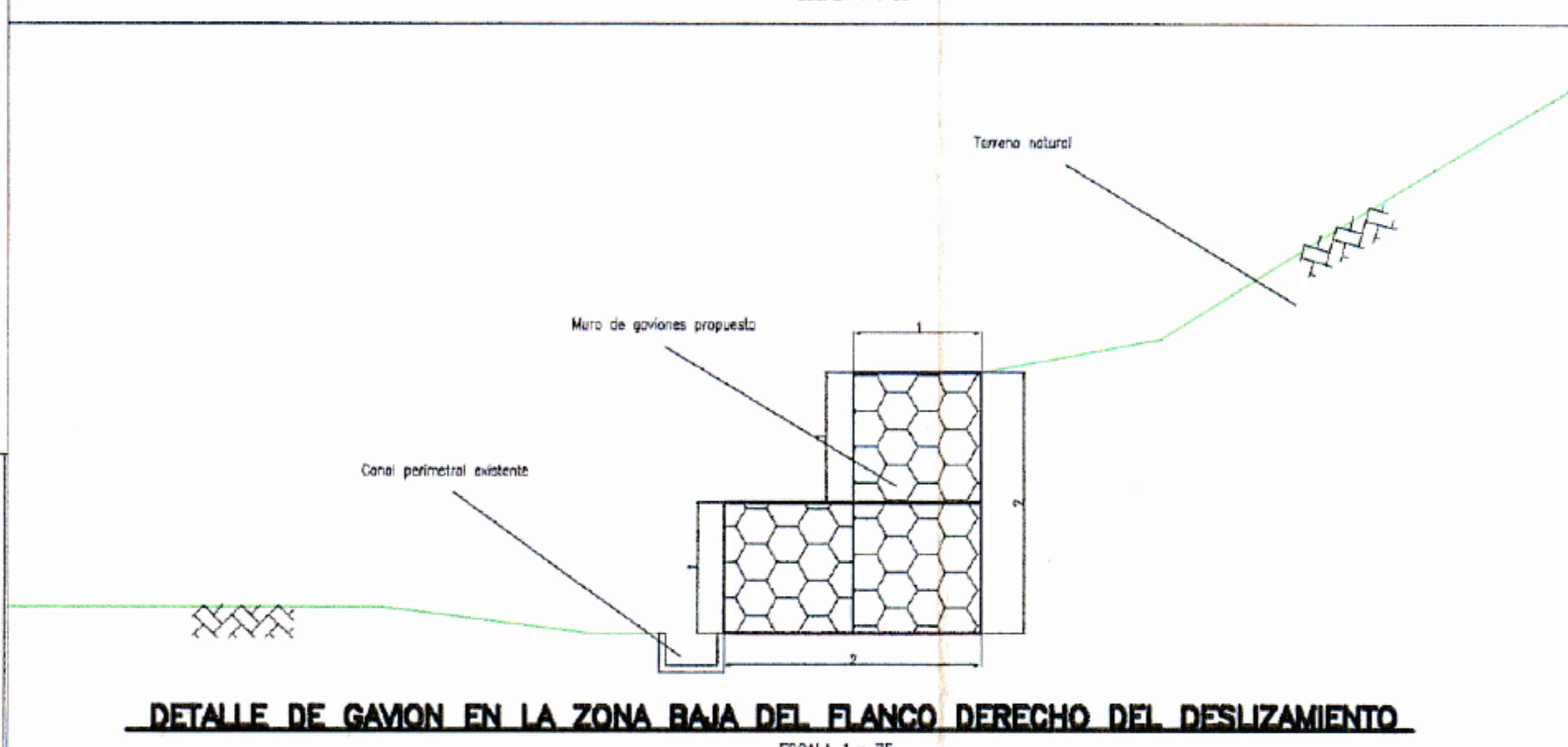
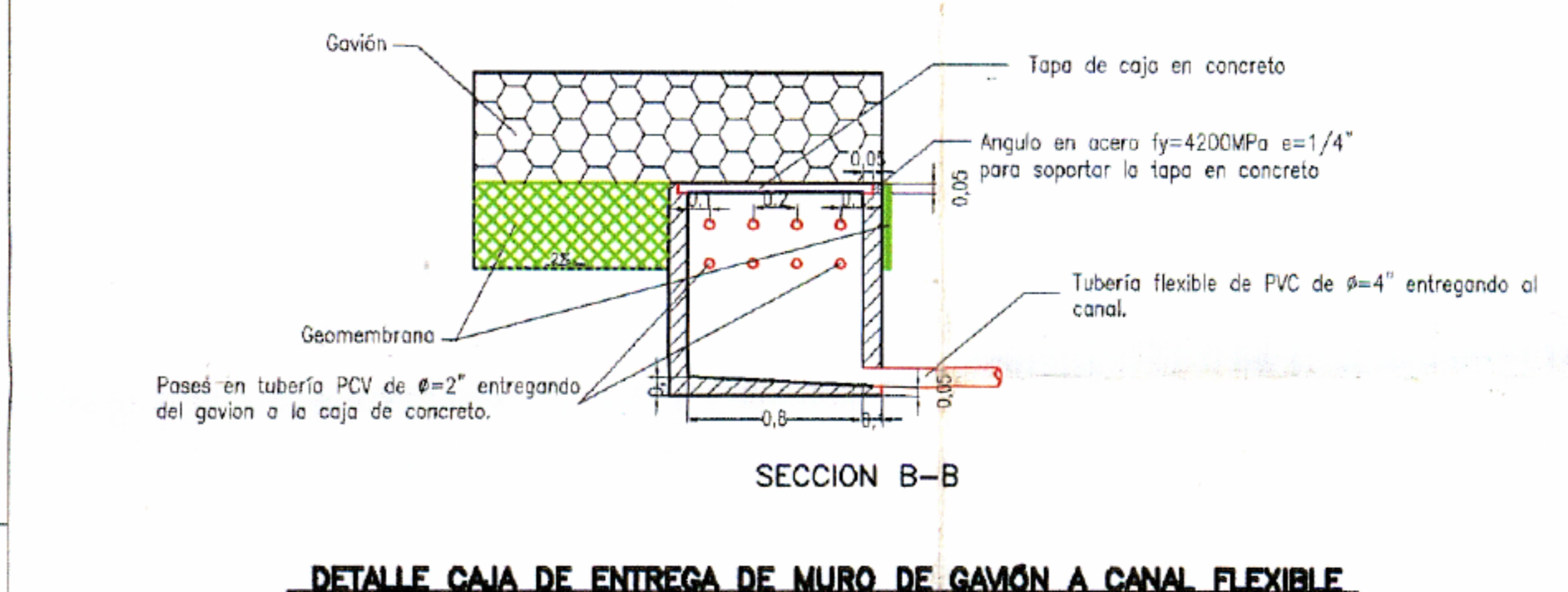
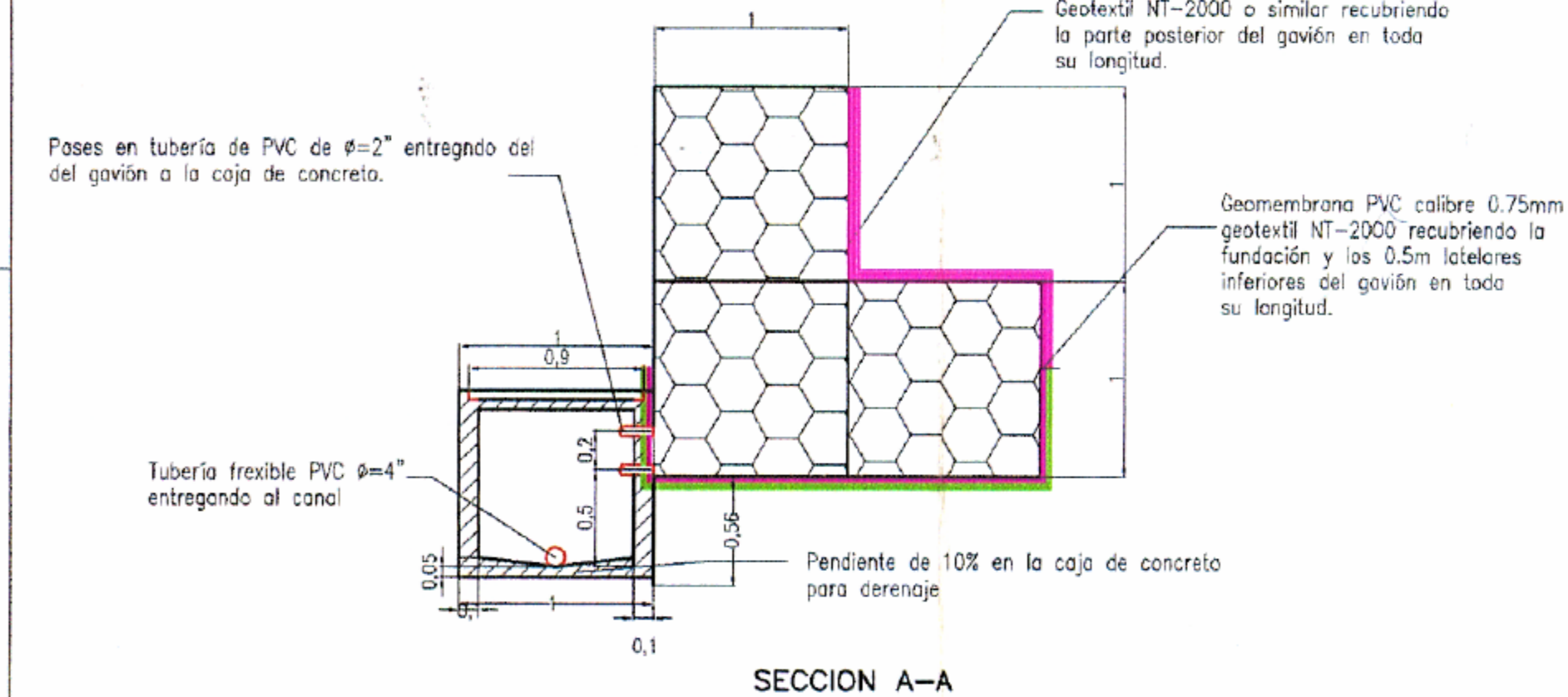
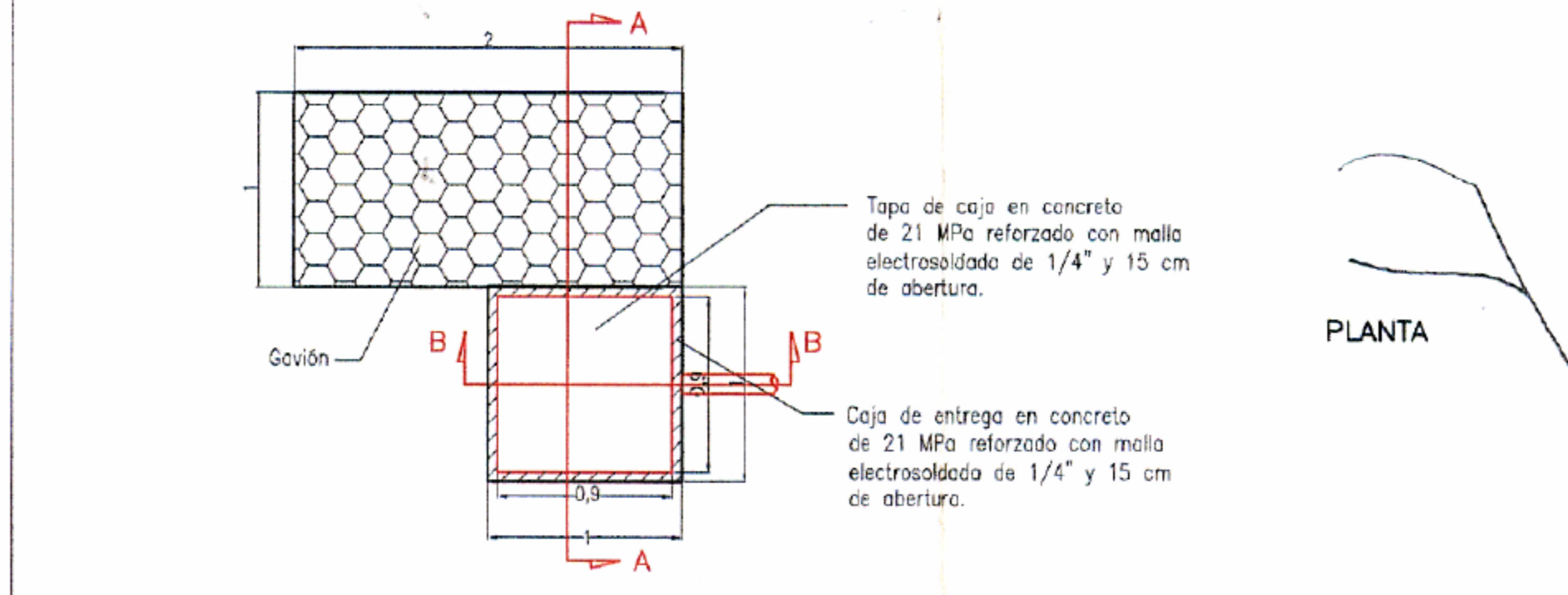
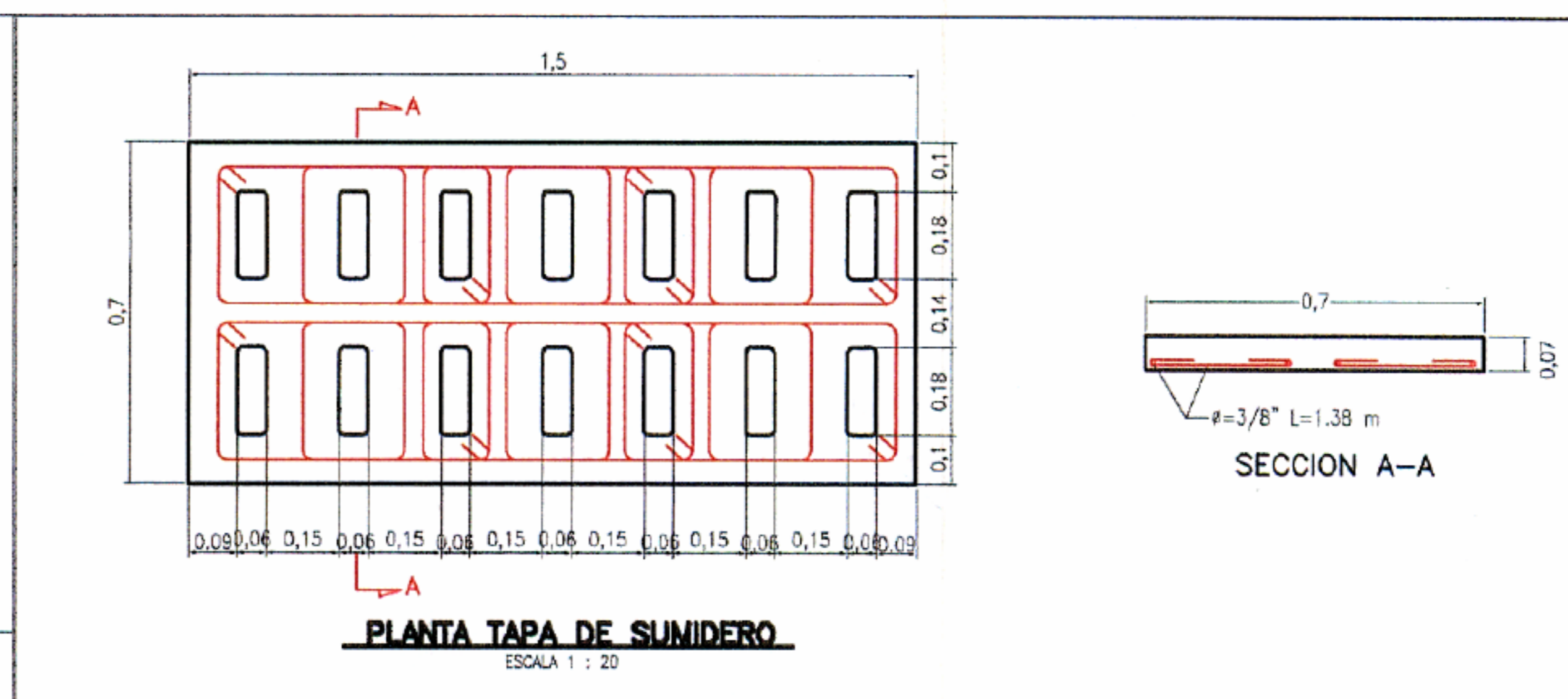
ESCALA:

INDICADA

DISEÑO:	FECHA:
ING. EDGAR E. RODRIGUEZ G.	ENERO DE 2005
DIBUJÓ:	FECHA:
WILMER MORENO B.	ENERO DE 2005
REVISÓ:	FECHA:
ING. EDGAR E. RODRIGUEZ G.	FEBRERO DE 2005
APROBÓ:	FECHA:
ING. FLAVIO SOLER	FEBRERO DE 2005
Vo. INTERVENTORIA:	FECHA:
GEOCING LTDA	FEBRERO DE 2005
Vo. DPAE:	FECHA:
ING. JAVIER PAVA	FEBRERO DE 2005

PROYECTO:  
ELABORACIÓN DE DISEÑOS DE OBRAS,  
PRESUPUESTOS Y ESPECIFICACIONES  
TECNICAS EN SITIOS AFECTADOS POR  
EMERGENCIAS DEBIDO A LA RECIENTE  
TEMPORADA DE LLUVIAS, CON PRIORIDAD EN  
LA LOCALIDADES DE CIUDAD BOLIVAR, USME  
Y RABEL URIBE URIBE DE BOGOTÁ D.C.  
SITIO 7 - GRAN CHAPARRAL

PLANO 1  
OBRAS RECOMENDADAS



SECCION 1-1 CON OBRAS  
ESCALA 1 : 250

DESPIECE DE MURO DE GAVION  
ESCALA 1 : 250