



CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia



ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS
VISADO
CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL

Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00
Colegiado : Mª Luisa Sanchez Rubio[ET AL]
Inscrito con el nº : 5137
Puede consultar la validez del documento accediendo
a <http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

Secretaría del ICOG

RECONOCIMIENTO GEOTECNICO



EXPEDIENTE Nº: 5390/18

CLIENTE: GERENCIA ASISTENCIAL DE ATENCIÓN PRIMARIA

OBRA: CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL

Pº DE LOS OLIVOS, 49

MADRID



ÍNDICE

DOCUMENTO Nº 1.: MEMORIA

1. INTRODUCCION

ANTECEDENTES
OBJETO DEL ESTUDIO
INFORMACION UTILIZADA

2. MARCO GEOLÓGICO

2.1.1 GEOLOGIA Y GEOMORFOLOGIA

2.2 DATOS SISMICOS

2.3 HIDROGEOLOGIA

3. MARCO GEOTÉCNICO

MARCO GEOTÉCNICO
DESCRIPCION DE LOS TRABAJOS REALIZADOS
DESCRIPCIÓN GEOTÉCNICA DEL TERRENO
AGRESIVIDAD
EXPANSIVIDAD

4. CIMENTACIONES

5. EXCAVACIONES

6. CONCLUSIONES

DOCUMENTO Nº 2.: PLANOS

1. CAMPAÑA GEOTÉCNICA Y TOPOGRÁFICO
2. PERFILES GEOLÓGICO-GEOTÉCNICOS

DOCUMENTO Nº 3.: APÉNDICES

- A.1. COLUMNAS ESTRATIGRÁFICAS DE LOS SONDEOS Y FOTOGRAFÍAS CAJAS DE SONDEO.
- A.2. GRÁFICOS PENETROMÉTRICOS
- A.3. ACTAS ENSAYOS LEFRANC
- A.4. ENSAYOS DE LABORATORIO



CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia

	ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS VISADO CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL
Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00 Colegiado : Mª Luisa Sanchez Rubio[ET AL] Inscrito con el nº : 5137 Puede consultar la validez del documento accediendo a http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y	
	Secretaría del ICOG 

DOCUMENTO Nº 1.: MEMORIA



1. INTRODUCCION

1.1 ANTECEDENTES

A petición de la GERENCIA ASISTENCIAL DE ATENCIÓN PRIMARIA, el laboratorio CEYGE realiza el estudio geotécnico para la obra denominada CENTRO DE SALUD PUERTA DEL ÁNGEL en el Pº DE LOS OLIVOS, 49 de Madrid. Dicho estudio se realiza a lo largo del mes de diciembre de 2018.

Fig. 1 Plano de situación



En esta zona se extiende una región, miocena constituida por facies detríticas.



1.2 OBJETO DEL ESTUDIO

El objeto del estudio está dirigido a una investigación sistemática de los terrenos que conforman el sustrato en cuanto a su estabilidad global, hinchamiento, deformabilidad, asentos y flujos de agua.

El objetivo final es conseguir una caracterización geológico-geotécnica, que nos permita definir las distintas litologías existentes en la parcela, sus parámetros geotécnicos y cómo estos influyen en las cimentaciones, los muros y las contenciones, capacidades portantes y asentos que nos permitan establecer las distintas alternativas posibles ajustadas al proyecto.

En la parcela objeto del presente estudio está prevista una edificación con 2 plantas sobre rasante y 1 planta bajo rasante por lo que se trata de un tipo de construcción C-1 y un grupo de terreno T-2, con una superficie de total construida prevista de 2500 m². Se ha realizado la siguiente campaña según especificaciones de CTE:

- Sondeos a rotación con extracción de testigo = 3
- Ensayos continuos de penetración dinámica = 6

En el DOCUMENTO 2 Plano 1 figura la planta con la situación de los sondeos.

Así mismo se dispone de la toma de muestras y ensayos de laboratorio en número suficiente para conseguir un conocimiento lo más amplio posible, dentro de los límites razonables, para un buen planteamiento de carácter general de la actuación.

1.3 INFORMACIÓN UTILIZADA

En primer lugar se ha hecho una recopilación y análisis de los documentos temáticos publicados y/o consultables relacionados a continuación y que, en mayor o menor medida, han suministrado datos para el presente trabajo.

I.G.M.E:

- Mapas Geológicos de España a escala 1/50000. Hojas nº.559 Madrid.
- Mapas de Síntesis Geológica a escala 1/200000. Hojas nº. 45 Madrid.
- Mapa Geotécnico General a escala 1/200000. Hojas nº. 45 Madrid

Tras este análisis, se ha desarrollado la campaña de campo, ensayos y visita a la zona de estudio de un técnico competente experto en geotecnia. Los ensayos de laboratorio se han solapado con los de campo a medida que se han ido realizando y se han obtenido muestras para analizar en el laboratorio.



CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia

	ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS VISADO CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL
Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00 Colegiado : Mª Luisa Sanchez Rubio[ET AL] Inscrito con el nº : 5137 Puede consultar la validez del documento accediendo a http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y	
	Secretaría del ICOG

2. MARCO GEOLÓGICO



2. MARCO GEOLÓGICO

2.1.1. GEOLOGÍA Y GEOMORFOLOGÍA

La mayoría de la zona, tras unos rellenos antrópicos, está ocupada por sedimentos de edad Mioceno. Constituye una de las unidades más complejas dentro de la Hoja de Madrid, tanto por la variedad de litofacies que presenta como por la discontinuidad lateral y frecuentes cambios entre ellas. Desde el punto de vista geotécnico los materiales presentan una geomorfología tipo II (ver plano geotécnico adjunto) y se definen de la siguiente forma

II_{II} – MIOCENO

Es el nivel más desarrollado en la zona.

Se incluyen en ella el conjunto de terrenos formados por una mezcla de materiales cohesivos (arcillas arenosas marrones) con intercalaciones de niveles granulares.

Muestran una morfología llana con ligeras alomaciones en las que se tallan abarrancamientos normales a las direcciones preferentes de las aguas.

Su permeabilidad es muy variable así como su capacidad de carga.

En las figuras siguientes, puede apreciarse el plano geológico del ámbito de estudio:



CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia



ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS
VISADO
CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL

Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00
Colegiado : M^a Luisa Sanchez Rubio[ET AL]
Inscrito con el nº : 5137
Puede consultar la validez del documento accediendo
a <http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

Secretaría del ICOG

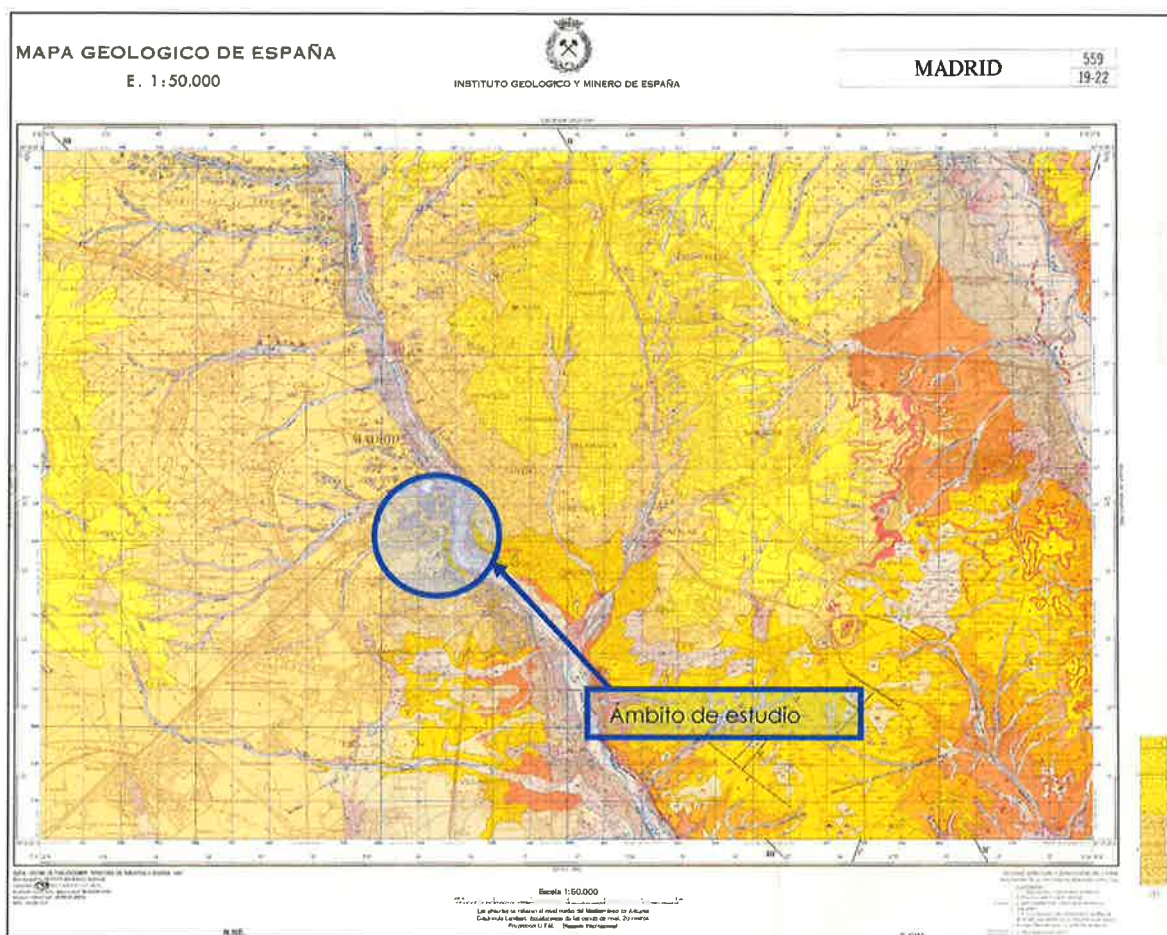


Figura 2.1. Mapa Geológico 1:50.000 (Hoja Nº 559 Madrid y situación del ámbito de estudio).

LEYENDA

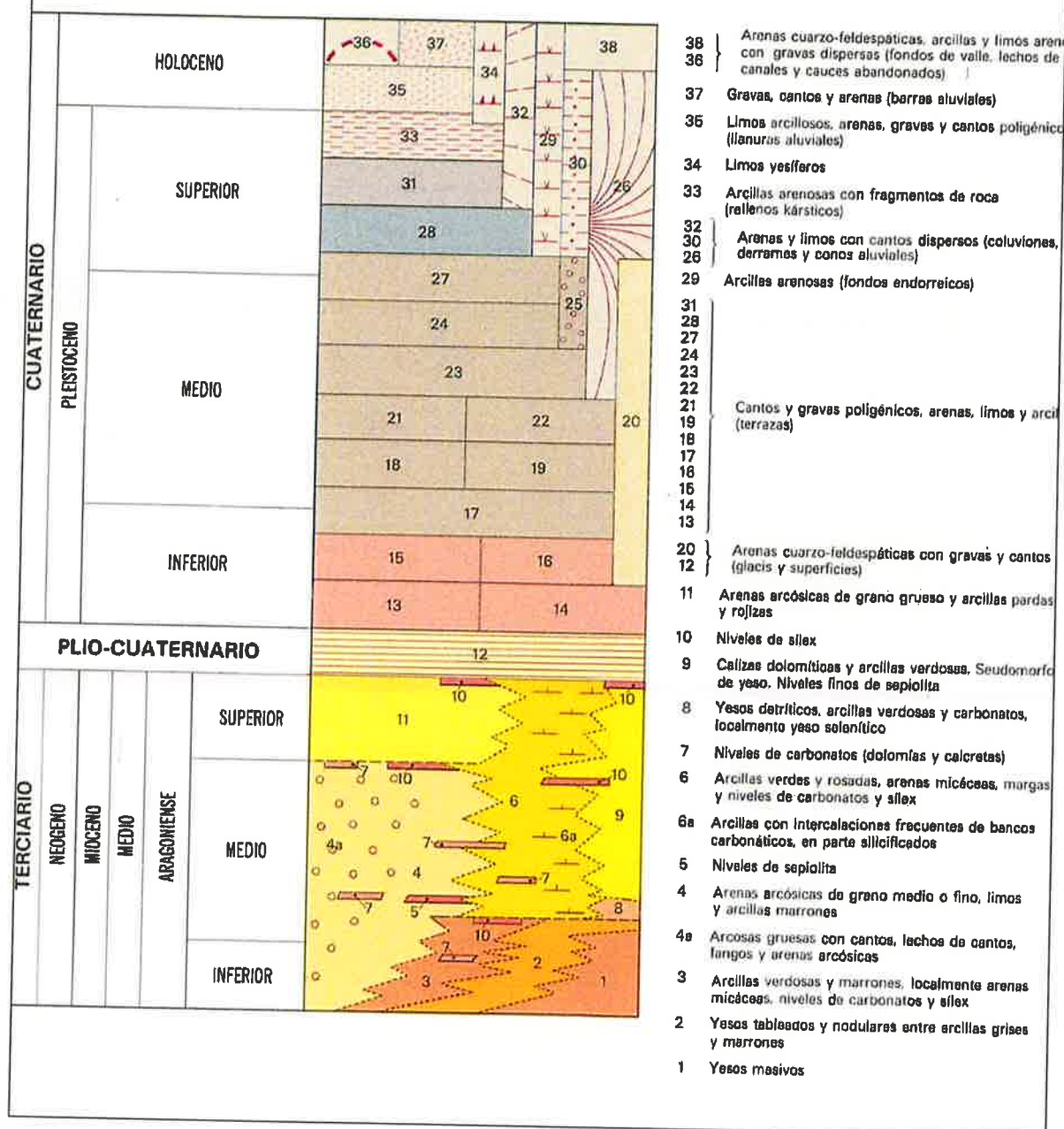
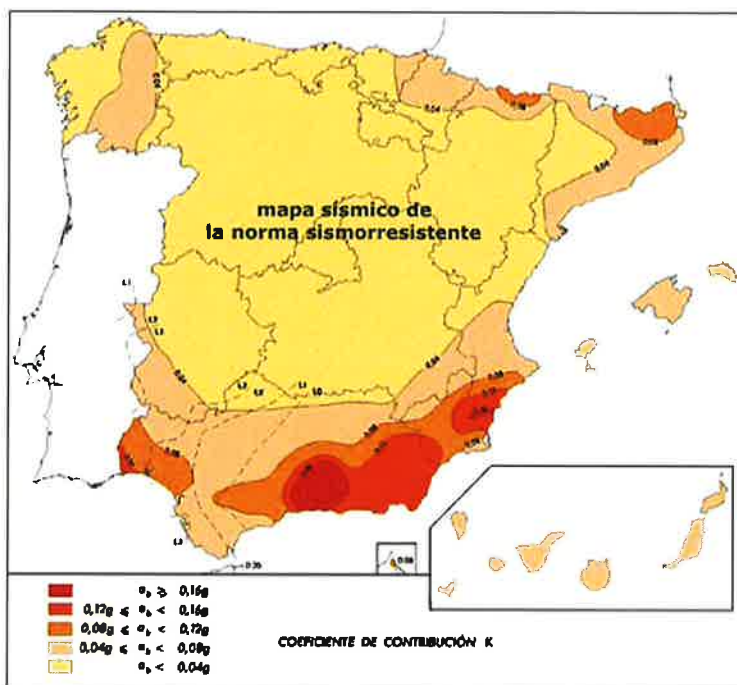


Figura 2.2. Leyenda Mapa Geológico 1:50.000 (Hoja Nº 559 Madrid).



2.2. DATOS SÍSMICOS

Según la Normativa Sismorresistente PDS-1 de 1974, desde el punto de vista sísmico y para el cálculo de estructuras, el área de estudio se encuentra enclavada en un área de intensidad sísmica de Grado Bajo, $G < V$, según la Escala Internacional Macrosísmica (MKS). La Norma de Construcción Sismorresistente NCSE-02, a esta información puede añadirse que dicha área tiene asignado un valor de aceleración sísmica básica a_b menor de 0,04 veces la aceleración de la gravedad ($a_b < 0,04 g$), índice que representa la aceleración horizontal de la superficie del terreno correspondiente a un período de retorno de 500 años.



La aceleración sísmica de cálculo dependerá del período de vida para el que se proyecte la construcción. Para un período de 50 años, construcción de normal importancia ($p = 1,0$), la aceleración sísmica de cálculo, a_c , coincidirá con la aceleración sísmica básica ($a_c < 0,04 g$), mientras que si se adopta un período de 100 años, construcción de especial importancia, habrá que aplicar a aquella un coeficiente adimensional de riesgo (p) de valor 1,30 ($a_c > 0,052 g$).

Según los criterios de la norma sismorresistente (NC SE-02), la zona objeto del estudio presenta un valor de aceleración sísmica básica $< 0,04$ por lo que no es obligatorio la aplicación de la norma al carecer de peligrosidad sísmica.



CEYGE

Control de Estructuras y Geotecnia

2.3 HIDROGEOLOGÍA

A continuación se exponen las características hidrogeológicas encontradas.

MIOCENO

La permeabilidad de estos materiales es muy variable, alternándose zonas impermeables con otras permeables, si bien predominando las primeras; en toda ella es normal la aparición de niveles acuíferos a profundidades variables, casi siempre por debajo de los 15,00 metros (salvo en zonas próximas a las redes naturales de drenaje).

En los puntos explorados y en la época del año en la que se realizaron las perforaciones no se detectó ningún nivel de agua freática.

3. MARCO GEOTÉCNICO

3.1 Marco Geotécnico

Desde el punto de vista geotécnico en la zona afloran materiales Miocenos constituidos por arcillas arenosas y arenas arcillosas.

Presenta una morfología entre llana con pendientes inferiores al el 3 %. Se considera un área geotécnicamente estable.

La capacidad de carga del terreno es de tipo medio, presentando igualmente asentamientos de tipo medio.

En las figuras siguientes, puede apreciarse el plano geotécnico del ámbito de estudio:





Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00

Colegiado : M^a Luisa Sanchez Rubio(ET AL)

Inscrito con el n^o : 5137

Puede consultar la validez del documento accediendo

a **MAPA GEOTECNICO GENERAL**

Secretaría del ICOG

MAPA DE INTERPRETACION GEOTECNICA

MINISTERIO DE INDUSTRIA
DIRECCION GENERAL DE MINAS

INSTITUTO NACIONAL Y MINAS DE ESPAÑA

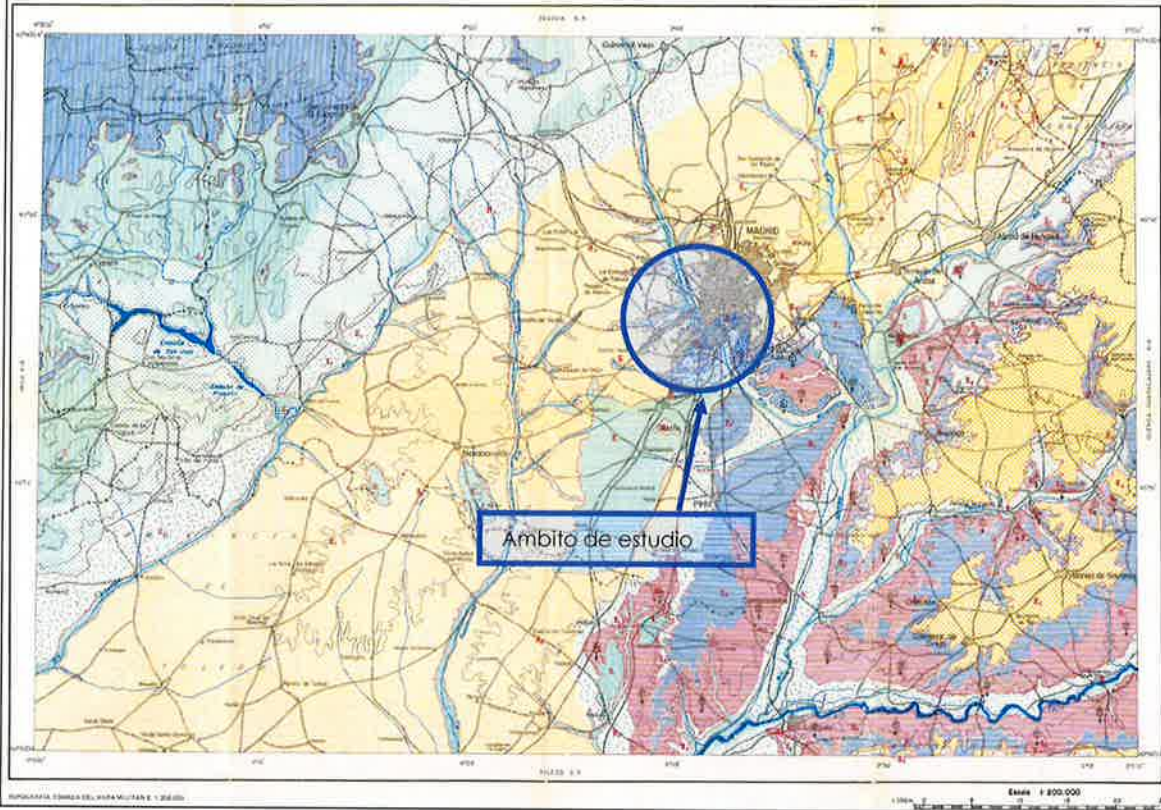


Figura 3.1. Mapa Geotécnico 1:2000.000 (Hoja N° 45 Madrid) y situación del ámbito


















LEYENDA									
CONDICIONES CONSTRUCTIVAS FAVORABLES		CONDICIONES CONSTRUCTIVAS ACEPTABLES			CONDICIONES CONSTRUCTIVAS DESFAVORABLES		CONDICIONES CONSTRUCTIVAS MUY DESFAVORABLES		
	Problemas de tipo Geotécnico (p.d.)		Problemas de tipo Geomorfológico		Problemas de tipo Geomorfológico, Hidrológico y Geotécnico (p.d.)		Problemas de tipo Geomorfológico		Problemas de tipo Litológico, Geomorfológico y Geotécnico (p.d.)
	Problemas de tipo Geomorfológico y Geotécnico (p.d.)		Problemas de tipo Litológico y Geomorfológico			Problemas de tipo Litológico, Geomorfológico y Geotécnico (p.d.)			
	Problemas de tipo Litológico y Geotécnico (s.d.)		Problemas de tipo Geomorfológico y Geotécnico (p.d.)				Problemas de tipo Litológico, Geomorfológico y Geotécnico (p.d.)		
	Problemas de tipo Litológico, Geomorfológico y Geotécnico (p.d.)		Problemas de tipo Litológico y Geotécnico (p.d.)		Problemas de tipo Litológico, Hidrológico y Geotécnico (p.d.)		Problemas de tipo Litológico, Hidrológico y Geotécnico (p.d.)		

Figura 3.2. Leyenda Mapa Geotécnico 1:200.000 (Hoja N° 45 Madrid).



3.2 Descripción de los trabajos realizados

Durante el mes de diciembre de 2018 fueron realizados los trabajos de campo de la campaña diseñada. En este tiempo se realizaron 3 sondeos mecánicos utilizando una sonda de TECOINSA y 6 ensayos continuos de penetración dinámica tipo DPSH.

La localización de los mismos viene reflejada en la planta de situación de los puntos de reconocimiento DOCUMENTO 2 Plano 1.

El testigo se obtiene mediante una batería de perforación simple y es un registro continuo de toda la longitud perforada.

Se realizaron 12 ensayos SPT en el interior de las perforaciones sobre las cotas más representativas, 2 muestras inalteradas y 1 testigo parafinados. Las muestras adquiridas en estos ensayos se emplearon para la realización de ensayos de identificación, de estado, químicos y de resistencia.

A continuación se expresan las profundidades alcanzadas en los puntos de exploración.

LISTADO DE PUNTOS

SONDEOS Nº	PROFUNDIDAD (m)
S-1	12.45
S-2	12.45
S-3	12.45
P-1	14.00
P-2	13.20
P-3	14.00
P-4	13.20
P-5	13.80
P-6	13.20

En el DOCUMENTO 3 APÉNDICES figuran las columnas de los sondeos y las fotografías de las cajas así como el registro de los sondeos DPSH.

ENSAYOS DE LABORATORIO

Se han realizado varios ensayos de identificación (granulometría y Límites de Atterberg), estado (humedad y densidad aparente), resistencia (cortes directos y compresiones simples), expansividad (presión de hinchamiento) y contenido químico (contenido en sulfatos).



A continuación enumeramos los ensayos que se han realizado en el laboratorio:

ENSAYO	Nº
Granulometría	12
Límites de Atterberg	11
Humedad natural	12
Densidad aparente	9
Corte Directo CU	3
Corte Directo UU	3
Compresiones simples	6
Presión de hinchamiento	3
Contenido en sulfatos	8

En el Documento 3 APÉNDICES figuran las actas de los ensayos realizados.

3.3. Descripción geotécnica del terreno

3.3.1 DESCRIPCION DE LOS MATERIALES Y PROPIEDADES GEOTÉCNICAS

Recubrimiento

Está constituido por un relleno de materiales de la zona y resulta difícil distinguirlo de los mismos. Presenta una potencia de entre 2.00-4.00 m aproximadamente y aparece en todos los sondeos.

Pertenecen al grupo SC de Casagrande y se definen como arenas arcillosas de plasticidad media-baja.

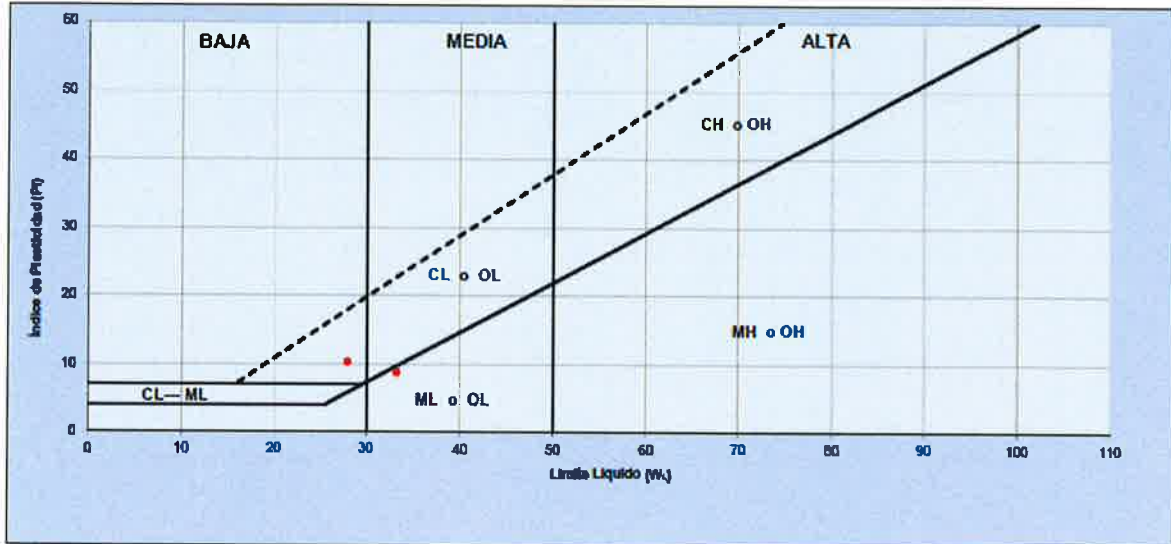
El contenido en finos es desde un 44.44 a un 43.88%.

El valor del índice N_{30} del ensayo SPT es de 10 a 11 mostrando un suelo con una compacidad de floja a media.

La humedad natural presenta un valor de 13.32 a 15.56 %. La densidad aparente presenta un valor de 1.77 g/cm³.



El límite líquido presenta un valor de 27.91 a 33.23 y un índice de plasticidad de 8.78 a 10.26.



El contenido en sulfatos presenta un valor de 360.63 mg/kg, en cualquier caso se trata de suelos no agresivos al hormigón.

Se trata de suelos geotécnicamente inadecuados como base de cimentación.

Terciario Mioceno

Aparece inmediatamente debajo del nivel anterior y tiene un desarrollo importante en la zona.

Geotécnicamente se diferencia:

a) Suelos arenosos.

Aparecen subyacente al nivel anterior en los sondeos S-2 y S-3, en el primer caso con una potencia de 6.00 m y en el segundo hasta el final de la perforación.

Pertenecen al grupo SC de Casagrande y se definen como arenas arcillosas de plasticidad baja.

El contenido en finos es desde un 26.95 a un 34.71 %.

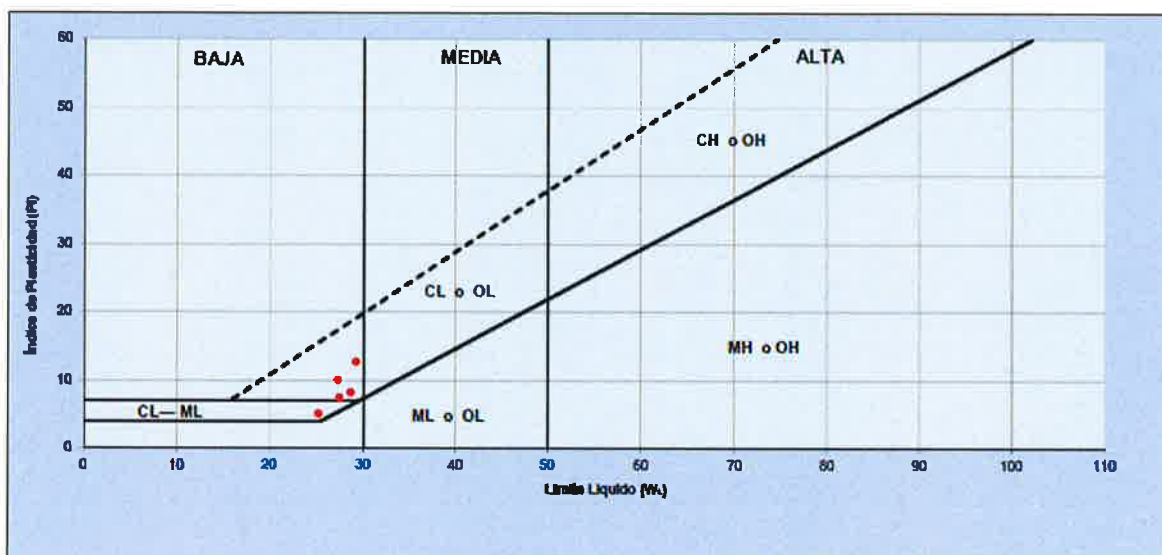
La humedad natural presenta un valor de 8.06 a 13.25 %. La densidad aparente presenta un valor de 1.79 a 1.88 g/cm³.

El valor del índice N₃₀ del ensayo SPT es de 21 a 32 mostrando un suelo con una compactación de media a densa.



El contenido en sulfatos presenta un valor de 222.93 a 316.25 mg/kg, en cualquier caso se trata de suelos no agresivos al hormigón.

El límite líquido presenta un valor de 25.25 a 29.23 y un índice de plasticidad de 5.14 a 12.73.

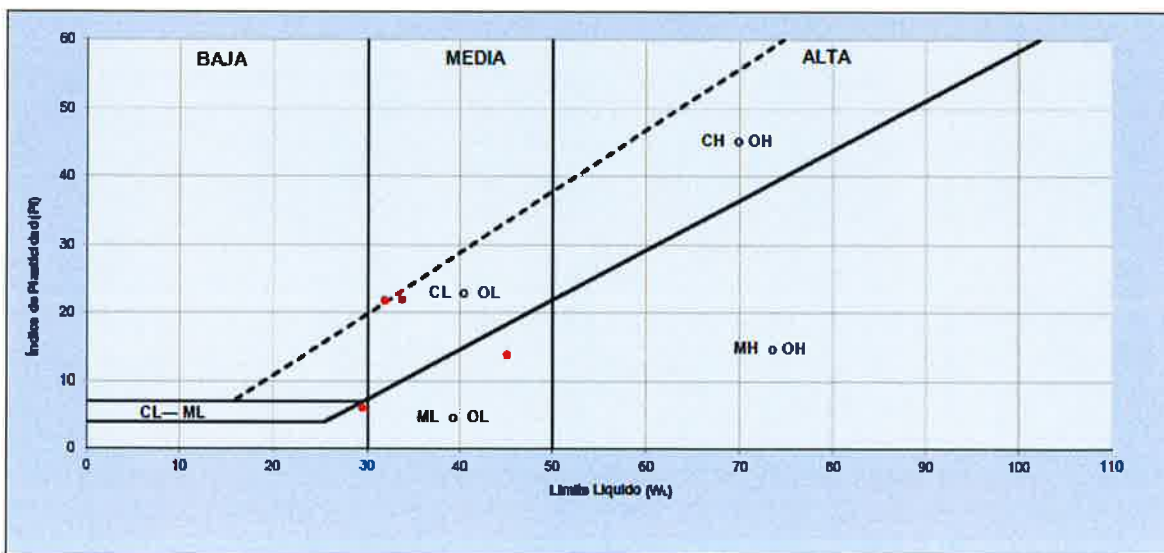


b) Suelos arcillosos

Aparecen debajo del nivel de rellenos hasta el final de la perforación en el sondeo S-1 y debajo del nivel descrito anteriormente y también hasta el final de la perforación en el sondeo S-2.

Pertenecen a los grupos CL-ML de Casagrande y se definen como arcillas limoarenosas de plasticidad media-baja.

El límite líquido presenta un valor de 48.51 a 59.17 y un índice de plasticidad de 21.59 a 32.19.





El valor del índice N_{30} del ensayo SPT es de 28 a 37 mostrando un suelo con una consistencia muy firme.

El contenido en finos es desde un 52.81 a un 68.74 %.

La humedad natural presenta un valor de 14.41 a 21.85 %.

La densidad aparente presenta un valor de 1.68 a 1.77 g/cm³.

El contenido en sulfatos presenta un valor de 293.66 a 362.18 mg/kg, en cualquier caso se trata de suelos no agresivos al hormigón.

En los ensayos de resistencia realizados (6 ensayos de corte directo, 3 CU y 3 UU, 3 presiones de hinchamiento y 6 compresiones simples), hemos obtenido los siguientes valores representativos:

- Parámetros al esfuerzo cortante:
- cohesión UU = 0.14-0.24 kg/cm²
- cohesión CU = 0.11-0.18 kg/cm²
- ángulo de rozamiento interno Φ UU = 8.99-11.34°
- ángulo de rozamiento interno Φ CU = 27.72-29.30°
- Compresión simple 0.37-5.89 kg/cm²
- PH = 0.00 kg/cm²

3.4 Agresividad

Para determinar el potencial de agresividad que puede presentar el suelo o el agua natural que se encuentra en el subsuelo se han realizado diferentes análisis químicos, 8 sulfatos solubles en muestras de suelo. A continuación exponemos los valores obtenidos.

PROCEDENCIA	COTA (m)	SULFATOS (mg/kg)	GRADO DE AGRESIVIDAD CONTENIDO EN SULFATOS		
			DEBIL	MEDIO	FUERTE
S-1	3.60-4.05	319.05	2000-3000	3000-12000	> 12000
S-1	9.00-9.45	362.18			
S-2	3.00-3.45	360.63			
S-2	6.60-7.05	222.93			
S-2	9.00-9.45	282.03			
S-2	12.00-12.45	293.66			
S-3	6.00-6.45	316.25			
S-3	12.00-12.45	223.65			



3.5 Expansividad

Teniendo en cuenta que la expansividad es un fenómeno que se produce por la configuración estructural de algunos tipos de arcillas, en suelos mixtos es muy importante el porcentaje real de arcillas sobre el total del suelo.

Para caracterizar el grado de expansividad de un suelo pueden utilizarse criterios empíricos (correlaciones entre parámetros granulométricos, límites de Atterberg, humedad natural, datos climatológicos, etc), que permiten clasificaciones de expansividad baja, media, alta o muy alta o criterios cuantitativos (presión de hinchamiento, principalmente), que aportan un valor numérico.

Es importante considerar que la expansividad es un fenómeno que se limita a una franja superficial de suelo que se denomina "capa activa" (la humedad del suelo fluctúa más cuanto más cerca está de la superficie) que no tiene el mismo espesor en todas partes, si no que depende de la climatología local y la facilidad del suelo para ganar y perder humedad; en Madrid, la capa activa se define generalmente entre 3 y 4 metros. Los apoyos bajo la capa activa no sufrirán movimiento alguno.

Como valores de comparación se recogen los siguientes parámetros:

Expansividad	Límites de retracción	IP	WL	% Finos	% <0.001 mm	Actividad IP/=2	Potencial Hinch. (%)
Baja	>15	<18	<30	<30	<15	<0.5	0-1.5
Media	12-16	15-28	30-40	30-60	13-23	0.5-0.7	1.5-5.0
Alta	8-12	25-40	40-60	60-95	20-30	0.7-1.0	5-25
Muy alta	<10	>35	>60	>95	>95	>1.0	>25

Expansividad	Índice Lambe kg/cm ²	Presión hinchamiento probable kg/cm ²	% Hinchamiento probable
Baja	<0.8	<0.3	<1
Media	0.8-1.5	0.3-1.2	1-5
Alta	1.5-2.3	1.2-3.0	3-10
Muy alta	>2.3	>3	>10

Para la caracterización del potencial expansivo en el caso que nos ocupa se han realizado los siguientes ensayos:

	ARENAS	RELLENOS	ARCILLAS
% Finos	26.95-34.71	43.88-44.44	52.81-68.74
LL	25.25-29.23	27.91-33.23	29.46-45.05
IP	5.14-12.73	8.78-10.26	6.05-21.98
Humedad	8.06-13.25	13.32-15.56	14.41-21.85
Presión de hinchamiento	-	-	0.00

En función de los resultados presentados en la tabla anterior y según los criterios señalados anteriormente concluimos que el potencial de expansividad del terreno es bajo y no son de esperar problemas al respecto.



4.- CONSIDERACIONES SOBRE LA CIMENTACIÓN

4.1. RECOMENDACIONES PARA LA CIMENTACIÓN ZAPATAS

Este capítulo expone las condiciones de cimentación de cara a la obra a realizar en CENTRO DE SALUD PUERTA DEL ÁNGEL en Pº DE LOS OLIVOS, 49 de Madrid.

Así, se establece la carga admisible del terreno (para cimentaciones superficiales) y el potencial desarrollo de asentos.

METODOLOGÍA

Se describe aquí la metodología empleada en la determinación de las condiciones de cimentación:

En primer lugar, se determina cual es la unidad geológico-geotécnica afectada para proceder al cálculo de la carga admisible del terreno, partiendo de los datos disponibles respecto a su condición geotécnica. En nuestro caso suelos granulares.

Dependiendo de la naturaleza de los materiales encontrados a la cota de cimentación, se procederá al cálculo de su tensión admisible según las siguientes expresiones:

- Suelos granulares

$$q_{adm} = 8 N_{SPT} (1 + D/3B) (St/25) (B + 0.3/B)^2$$

Siendo,

N_{SPT} , el valor del ensayo SPT

D, profundidad de apoyo de la cimentación

B, ancho de la zapata

Así, recurriendo a las expresiones propuestas en la metodología, pueden obtenerse los siguientes valores de carga admisible

Para poder determinar la carga admisible del terreno, se procede a establecer la misma para cada una de las investigaciones llevadas a cabo en la parcela. Con este objetivo, se realiza el siguiente cuadro con los valores característicos determinados a través de sondeos y ensayos de laboratorio.

TABLA 1. N medidos

PUNTO DE RECONOCIMIENTO	PROFUNDIDAD DE APOYO DE LA CIMENTACIÓN (m)	DENSIDAD DEL TERRENO (gr/cm³)	N medido
S-1	3,60	1,77	23
S-1	6,00	1,77	28
S-1	9,00	1,77	38
S-1	12,00	1,77	37
S-2	3,00	1,77	11

TABLA 1. N medidos



PUNTO DE RECONOCIMIENTO	PROFUNDIDAD DE APOYO DE LA CIMENTACIÓN (m)	DENSIDAD DEL TERRENO (gr/cm ³)	N medido
S-2	6,60	1,77	24
S-2	9,00	1,77	31
S-2	12,00	1,77	36
S-3	3,00	1,77	10
S-3	6,00	1,77	21
S-3	9,00	1,77	29
S-3	12,00	1,77	32
P-1	1,00	1,77	8
P-1	2,00	1,77	8
P-1	3,00	1,77	12
P-1	4,00	1,77	13
P-1	5,00	1,77	16
P-1	6,00	1,77	18
P-1	7,00	1,77	22
P-1	8,00	1,77	22
P-1	9,00	1,77	19
P-1	10,00	1,77	21
P-1	11,00	1,77	27
P-1	12,00	1,77	39
P-1	13,00	1,77	50
P-1	14,00	1,77	50
P-2	1,00	1,77	8
P-2	2,00	1,77	8
P-2	3,00	1,77	12
P-2	4,00	1,77	15
P-2	5,00	1,77	17
P-2	6,00	1,77	20
P-2	7,00	1,77	25
P-2	8,00	1,77	20
P-2	9,00	1,77	19
P-2	10,00	1,77	25
P-2	11,00	1,77	31
P-2	12,00	1,77	50
P-2	13,00	1,77	50
P-3	1,00	1,77	7
P-3	2,00	1,77	8
P-3	3,00	1,77	12
P-3	4,00	1,77	15
P-3	5,00	1,77	17
P-3	6,00	1,77	19
P-3	7,00	1,77	23
P-3	8,00	1,77	22
P-3	9,00	1,77	20
P-3	10,00	1,77	24
P-3	11,00	1,77	32

TABLA 1. N medidos

**CEYGE**


Control de Estructuras y Geotecnia

PUNTO DE RECONOCIMIENTO	PROFUNDIDAD DE APOYO DE LA CIMENTACIÓN (m)	DENSIDAD DEL TERRENO (gr/cm ³)	N medido
P-3	12,00	1,77	42
P-3	13,00	1,77	50
P-3	14,00	1,77	50
P-4	1,00	1,77	8
P-4	2,00	1,77	9
P-4	3,00	1,77	11
P-4	4,00	1,77	11
P-4	5,00	1,77	16
P-4	6,00	1,77	19
P-4	7,00	1,77	21
P-4	8,00	1,77	23
P-4	9,00	1,77	20
P-4	10,00	1,77	22
P-4	11,00	1,77	33
P-4	12,00	1,77	50
P-4	13,00	1,77	50
P-5	1,00	1,77	8
P-5	2,00	1,77	8
P-5	3,00	1,77	9
P-5	4,00	1,77	11
P-3	12,00	1,77	42
P-3	13,00	1,77	50
P-3	14,00	1,77	50
P-4	1,00	1,77	8
P-4	2,00	1,77	9
P-4	3,00	1,77	11
P-4	4,00	1,77	11
P-4	5,00	1,77	16
P-4	6,00	1,77	19
P-4	7,00	1,77	21
P-4	8,00	1,77	23
P-4	9,00	1,77	20
P-4	10,00	1,77	22
P-4	11,00	1,77	33
P-4	12,00	1,77	50
P-4	13,00	1,77	50
P-5	1,00	1,77	8
P-5	2,00	1,77	8
P-5	3,00	1,77	9
P-5	4,00	1,77	11
P-5	5,00	1,77	13
P-5	6,00	1,77	15
P-5	7,00	1,77	18
P-5	8,00	1,77	18
P-5	9,00	1,77	20
P-5	10,00	1,77	21

TABLA 1. N medidos


ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS
VISADO
 CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL

Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00
 Colegiado : Mª Luisa Sanchez Rubio[ET AL]
 Inscrito con el nº : 5137
 Puede consultar la validez del documento accediendo a <http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

Secretaria del ICOG




CEYGE

Control de Estructuras y Geotecnia

PUNTO DE RECONOCIMIENTO	PROFUNDIDAD DE APOYO DE LA CIMENTACIÓN (m)	DENSIDAD DEL TERRENO (gr/cm ³)	N medido
P-5	11,00	1,77	27
P-5	12,00	1,77	42
P-5	13,00	1,77	50
P-5	13,80	1,77	50
P-6	1,00	1,77	7
P-6	2,00	1,77	7
P-6	3,00	1,77	9
P-6	4,00	1,77	11
P-6	5,00	1,77	15
P-6	6,00	1,77	17
P-6	7,00	1,77	16
P-6	8,00	1,77	17
P-6	9,00	1,77	18
P-6	10,00	1,77	24
P-6	11,00	1,77	37
P-6	12,00	1,77	50
P-6	13,20	1,77	50



ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS

VISADO

CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL

Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00

Colegiado : M^a Luisa Sanchez Rubio[ET AL]

Inscrito con el nº : 5137

Puede consultar la validez del documento accediendo a <http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

Secretaría del ICOG



Así, recurriendo a las expresiones propuestas en la metodología, pueden obtenerse los siguientes valores de carga admisible:

TABLA 2. Carga Admisible

PUNTO DE RECONOCIMIENTO	PROFUNDIDAD DE APOYO DE LA CIMENTACIÓN (m)	CARGA ADMISIBLE (kg/cm ²)
S-1	3,60	2,84
S-1	6,00	3,55
S-1	9,00	4,69
S-1	12,00	4,78
S-2	3,00	1,42
S-2	6,60	3,10
S-2	9,00	4,01
S-2	12,00	4,65
S-3	3,00	1,29
S-3	6,00	2,72
S-3	9,00	3,75
S-3	12,00	4,14
P-1	1,00	1,03
P-1	2,00	1,03
P-1	3,00	1,55
P-1	4,00	1,68
P-1	5,00	2,07
P-1	6,00	2,33
P-1	7,00	2,84



TABLA 2. Carga Admisible

PUNTO DE RECONOCIMIENTO	PROFUNDIDAD DE APOYO DE LA CIMENTACIÓN (m)	CARGA ADMISIBLE (kg/cm ²)
P-1	8,00	2,84
P-1	9,00	2,46
P-1	10,00	2,72
P-1	11,00	3,49
P-1	12,00	5,04
P-1	13,00	6,46
P-1	14,00	6,46
P-2	1,00	1,03
P-2	2,00	1,03
P-2	3,00	1,55
P-2	4,00	1,94
P-2	5,00	2,20
P-2	6,00	2,59
P-2	7,00	3,23
P-2	8,00	2,59
P-2	9,00	2,46
P-2	10,00	3,23
P-2	11,00	4,01
P-2	12,00	6,46
P-2	13,00	6,46
P-3	1,00	0,91
P-3	2,00	1,03
P-3	3,00	1,55
P-3	4,00	1,94
P-3	5,00	2,20
P-3	6,00	2,46
P-3	7,00	2,97
P-3	8,00	2,84
P-3	9,00	2,59
P-3	10,00	3,10
P-3	11,00	4,14
P-3	12,00	5,43
P-3	13,00	6,46
P-3	14,00	6,46
P-4	1,00	1,03
P-4	2,00	1,16
P-4	3,00	1,42
P-4	4,00	1,42
P-4	5,00	2,07
P-4	6,00	2,46
P-4	7,00	2,72
P-4	8,00	2,97



TABLA 2. Carga Admisible

PUNTO DE RECONOCIMIENTO	PROFUNDIDAD DE APOYO DE LA CIMENTACIÓN (m)	CARGA ADMISIBLE (kg/cm ²)
P-4	9,00	2,59
P-4	10,00	2,84
P-4	11,00	4,27
P-4	12,00	6,46
P-4	13,00	6,46
P-5	1,00	1,03
P-5	2,00	1,03
P-5	3,00	1,16
P-5	4,00	1,42
P-5	5,00	1,68
P-5	6,00	1,94
P-5	7,00	2,33
P-5	8,00	2,33
P-5	9,00	2,59
P-5	10,00	2,72
P-5	11,00	3,49
P-5	12,00	5,43
P-5	13,00	6,46
P-5	13,80	6,46
P-6	1,00	0,91
P-6	2,00	0,91
P-6	3,00	1,16
P-6	4,00	1,42
P-6	5,00	1,94
P-6	6,00	2,20
P-6	7,00	2,07
P-6	8,00	2,20
P-6	9,00	2,33
P-6	10,00	3,10
P-6	11,00	4,78
P-6	12,00	6,46
P-6	13,20	6,46

ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS
VISADO
 CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL

Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00
 Colegiado : Mª Luisa Sanchez Rubio[ET AL]
 Inscrito con el nº : 5137
 Puede consultar la validez del documento accediendo a <http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

Secretaria del ICOG


A continuación realizamos una comprobación por asientos para las tensiones obtenidas.

Asientos

Se puede evaluar el orden de magnitud del asiento máximo absoluto previsible para la cimentación siguiendo el criterio de Whitman y Richard. Según este, el asiento vendrá determinado por la siguiente expresión:

$$S = \frac{\sigma_{ad} \times (1 - \nu^2) \times \sqrt{B \times L}}{(\beta \times E)}$$



Siendo,

S, el asiento en cm

σ_{ad} , la tensión admisible (Kg/cm²)

ν , el coeficiente de Poisson

B, el ancho de la zapata (cm)

L, el ancho de la zapata (cm)

β , el factor de tabulación función de L/B

E, el módulo de deformación (Kg/cm²)

Así, se obtiene los siguientes asientos máximos absolutos, considerando distintos anchos de zapata:

TABLA 3. Asientos

PUNTO DE RECONOCIMIENTO	PROFUNDIDAD DE APOYO DE LA CIMENTACIÓN (m)	DENSIDAD DEL TERRENO (gr/cm ³)	CARGA ADMISIBLE (kg/cm ²)	ASIENTO Si (mm)
S-1	3,60	1,77	2,84	17,88
S-1	6,00	1,77	3,55	16,86
S-1	9,00	1,77	4,69	14,40
S-1	12,00	1,77	4,78	15,23
S-2	3,00	1,77	1,42	26,15
S-2	6,60	1,77	3,10	18,35
S-2	9,00	1,77	4,01	16,42
S-2	12,00	1,77	4,65	15,41
S-3	3,00	1,77	1,29	27,37
S-3	6,00	1,77	2,72	19,45
S-3	9,00	1,77	3,75	16,90
S-3	12,00	1,77	4,14	16,20
P-1	1,00	1,77	1,03	30,56
P-1	2,00	1,77	1,03	30,56
P-1	3,00	1,77	1,55	25,09
P-1	4,00	1,77	1,68	24,17
P-1	5,00	1,77	2,07	21,97
P-1	6,00	1,77	2,33	20,83
P-1	7,00	1,77	2,84	19,06
P-1	8,00	1,77	2,84	19,06
P-1	9,00	1,77	2,46	20,34
P-1	10,00	1,77	2,72	19,45
P-1	11,00	1,77	3,49	17,43
P-1	12,00	1,77	5,04	14,89
P-1	13,00	1,77	6,46	13,42
P-1	14,00	1,77	6,46	13,42
P-2	1,00	1,77	1,03	30,56
P-2	2,00	1,77	1,03	30,56
P-2	3,00	1,77	1,55	25,09
P-2	4,00	1,77	1,94	22,63



TABLA 3. Asientos

PUNTO DE RECONOCIMIENTO	PROFUNDIDAD DE APOYO DE LA CIMENTACIÓN (m)	DENSIDAD DEL TERRENO (gr/cm ³)	CARGA ADMISIBLE (kg/cm ²)	ASIENTO Si (mm)
P-2	5,00	1,77	2,20	21,38
P-2	6,00	1,77	2,59	19,88
P-2	7,00	1,77	3,23	18,02
P-2	8,00	1,77	2,59	19,88
P-2	9,00	1,77	2,46	20,34
P-2	10,00	1,77	3,23	18,02
P-2	11,00	1,77	4,01	16,42
P-2	12,00	1,77	6,46	13,42
P-2	13,00	1,77	6,46	13,42
P-3	1,00	1,77	0,91	32,70
P-3	2,00	1,77	1,03	30,56
P-3	3,00	1,77	1,55	25,09
P-3	4,00	1,77	1,94	22,63
P-3	5,00	1,77	2,20	21,38
P-3	6,00	1,77	2,46	20,34
P-3	7,00	1,77	2,97	18,69
P-3	8,00	1,77	2,84	19,06
P-3	9,00	1,77	2,59	19,88
P-3	10,00	1,77	3,10	18,35
P-3	11,00	1,77	4,14	16,20
P-3	12,00	1,77	5,43	14,44
P-3	13,00	1,77	6,46	13,42
P-3	14,00	1,77	6,46	13,42
P-4	1,00	1,77	1,03	30,56
P-4	2,00	1,77	1,16	28,82
P-4	3,00	1,77	1,42	26,15
P-4	4,00	1,77	1,42	26,15
P-4	5,00	1,77	2,07	21,97
P-4	6,00	1,77	2,46	20,34
P-4	7,00	1,77	2,72	19,45
P-4	8,00	1,77	2,97	18,69
P-4	9,00	1,77	2,59	19,88
P-4	10,00	1,77	2,84	19,06
P-4	11,00	1,77	4,27	15,99
P-4	12,00	1,77	6,46	13,42
P-4	13,00	1,77	6,46	13,42
P-5	1,00	1,77	1,03	30,56
P-5	2,00	1,77	1,03	30,56
P-5	3,00	1,77	1,16	28,82
P-5	4,00	1,77	1,42	26,15
P-5	5,00	1,77	1,68	24,17
P-5	6,00	1,77	1,94	22,63
P-5	7,00	1,77	2,33	20,83



TABLA 3. Asientos

PUNTO DE RECONOCIMIENTO	PROFUNDIDAD DE APOYO DE LA CIMENTACIÓN (m)	DENSIDAD DEL TERRENO (gr/cm³)	CARGA ADMISIBLE (kg/cm²)	ASIENTO Si (mm)
P-5	8,00	1,77	2,33	20,83
P-5	9,00	1,77	2,59	19,88
P-5	10,00	1,77	2,72	19,45
P-5	11,00	1,77	3,49	17,43
P-5	12,00	1,77	5,43	14,44
P-5	13,00	1,77	6,46	13,42
P-5	13,80	1,77	6,46	13,42
P-6	1,00	1,77	0,91	32,70
P-6	2,00	1,77	0,91	32,70
P-6	3,00	1,77	1,16	28,82
P-6	4,00	1,77	1,42	26,15
P-6	5,00	1,77	1,94	22,63
P-6	6,00	1,77	2,20	21,38
P-6	7,00	1,77	2,07	21,97
P-6	8,00	1,77	2,20	21,38
P-6	9,00	1,77	2,33	20,83
P-6	10,00	1,77	3,10	18,35
P-6	11,00	1,77	4,78	15,23
P-6	12,00	1,77	6,46	13,42
P-6	13,20	1,77	6,46	13,42



5.- EXCAVACIONES

Las excavaciones correspondientes a los movimientos de tierras, se podrán realizar con medios mecánicos convencionales.

Para las contenciones se adjuntan los parámetros a considerar, con sus respectivos coeficientes de empuje, calculados según las especificaciones del CTE.

Se distinguen las tres unidades afectadas por la excavación.

1.- Mioceno CL-ML:

PARÁMETROS AL ESFUERZO CORTANTE	
Cohesión c (kg/cm ²)	0.15
Ángulo de rozamiento interno φ (°)	28°
Densidad δ (gr/cm ³)	1.72
COEFICIENTES DE EMPUJE	
Coeficiente de empuje en reposo K_0	0.53
Coeficiente de empuje activo K_a	0.36
Coeficiente de empuje activo K_p	2.77

2.- Mioceno SC:

PARÁMETROS AL ESFUERZO CORTANTE	
Cohesión c (kg/cm ²)	0.10*
Ángulo de rozamiento interno φ (°)	30°*
Densidad δ (gr/cm ³)	1.80
COEFICIENTES DE EMPUJE	
Coeficiente de empuje en reposo K_0	0.50
Coeficiente de empuje activo K_a	0.33
Coeficiente de empuje activo K_p	3.00

*Valores tabulados

3.- Rellenos SC:

PARÁMETROS AL ESFUERZO CORTANTE	
Cohesión c (kg/cm ²)	0.00*
Ángulo de rozamiento interno φ (°)	28°*
Densidad δ (gr/cm ³)	1.77
COEFICIENTES DE EMPUJE	
Coeficiente de empuje en reposo K_0	0.53
Coeficiente de empuje activo K_a	0.36
Coeficiente de empuje activo K_p	2.77

*Valores tabulados



Para las excavaciones temporales que se desarrollen sobre el nivel de rellenos, se aconseja que no superen taludes 1H:1V (45°). Para los taludes definitivos o a largo plazo en la misma situación se estima oportuno que no deben ser superior a 2,5H:1V (21°)

Para todos aquellos taludes a corto plazo que se excaven sobre los niveles de substrato mioceno (alterado y sano) la pendiente no debe superar el talud 1H:2V (63°), mientras que para los taludes a largo plazo, el talud debería inclinarse por debajo de 2H:3V (56°)

Todo este desarrollo comprende a los taludes con alturas moderadas, en excavaciones inferiores a 4-5 m; y en condiciones secas, sin presencia del nivel freático tal como se ha observado en las distintas medidas.



6. CONCLUSIONES

El estudio está orientado a la definición de los principales parámetros geotécnicos que pudieran condicionar la construcción del CENTRO DE SALUD PUERTA DEL ÁNGEL en el Pº DE LOS OLIVOS, 49 en Madrid con una planta bajo rasante y 2 plantas sobre rasante.

A tal fin se ha elaborado una campaña consistente en 3 sondeos a rotación y 6 ensayos continuos de penetración dinámica.

A la vista de los resultados obtenidos en el terreno aparece inicialmente unos rellenos antrópicos hasta los 4.00-4.50 de profundidad. Recomendamos ir a una solución de cimentación semiprofunda con pozos que apoyen a 5.00 m de profundidad, rellenos de hormigón de limpieza hasta al base de zapata dimensionando las mismas para una tensión admisible del terreno de 2.0 kg/cm². E la zona del P-5 remendamos realizar una comprobación de la tensión admisible una vez ejecutadas las excavaciones en caso de situarse dicho punto en zona de edificación.

En los puntos explorados y en la época del año en la que se realizaron las perforaciones no se detectó ningún nivel de agua freática.

El terreno existente es excavable con medios convencionales (retroexcavadora).

Para el cálculo de muros y contenciones los parámetros a considerar, con sus respectivos coeficientes de empuje, calculados siguiendo las especificaciones del CTE, aparecen detallados en el apartado 5 de esta memoria.

Los suelos ensayados no son agresivos al hormigón, no será necesario tomar medidas especiales, basta con la utilización de cualquier cemento de los normalizados.

Se podrán tomar los siguientes coeficientes de permeabilidad según recomendaciones del Código Técnico de la Edificación y ensayos Lefranc realizados en los sondeos:

Niveles de relleno

$K_z = 1.9426E-06-3.00997E-06$ m/s

Niveles arenosos

$K_z = 10E-6$ m/s

Niveles arcillosos

$K_z = 10E-7$ m/s

NOTA.- Todas las profundidades citadas en el presente informe está referidas a las bocas de los sondeos, en el momento de ejecutar los mismos.



Este expediente consta de treinta y una hojas.

Los resultados a los que hace referencia este informe sólo afectan a los objetos sometidos al ensayo. El informe no deberá reproducirse parcialmente sin la aprobación por escrito del laboratorio.

Laboratorio inscrito en el CTE con nº de registro MAD-L-061.

CEYGE (CONTROL DE ESTRUCTURAS Y GEOTECNIA, S.L.)
C/ AZAHAR, 1
28970 HUMANES DE MADRID – MADRID

Humanes de Madrid, 14 de enero de 2019

V ° B ° DIRECTORA LABORATORIO

FDO: Mª LUISA SÁNCHEZ RUBIO

V ° B ° JEFE DE AREA

FDO: JOSE MANUEL TURÓN MAYOR



CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia

	ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS VISADO CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL
Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00 Colegiado : Mª Luisa Sanchez Rubio[ET AL] Inscrito con el nº : 5137 Puede consultar la validez del documento accediendo a http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y	
	Secretaría del ICOG 

DOCUMENTO Nº 2.: PLANOS



CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia

	ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS VISADO CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL
Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00 Colegiado : Mª Luisa Sanchez Rubio[ET AL] Inscrito con el nº : 5137 Puede consultar la validez del documento accediendo a http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y	
	Secretaría del ICOG 

1. CAMPAÑA GEOTÉCNICA Y TOPOGRÁFICO



SITUACION
S OLIVOS 49 Suelo 28011 MADRID
SUPERFICIE
Catastral 1,673m2

REF.CATASTRAL
7632703VK3773B0001US

SISTEMA DE COORDENADAS
UTM30 ETRS89
ESCALA
1/500

Nº de Planos
1 de 1
Plano n.º:

01

TTULO DEL PLANO
Levantamiento Topográfico
FECHA
26 de Diciembre 2018

CLIENTE / PROPIEDAD
GEYCE
PROYECTO
C.S. Puerta del Angel

Acabado

Carrizo

Aglomerado

Bordillo

Muro

Acera

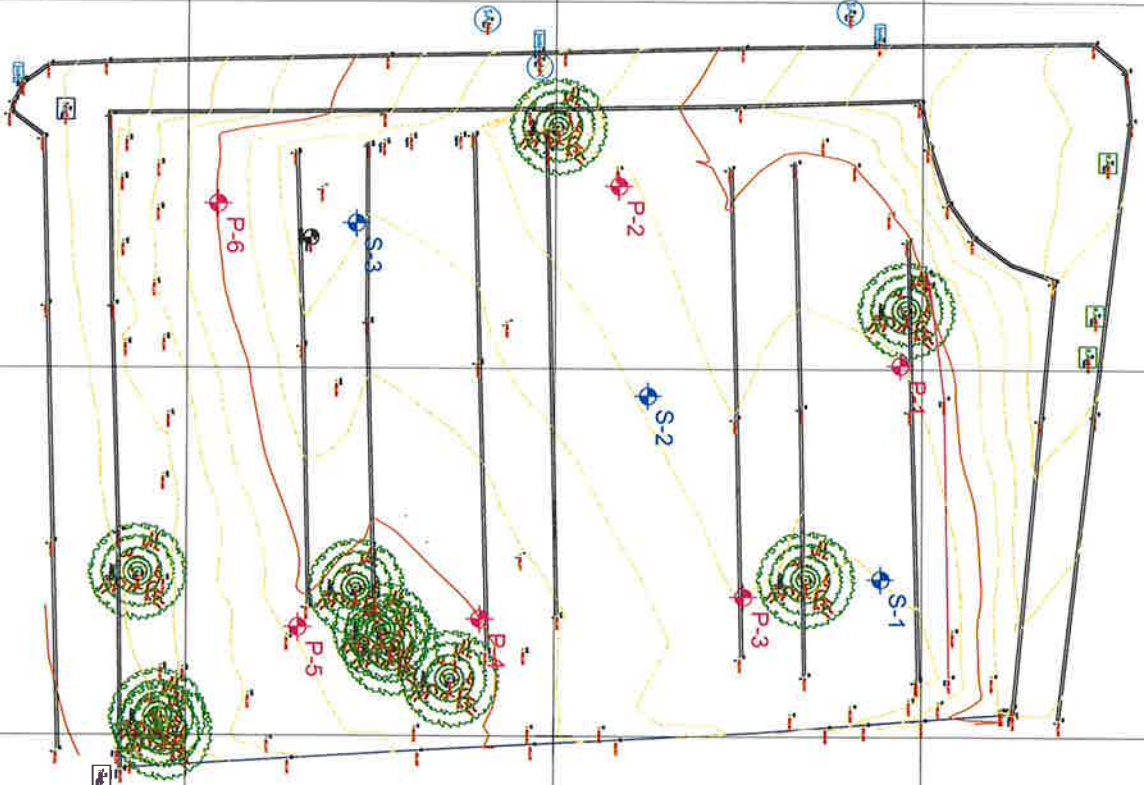
Soldado

Parcelario Catastral

Lindero

Curva de Nivel Directora

Curva de Nivel



ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS
VISADO
CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL

Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00
Colegiado : Mª Luisa Sanchez Rubio(ET AL)
Inscrito con el nº : 5137

Puede consultar la validez del documento accediendo
a <http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

Secretaría del ICOG

- | | |
|--|---------------------|
| | Imbornal |
| | Saneamiento |
| | Pluviales |
| | Fecales |
| | Canal Isabel II |
| | Boca de Riego |
| | Registro de Agua |
| | Gas |
| | Hidrante bajo |
| | Sonda |
| | Farola |
| | Registro Alumbreado |
| | RAU |
| | Telecomunicaciones |
| | IB |
| | Telefonía |
| | Arqueta desconocida |
| | Armario |
| | BR |



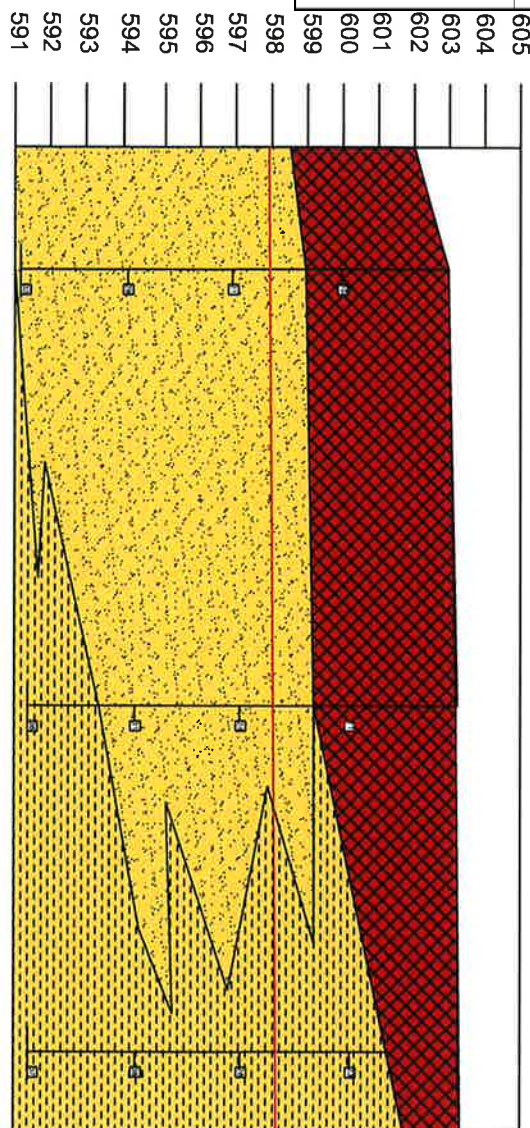
2. PERFILES GEOLÓGICO GEOTÉCNICOS



Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00
Colegiado : Mª Luisa Sanchez Rubio(ET AL)
Inscrito con el nº : 5137
Puede consultar la validez del documento accediendo a <http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

Secretaría del COG

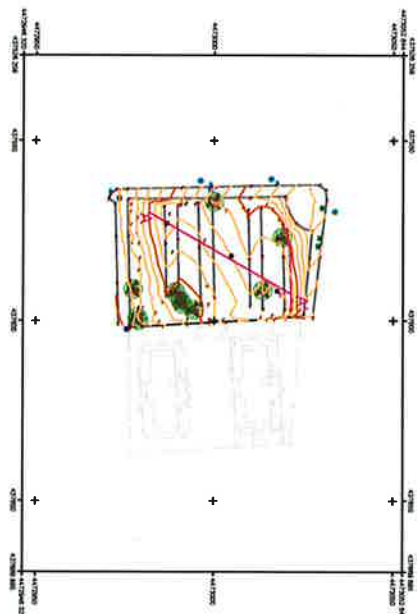
PERFIL A-A'



LEYENDA		
		Reliegos antrópicos
	MIOCENO	CL. Arcillas arenosas de color marrón
	MIOCENO	SC. Arenas de algo arcillosas a arcillosas de color marrón.

SIMBOLOGÍA

- SONDEO
- CONTACTO LITOLÓGICO
- NIVEL FREÁTICO
- APOYO CIMENTACIÓN
- SPT



ESCALAS	EV 1:200 EH 1:370 EN A-4	ACTUACIÓN	CENTRO DE SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	Hoja nº
FECHA	DICIEMBRE 2018	PROYECTO	Perfil Geológico-Geotécnico	
LOCALIDAD	ALCORCON (Madrid)	PLANO	PERFIL A-A'	



CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia

	ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS VISADO CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL
Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00 Colegiado : Mª Luisa Sanchez Rubio[ET AL] Inscrito con el nº : 5137 Puede consultar la validez del documento accediendo a http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y	
	Secretaría del ICOG 

DOCUMENTO Nº 3.: APÉNDICES



CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia

	ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS VISADO CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL
Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00 Colegiado : Mª Luisa Sanchez Rubio[ET AL] Inscrito con el nº : 5137 Puede consultar la validez del documento accediendo a http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y	
	Secretaría del ICOG 

A.1. COLUMNAS ESTRATIGRÁFICAS DE LOS SONDEOS Y FOTOGRAFÍAS DE LAS CAJAS DE SONDEOS



CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia



ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS
VISADO
CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL

Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00

Colegiado : Mª Luisa Sanchez Rubio[ET AL]

Inscrito con el nº : 5137

Puede consultar la validez del documento accediendo
a <http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

Secretaría del ICOG

EMPLAZAMIENTO S-1



Hoja 2 de 2

ESCALA (EN A-3): 1:50



CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia



ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS
VISADO
CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL

Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00
Colegiado : M^a Luisa Sanchez Rubio[ET AL]
Inscrito con el n^o : 5137
Puede consultar la validez del documento accediendo
a <http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

Secretaría del ICOG





CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia



ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS
VISADO
CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL

Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00
Colegiado : M^a Luisa Sanchez Rubio[ET AL]
Inscrito con el nº : 5137
Puede consultar la validez del documento accediendo
a <http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

Secretaría del ICOG





CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia



ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS
VISADO
CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL

Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00
Colegiado : Mª Luisa Sanchez Rubio[ET AL]
Inscrito con el nº : 5137
Puede consultar la validez del documento accediendo
a <http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

Secretaría del ICOG

EMPLAZAMIENTO S-2



Fecha: 21/02/2019 Folio: Núm: M011900009/00
Colegiado: M^a Luisa Sánchez Rodríguez [ET AL]
Inscrito con el n^o: 5137
Puede consultar la validez del documento accediendo
a <http://icog.e-visado.net/csg/WDFCX44LY8W3Y>

Control de Estructuras y Geotécnica

CEYGE

5370/18

GERENCIA ASISTENCIAL AT. PRIMARIA

CENTRO DE SALUD PUERTA DEL

ÁNGEL Pº OLIVOS, 49 MADRID

Y:	SONDISTA: S. GONZÁLEZ
Z:	

SONDEO S-2
Hoja 1 de 2

[illegible]

MUESTRAS

GOLPEO (N)

PERFORACIÓN

OBSERVACIONES:

	Ensayo SPT	en SPT. Golpes/30 cm	BW, Batéria Wida
S	Muestra inalterada a hincia	en Ml. Golpes/15 cm	BD, Batéria Diamante
MI	Tesigo parafinado		S.: Sencia
TP	Tesigo de roca	R= Rechazo	D.: Doble
TR	Puntaza ciega		
PT			

ESCALA (EN A-3): 1:50



CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia



ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS
VISADO
CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL

Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00
Colegiado : M^a Luisa Sanchez Rubio[ET AL]
Inscrito con el nº : 5137
Puede consultar la validez del documento accediendo
a <http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

Secretaría del ICOG





CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia



ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS
VISADO
CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL

Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00
Colegiado : M^a Luisa Sanchez Rubio[ET AL]
Inscrito con el n^o : 5137
Puede consultar la validez del documento accediendo
a <http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

Secretaría del ICOG





CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia



ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS
VISADO
CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL

Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00

Colegiado : Mª Luisa Sanchez Rubio[ET AL]

Inscrito con el nº : 5137

Puede consultar la validez del documento accediendo
a <http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

Secretaría del ICOG


EMPLAZAMIENTO S-3



o accediendo
Y8W3Y
Secretaria del ICOG

Control de Estructuras y Geotecnia

SONDEO S-3
Hoja 1 de 2

<div><div>Febrero : 21/02/2019. Folio: 111 Colegiado : M^a Luisa Sánchez Bibbitt Inscrito con el n° : 5137 Puede consultar la validez del documento en a http://icog.e-visado.net/cs/validar/DFCX44</div></div>		INSTRUMENTOS		MUESTRA		ENSAYOS DE ESTADO		ENSAYOS DE IDENTIFICACIÓN						ENSAYOS DE RESISTENCIA						ENSAYOS DE EXPANSIVIDAD				ENSAYOS QUÍMICOS				OBSERVACIONES											
CORTE GEOLOGICO		DESCRIPCIÓN DEL TERRENO		TIPO		N		Humedad (%)		Densidad aparente (g/cm³)		Densidad real (g/cm³)		GRANULOMETRÍA				LÍMITES DE ATENUEMENTO		CORTE		COLAPSO H. LIBRE		P HINCH.		LAMBE			ESQUELTON		SILT. TOS		CARBO. NATOS		MATERIA ORGÁNICA		CONT. VESIG		
0.00-5.00 m. Rellenos antrópicos, SC. Arenas arcillosas de plasticidad media		COMPACIDAD: FLOJA		3.00		3-5-5		15.56		97.06		89.37		65.56		43.88		33.23		24.45		8.78																	
				S.P.T																																			
				3.45																																			
4.00-12.45 TERCARIO MIOCENO SC. Arenas arcillosas de color marrón y plasticidad media-baja.		COMPACIDAD: MEDIA		6.00		6-10-11		11.68		2.10		1.88		98.64		93.36		62.34		34.17		27.45		19.98		7.47													
				S.P.T																																			
				6.45																																			
COMPACIDAD: MEDIA		COMPACIDAD: MEDIA		9.00		11-13-16		11.11		98.85		95.49		66.17		33.92		27.32		17.33		9.99																	
				S.P.T																																			
				9.45																																			

S	Ensayo SPT	en SPT: Golpes/30 cm	BW: Batiera Widia
MI	Muestra inalterada a hincia	en MI: Golpes/15 cm	BD: Batiera Diamante
TP	Testigo parameado		S: Sencillo
TR	Testigo de roca	R= Rechazo	D: Doble
PT	Puntaza ciega		

ESCALA (EN A-3): 1:50

Control de Estructuras y Geotecnia

5370/18

GERENCIA ASISTENCIAL AT. PRIMARIA

CENTRO DE SALUD PUERTA DEL

ÁNGEL Pº OLIVOS 49 MADRID

MAQUINARIA: TP 50

SONDEO S-3
Hoja 2 de 2

A horizontal ruler with markings from 12 to 20. The markings are in inches, with major ticks every inch and minor ticks every millimeter. The numbers 12, 13, 14, 15, 16, 17, 18, 19, and 20 are printed below the ruler.**OBSERVACIONES**

ESCALA (EN A-3): 1:50



CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia

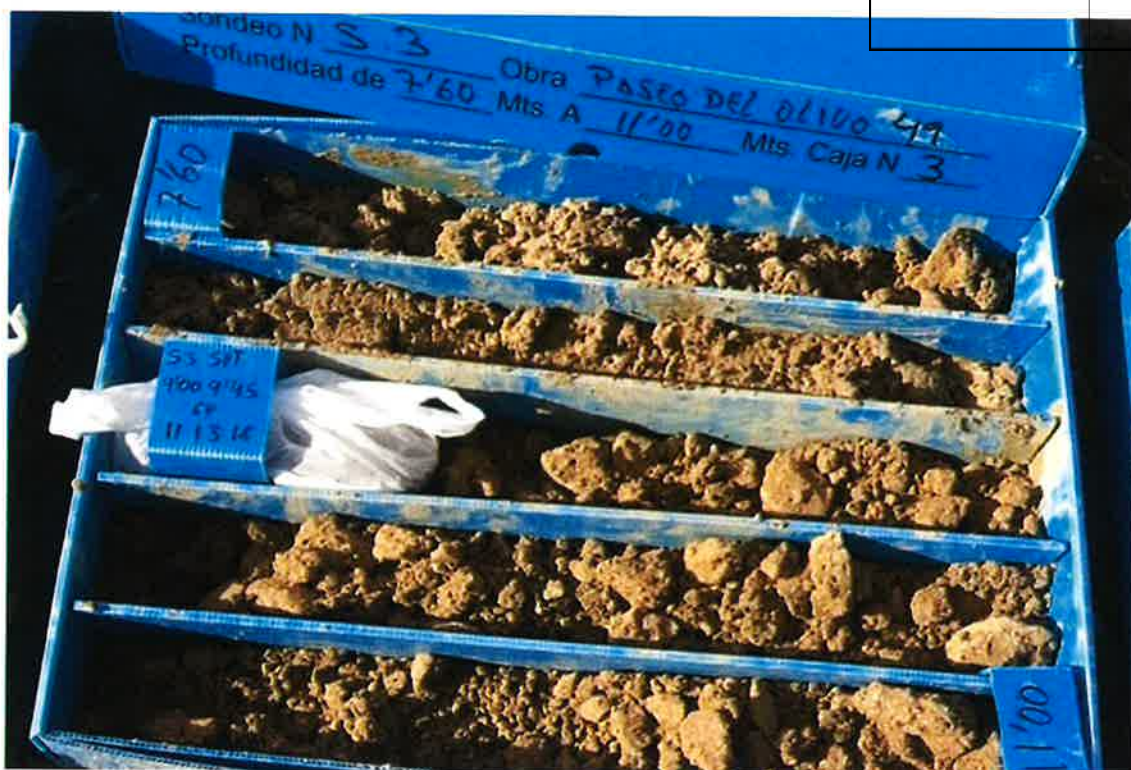


ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS
VISADO
CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL

Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00
Colegiado : M^a Luisa Sanchez Rubio[ET AL]
Inscrito con el n^o : 5137
Puede consultar la validez del documento accediendo
a <http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

Secretaría del ICOG









CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia

	
ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS	
VISADO	
CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL	
Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00	
Colegiado : Mª Luisa Sanchez Rubio[ET AL]	
Inscrito con el nº : 5137	
Puede consultar la validez del documento accediendo a http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y	
	Secretaría del ICOG 

A.2. ACTAS ENSAYOS CONTINUOS DE PENETRACIÓN DINÁMICA



CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia

	ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS VISADO CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL
Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00 Colegiado : Mª Luisa Sanchez Rubio[ET AL] Inscrito con el nº : 5137 Puede consultar la validez del documento accediendo a http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y	
Secretaría del ICOG 	



Paseo del olivo P1



Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00
Colegiado : M^a Luisa Sanchez Rubio[ET AL]
Inscrito con el nº : 5137
Puede consultar la validez del documento accediendo
a <http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

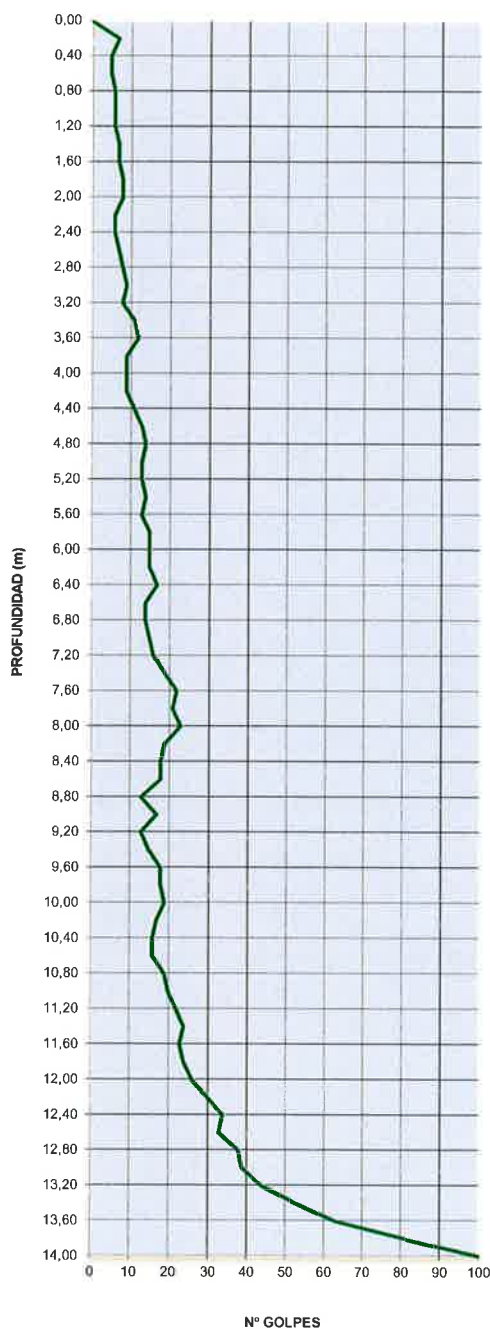
Secretaría del ICOG

[Signature]

PRUEBA DE PENETRACIÓN CONTINUA	
Profundidad (m)	Nº Golpes
0,00	0
0,20	7
0,40	5
0,60	5
0,80	6
1,00	6
1,20	6
1,40	7
1,60	7
1,80	8
2,00	8
2,20	6
2,40	6
2,60	7
2,80	8
3,00	9
3,20	8
3,40	11
3,60	12
3,80	9
4,00	9
4,20	9
4,40	11
4,60	13
4,80	14
5,00	13
5,20	13
5,40	14
5,60	13
5,80	15
6,00	15
6,20	15
6,40	17
6,60	14
6,80	14
7,00	15
7,20	16
7,40	19
7,60	22
7,80	21
8,00	23
8,20	19
8,40	18
8,60	18
8,80	13
9,00	17
9,20	13
9,40	15
9,60	18
9,80	18
10,00	19
10,20	17
10,40	16
10,60	16
10,80	19
11,00	20
11,20	22
11,40	24
11,60	23
11,80	24
12,00	26
12,20	30
12,40	34
12,60	33
12,80	38
13,00	39
13,20	44
13,40	53
13,60	63
13,80	81
14,00	100

EXPEDIENTE:	53705/18
ACTUACIÓN:	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
LOCALIZACIÓN:	CENTRO DE SALUD PUERTA DEL ÁNGEL
FECHA:	18/12/2018
PENETRO Nº	P-1
COTA	
MAQUINARIA:	PENETRÓMETRO DINAMICO TIPO DPSH
MAZA:	63,5 kg ALTURA DE CAIDA: 75 cm
PUNTAZA:	Cónica 51 mm ² VARILLAJE: Macizo 32 mm

REPRESENTACIÓN GRÁFICA





CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia



ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS
VISADO
CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL

Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00

Colegiado : M^a Luisa Sanchez Rubio[ET AL]

Inscrito con el nº : 5137

Puede consultar la validez del documento accediendo
a <http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

Secretaría del ICOG

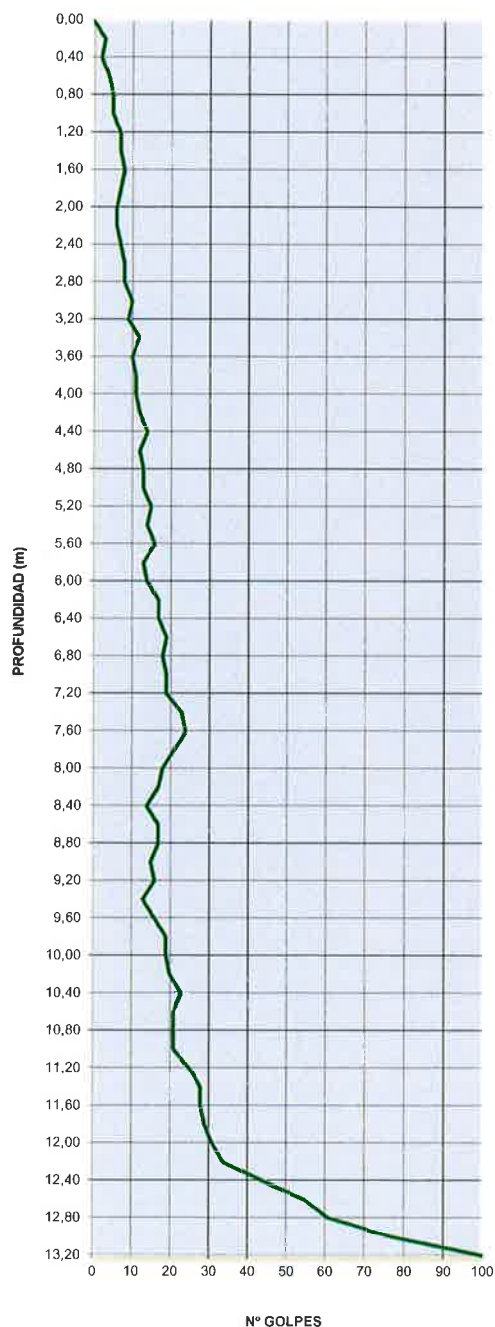




PRUEBA DE PENETRACIÓN CONTINUA	
Profundidad (m)	Nº Golpes
0,00	0
0,20	3
0,40	2
0,60	4
0,80	5
1,00	5
1,20	7
1,40	7
1,60	8
1,80	7
2,00	6
2,20	6
2,40	7
2,60	8
2,80	8
3,00	10
3,20	9
3,40	12
3,60	10
3,80	11
4,00	11
4,20	12
4,40	14
4,60	12
4,80	13
5,00	13
5,20	15
5,40	14
5,60	16
5,80	13
6,00	14
6,20	17
6,40	17
6,60	19
6,80	18
7,00	19
7,20	19
7,40	23
7,60	24
7,80	21
8,00	18
8,20	17
8,40	14
8,60	17
8,80	17
9,00	15
9,20	16
9,40	13
9,60	16
9,80	19
10,00	19
10,20	20
10,40	23
10,60	21
10,80	21
11,00	21
11,20	25
11,40	28
11,60	28
11,80	29
12,00	31
12,20	34
12,40	44
12,60	55
12,80	61
13,00	77
13,20	100

EXPEDIENTE:	53705/18
ACTUACIÓN:	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
LOCALIZACIÓN:	CENTRO DE SALUD PUERTA DEL ÁNGEL
FECHA:	18/12/2018
PENETRO Nº	P-2
COTA	
MAQUINARIA:	PENETRÓMETRO DINÁMICO TIPO DPSH
MAZA:	63,5 kg ALTURA DE CAIDA: 75 cm
PUNTAZA:	Cónica 51 mm ² VARILLAJE: Macizo 32 mm

REPRESENTACIÓN GRÁFICA





CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia



ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS
VISADO
CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL

Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00

Colegiado : M^a Luisa Sanchez Rubio[ET AL]

Inscrito con el nº : 5137

Puede consultar la validez del documento accediendo
a <http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

Secretaría del ICOG



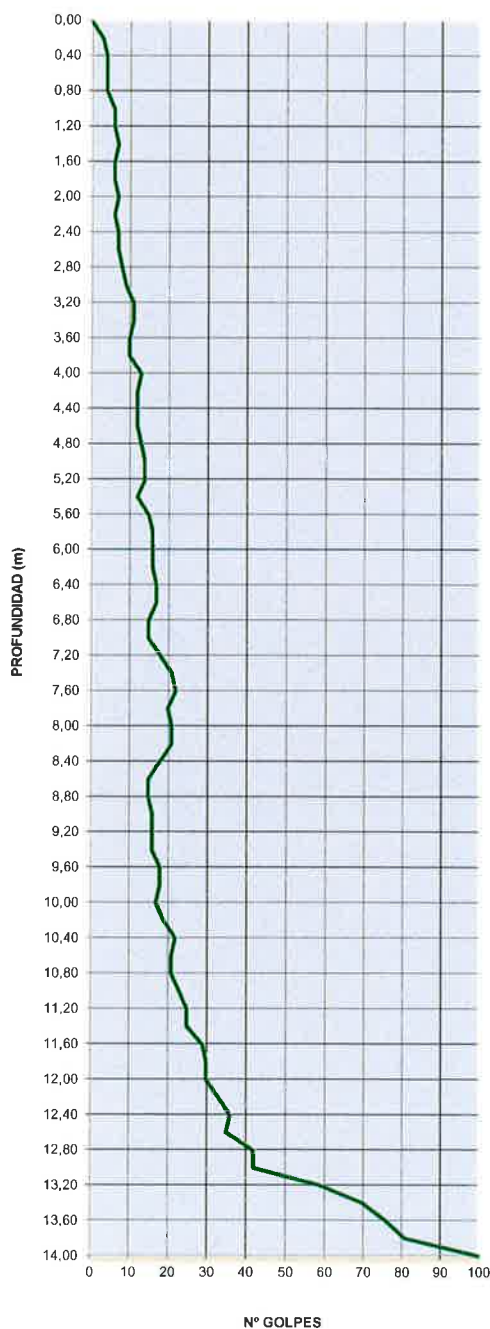
Paseo del olivo P-3



PRUEBA DE PENETRACIÓN CONTINUA	
Profundidad (m)	Nº Golpes
0,00	0
0,20	3
0,40	4
0,60	4
0,80	4
1,00	6
1,20	6
1,40	7
1,60	6
1,80	6
2,00	7
2,20	6
2,40	7
2,60	7
2,80	8
3,00	9
3,20	11
3,40	11
3,60	10
3,80	10
4,00	13
4,20	12
4,40	12
4,60	12
4,80	13
5,00	14
5,20	14
5,40	12
5,60	15
5,80	16
6,00	16
6,20	16
6,40	17
6,60	17
6,80	15
7,00	15
7,20	18
7,40	21
7,60	22
7,80	20
8,00	21
8,20	21
8,40	18
8,60	15
8,80	15
9,00	16
9,20	16
9,40	16
9,60	18
9,80	18
10,00	17
10,20	19
10,40	22
10,60	21
10,80	21
11,00	23
11,20	25
11,40	25
11,60	29
11,80	30
12,00	30
12,20	33
12,40	36
12,60	35
12,80	42
13,00	42
13,20	59
13,40	70
13,60	76
13,80	81
14,00	100

EXPEDIENTE:	53705/18
ACTUACIÓN:	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
LOCALIZACIÓN:	CENTRO DE SALUD PUERTA DEL ÁNGEL
FECHA:	18/12/2018
PENETRO Nº	P-3
COTA	
MAQUINARIA:	PENETRÓMETRO DINAMICO TIPO DPSH
MAZA:	63,5 kg ALTURA DE CAIDA: 75 cm
PUNTAZA:	Cónica 51 mm ² VARILLAJE: Macizo 32 mm

REPRESENTACIÓN GRÁFICA





CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia



ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS
VISADO
CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL

Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00
Colegiado : M^a Luisa Sanchez Rubio[ET AL]
Inscrito con el nº : 5137
Puede consultar la validez del documento accediendo
a <http://icoge-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

Secretaria del ICOG



Paseo del olivo P-4



Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00
Colegiado : Mª Luisa Sanchez Rubio[ET AL]
Inscrito con el nº : 5137
Puede consultar la validez del documento accediendo
a <http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

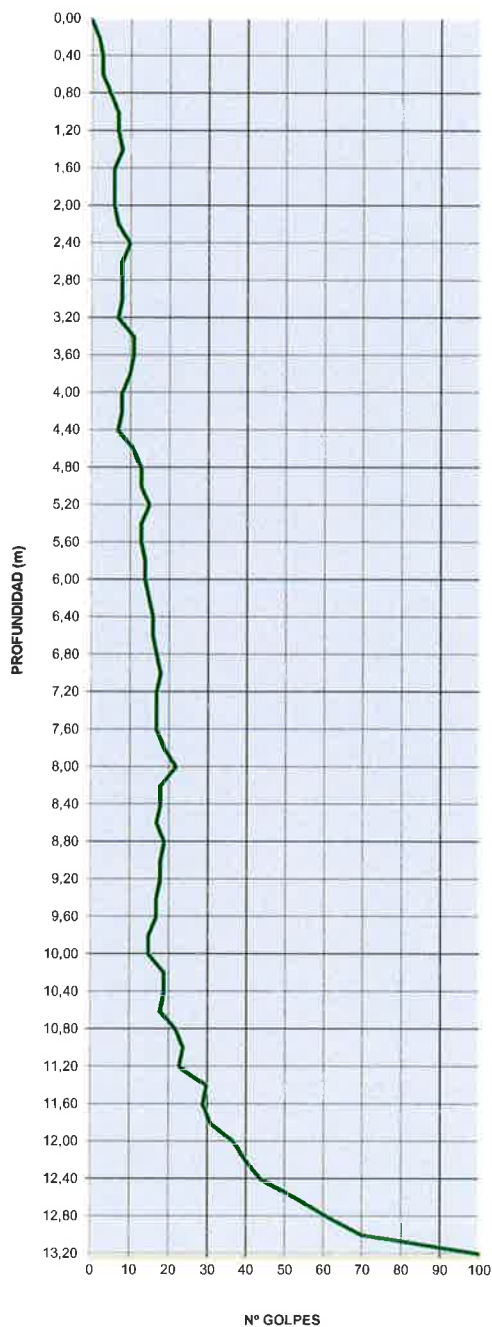
Secretaría del ICOG

[Signature]

PRUEBA DE PENETRACIÓN CONTINUA	
Profundidad (m)	Nº Golpes
0,00	0
0,20	2
0,40	3
0,60	3
0,80	5
1,00	7
1,20	7
1,40	8
1,60	6
1,80	6
2,00	6
2,20	7
2,40	10
2,60	8
2,80	8
3,00	8
3,20	7
3,40	11
3,60	11
3,80	10
4,00	8
4,20	8
4,40	7
4,60	11
4,80	13
5,00	13
5,20	15
5,40	13
5,60	13
5,80	14
6,00	14
6,20	15
6,40	16
6,60	16
6,80	17
7,00	18
7,20	17
7,40	17
7,60	17
7,80	19
8,00	22
8,20	18
8,40	18
8,60	17
8,80	19
9,00	18
9,20	18
9,40	17
9,60	17
9,80	15
10,00	15
10,20	19
10,40	19
10,60	18
10,80	22
11,00	24
11,20	23
11,40	30
11,60	29
11,80	31
12,00	37
12,20	40
12,40	44
12,60	53
12,80	61
13,00	70
13,20	100

EXPEDIENTE:	53705/18
ACTUACIÓN:	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
LOCALIZACIÓN:	CENTRO DE SALUD PUERTA DEL ÁNGEL
FECHA:	18/12/2018
PENETRO Nº	P-4
COTA	
MAQUINARIA:	PENETRÓMETRO DINÁMICO TIPO DPSH
MAZA:	63,5 kg ALTURA DE CAIDA: 75 cm
PUNTAZA:	Cónica 51 mm ² VARILLAJE: Macizo 32 mm

REPRESENTACIÓN GRÁFICA





CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia



ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS
VISADO
CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL

Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00

Colegiado : M^a Luisa Sanchez Rubio[ET AL]

Inscrito con el nº : 5137

Puede consultar la validez del documento accediendo
a <http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

Secretaria del ICOG



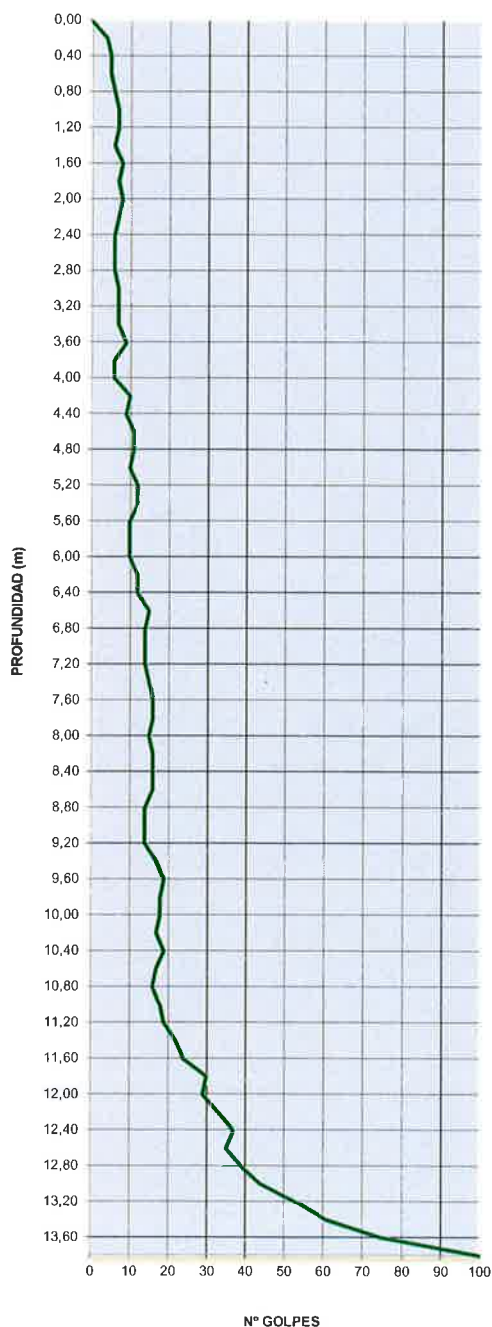
Paseo del olivo P5



PRUEBA DE PENETRACIÓN CONTINUA	
Profundidad (m)	Nº Golpes
0,00	0
0,20	4
0,40	5
0,60	5
0,80	6
1,00	7
1,20	7
1,40	6
1,60	8
1,80	7
2,00	8
2,20	7
2,40	6
2,60	6
2,80	6
3,00	7
3,20	7
3,40	7
3,60	9
3,80	6
4,00	6
4,20	10
4,40	9
4,60	11
4,80	11
5,00	10
5,20	12
5,40	12
5,60	10
5,80	10
6,00	10
6,20	12
6,40	12
6,60	15
6,80	14
7,00	14
7,20	14
7,40	15
7,60	16
7,80	16
8,00	15
8,20	16
8,40	16
8,60	16
8,80	14
9,00	14
9,20	14
9,40	17
9,60	19
9,80	18
10,00	18
10,20	17
10,40	19
10,60	17
10,80	16
11,00	18
11,20	19
11,40	22
11,60	24
11,80	30
12,00	29
12,20	33
12,40	37
12,60	35
12,80	39
13,00	44
13,20	53
13,40	61
13,60	75
13,80	100

EXPEDIENTE:	53705/18
ACTUACIÓN	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
LOCALIZACIÓN:	CENTRO DE SALUD PUERTA DEL ÁNGEL
FECHA:	18/12/2018
PENETRO Nº	P-5
COTA	
MAQUINARIA:	PENETRÓMETRO DINÁMICO TIPO DPSH
MAZA:	63,5 kg ALTURA DE CAIDA: 75 cm
PUNTAZA:	Cónica 51 mm ² VARILLAJE: Macizo 32 mm

REPRESENTACIÓN GRÁFICA





CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia



ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS
VISADO
CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL

Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00
Colegiado : Mª Luisa Sanchez Rubio[ET AL]
Inscrito con el nº : 5137
Puede consultar la validez del documento accediendo
a <http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

Secretaría del ICOG



Paseo del olivo P-6



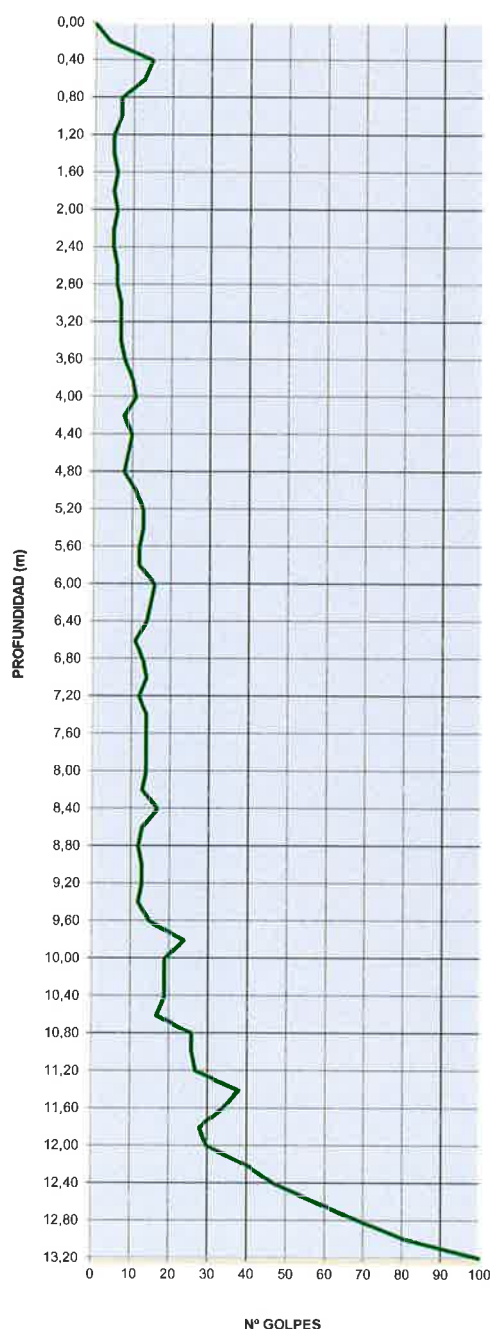
Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00
Colegiado : Mª Luisa Sanchez Rubio[ET AL]
Inscrito con el nº : 5137
Puede consultar la validez del documento accediendo
a <http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y>

Secretaría del ICOG

PRUEBA DE PENETRACIÓN CONTINUA	
Profundidad (m)	Nº Golpes
0,00	0
0,20	4
0,40	15
0,60	13
0,80	7
1,00	7
1,20	5
1,40	5
1,60	6
1,80	5
2,00	6
2,20	5
2,40	5
2,60	6
2,80	6
3,00	7
3,20	7
3,40	7
3,60	8
3,80	10
4,00	11
4,20	8
4,40	10
4,60	9
4,80	8
5,00	11
5,20	13
5,40	13
5,60	12
5,80	12
6,00	16
6,20	15
6,40	14
6,60	11
6,80	13
7,00	14
7,20	12
7,40	14
7,60	14
7,80	14
8,00	14
8,20	13
8,40	17
8,60	13
8,80	12
9,00	13
9,20	13
9,40	12
9,60	15
9,80	24
10,00	19
10,20	19
10,40	19
10,60	17
10,80	26
11,00	26
11,20	27
11,40	38
11,60	34
11,80	28
12,00	30
12,20	40
12,40	47
12,60	58
12,80	69
13,00	81
13,20	100

EXPEDIENTE:	53705/18
ACTUACIÓN:	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
LOCALIZACIÓN:	CENTRO DE SALUD PUERTA DEL ÁNGEL
FECHA:	18/12/2018
PENETRO Nº	P-6
COTA	
MAQUINARIA:	PENETRÓMETRO DINÁMICO TIPO DPSH
MAZA:	63,5 kg ALTURA DE CAIDA: 75 cm
PUNTAZA:	Cónica 51 mm ² VARILLAJE: Macizo 32 mm

REPRESENTACIÓN GRÁFICA





CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia

	ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS VISADO CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL
Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00 Colegiado : Mª Luisa Sanchez Rubio[ET AL] Inscrito con el nº : 5137 Puede consultar la validez del documento accediendo a http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y	
	Secretaría del ICOG 

A.3. ACTAS ENSAYOS LEFRANC



Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00
Colegiado : Mª Luisa Sanchez Rubio(ET AL)

Inscrito con el nº : 5137

Puede consultar la validez del documento accediendo

a <http://icog.es/seguros/seguros/seguros/WDFC/44078W3Y>

Secretaría del ICOG

ENSAYO DE PERMEABILIDAD LEFRANC A CARGA VARIABLE (con: $h/d > 4$)

DATOS DEL SONDEO (S-2)

Diámetro interior de la entubación o del sondeo (mm): d	98
Profundidad del nivel freático (m): F	
Altura de agua sobre el terreno cuando se inicia la recuperación (m): l	

PROFUNDIDAD DEL TRAMO ENSAYADO

Superior (m): L	1,50	Longitud ensayada (m): h	2,50
Inferior (m): P	4,00		

DATOS DEL ENSAYO

Tiempo (min.): t	30,0	Tiempo (s):	1800
Profundidad inicial (m.): H _i			4,10
Profundidad final (m.): H _f			0,40
Diámetro interior de la entubación o del sondeo (m):			0,086

Tiempo (min.)	Intervalo de tiempo (min.)	Descenso acumulado del nivel (cm)	Descenso del nivel (cm)	Altura del nivel (m)
0	0	0,0	0,0	0,00
1	1	2,0	9,0	5,00
2	1	15,0	13,0	8,00
3	1	31,0	16,0	12,00
4	1	50,0	19,0	14,00
5	1	73,0	23,0	16,00
10	5	113,0	40,0	26,00
15	5	163,0	50,0	35,00
20	5	222,0	59,0	43,00
25	5	292,0	70,0	49,00
30	5	370,0	78,0	53,00

RESULTADOS

PERMEABILIDAD LEFRANC

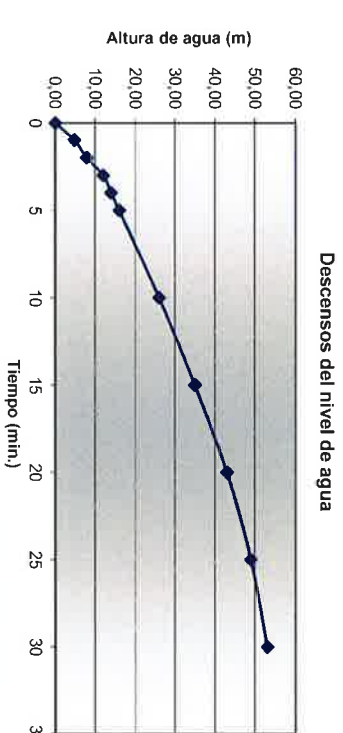
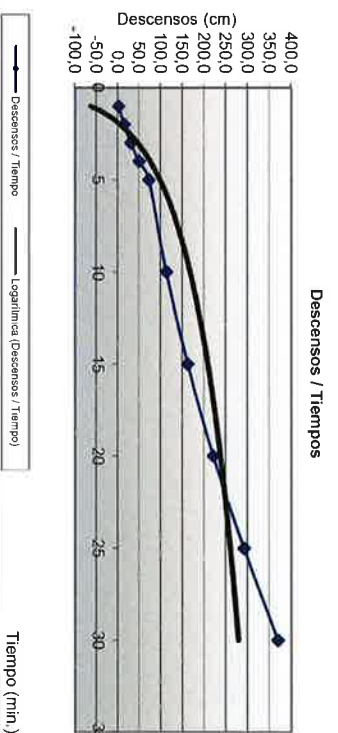
K (m/s) =

1,9426E-06

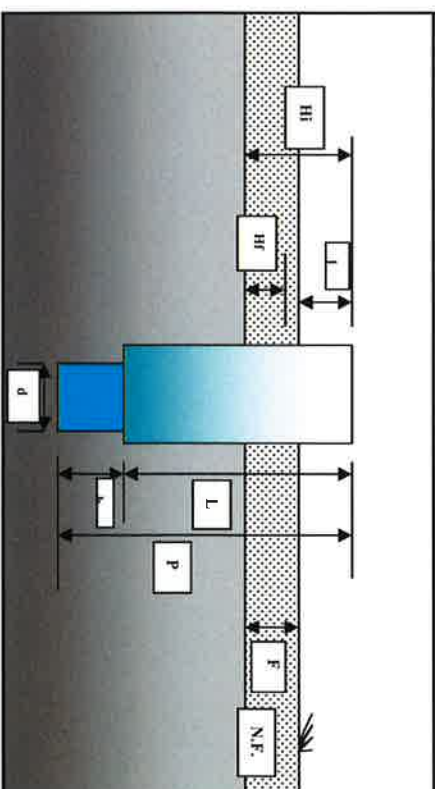
Jiménez Salas (1981).

para $h/d > 4$:

$$K = \frac{(d)^2 \cdot \ln \left(\frac{2h}{d} \right)}{8 \cdot h \cdot t} \cdot \ln \frac{H_i}{H_f}$$



ESQUEMA DEL ENSAYO



Puede consultar la validez del documento accediendo a <http://idp.q.e-visado.gov.ec/csv/WDFCX44L/8W3Y>

Secretaria del ICOG

DATOS DEL SONDEO (S-3)

Diámetro interior de la entubación o del sondeo (mm): d	98
Profundidad del nivel freático (m): F	
Altura de agua sobre el terreno cuando se inicia la recuperación (m): l	

PROFUNDIDAD DEL TRAMO ENSAYADO

Superior (m): L	1.50	Longitud ensayada (m): h	2.50
Inferior (m): P	4.00		

DATOS DEL ENSAYO

Tiempo (min.): t	30,0	Tiempo (s):
Profundidad inicial (m.): Hi		1800
Profundidad final (m.): Hf		4,10
		0,10
		0,086
Diámetro interior de la enrubación o del sonda (m):		

Tiempo (min.)	Intervalo de tiempo (min.)	Descenso acumulado del nivel (cm)	Descenso del nivel (cm)	Altura del nivel (m):
0	0	0,0	0,0	0,00
1	1	2,0	12,0	5,00
2	1	22,0	20,0	8,00
3	1	49,0	27,0	12,00
4	1	84,0	35,0	14,00
5	1	123,0	39,0	16,00
10	5	189,0	66,0	26,00
15	5	278,0	89,0	35,00
20	5	379,0	101,0	43,00
25	5	503,0	124,0	49,00
30	5	651,0	148,0	53,00

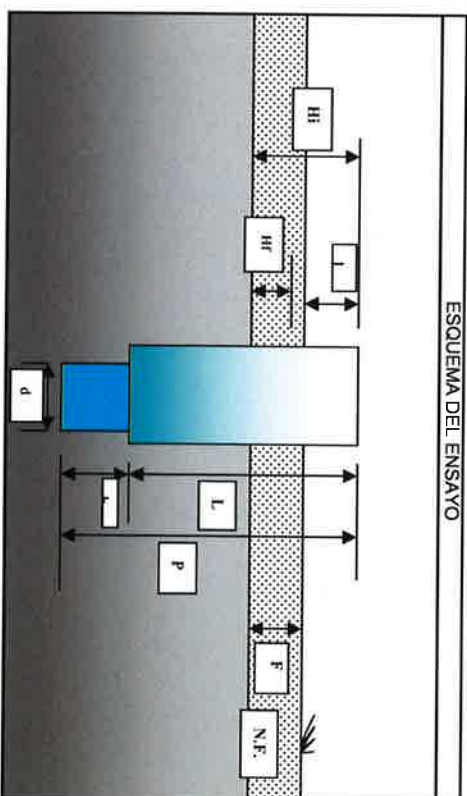
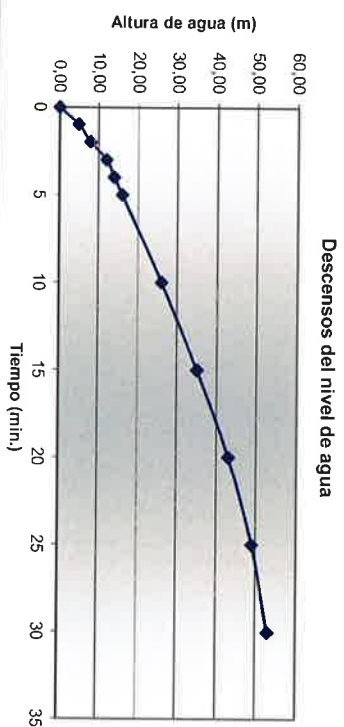
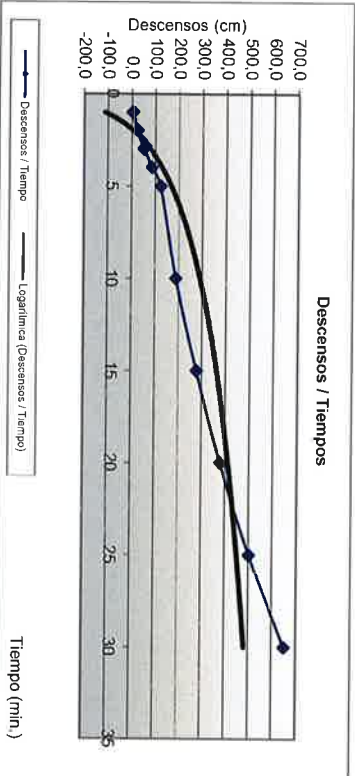
RESULTADOS

PERMEABILIDAD LEFRANC	K (m/s) =	3,0997E-06
-----------------------	-----------	------------

Jiménez Salas (1981).

para $h/d > 4$:

$$K = \frac{(d)^2 \cdot \text{Ln} \left(\frac{2h}{d} \right)}{8 \cdot h \cdot t} \cdot \text{Ln} \frac{H_i}{H_f}$$





CEYGE
Control de Estructuras y Geotecnia

	
ILUSTRE COLEGIO OFICIAL DE GEÓLOGOS	
VISADO	
CON SEGURO DE RESPONSABILIDAD CIVIL	
Fecha : 21/02/2019 Folio: 9 Núm: M011900009/00	
Colegiado : Mª Luisa Sanchez Rubio[ET AL]	
Inscrito con el nº : 5137	
Puede consultar la validez del documento accediendo a http://icog.e-visado.net/csv/WDFCX44LY8W3Y	
	Secretaría del ICOG 

A.4. ENSAYOS DE LABORATORIO



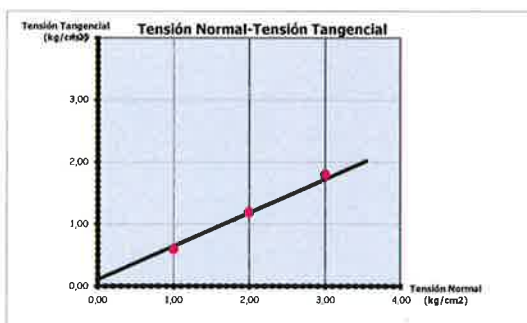
EXPEDIENTE: 5370/18 PETICIONARIO: GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
OBRA: CENTRO DE SALUD PUERTA DEL ÁNGEL FECHA: DICIEMBRE 2018
SONDEO: S-1 COTAS: 3.00-3.60 m

Ensayo Corte Directo. UNE 103-401

Tipo de ensayo: CU (consolidado, no drenado)

	PROBETA 1		PROBETA 2		PROBETA 3	
	INICIAL	FINAL	INICIAL	FINAL	INICIAL	FINAL
Altura (cm):	2		2		2	
Diametro (cm):	5		5		5	
Densidad seca (g/cm ³):	1,78		1,77		1,77	
Humedad (%):	16,25	25,14	16,27	24,96	16,30	25,06

	PROBETA 1	PROBETA 2	PROBETA 3
	total	total	total
Tensión normal σ_n (kg/cm ²):	1,00	2	3
Tensión Tangencial σ_t (kg/cm ²):	0,60	1,19	1,80
Velocidad de rotura:	0,06 mm/min	0,06 mm/min	0,06 mm/min
% de consolidación:	0,18	0,44	0,39



RESULTADOS

cohesión (kg/cm²): 0,11
ángulo rozamiento interno: 28,35



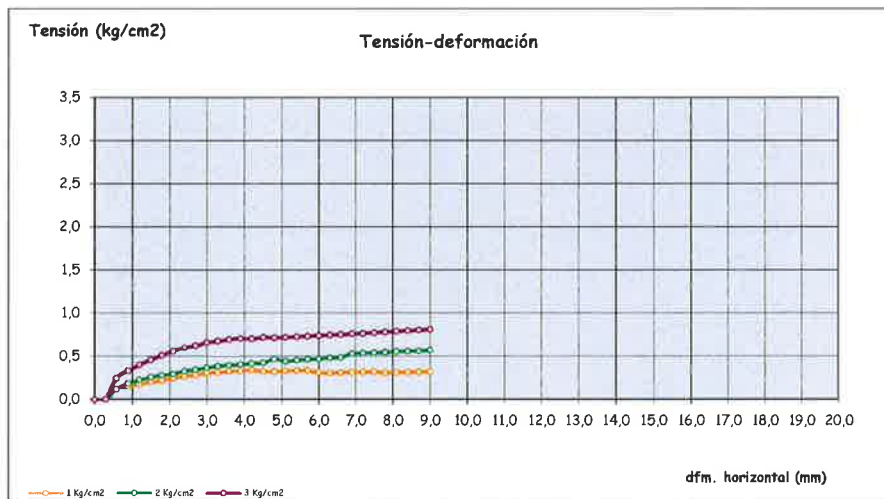
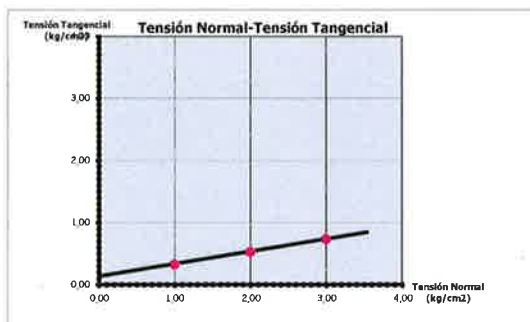
EXPEDIENTE: 5225/18 PETICIONARIO GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
OBRA: CENTRO DE SALUD PUERTA DEL ÁNGEL FECHA DICIEMBRE 2018
SONDEO: S-1 COTAS: 4,20-4,40 m

Ensayo Corte Directo. UNE 103-401

Tipo de ensayo:UU (no consolidado, no drenado)

	PROBETA 1		PROBETA 2		PROBETA 3	
	INICIAL	FINAL	INICIAL	FINAL	INICIAL	FINAL
Altura (cm):	2		2		2	
Diametro (cm):	5		5		5	
Densidad seca (g/cm ³):	1,72		1,72		1,72	
Humedad (%):	16,25	23,65	16,26	23,85	16,28	23,70

	22,14					
	PROBETA 1		PROBETA 2		PROBETA 3	
	total		total		total	
Tensión normal σ_n (kg/cm ²)	1,00		2		3	
Tensión Tangencial σ_t (kg/cm ²):	0,33		0,53		0,74	
Velocidad de rotura:	0,06 mm/min		0,06 mm/min		0,06 mm/min	
% de consolidación:	0,15		0,47		0,78	



RESULTADOS

cohesión (kg/cm²): 0,14
ángulo rozamiento interno: 11,34



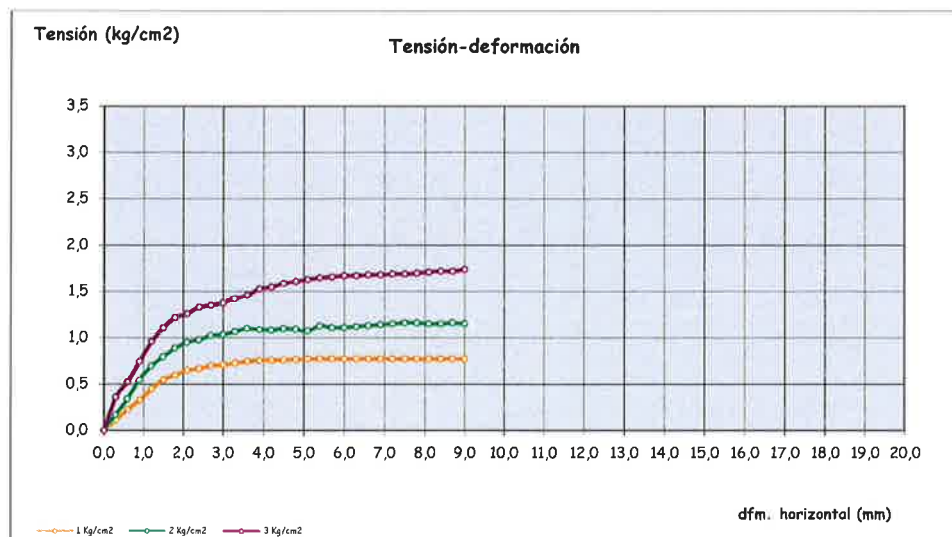
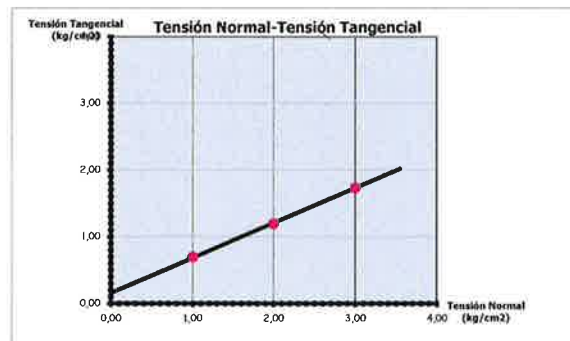
EXPEDIENTE: 5370/18 PETICIONARIO: GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
OBRA: CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL FECHA: DICIEMBRE 2018
SONDEO: S-1 COTAS: 7.70-7.90 m

Ensayo Corte Directo. UNE 103-401

Tipo de ensayo: CU (consolidado, no drenado)

	PROBETA 1		PROBETA 2		PROBETA 3	
	INICIAL	FINAL	INICIAL	FINAL	INICIAL	FINAL
Altura (cm):	2		2		2	
Diametro (cm):	5		5		5	
Densidad seca (g/cm ³):	1,75		1,75		1,75	
Humedad (%):	17,73	26,19	17,80	26,30	17,81	26,61

	PROBETA 1	PROBETA 2	PROBETA 3
	total	total	total
Tensión normal σ_n (kg/cm ²):	1,00	2	3
Tensión Tangencial σ_t (kg/cm ²):	0,70	1,20	1,74
Velocidad de rotura:	0,06 mm/min	0,06 mm/min	0,06 mm/min
% de consolidación:	0,09	0,55	0,88



RESULTADOS

cohesión (kg/cm²): 0,16
ángulo rozamiento interno: 27,72



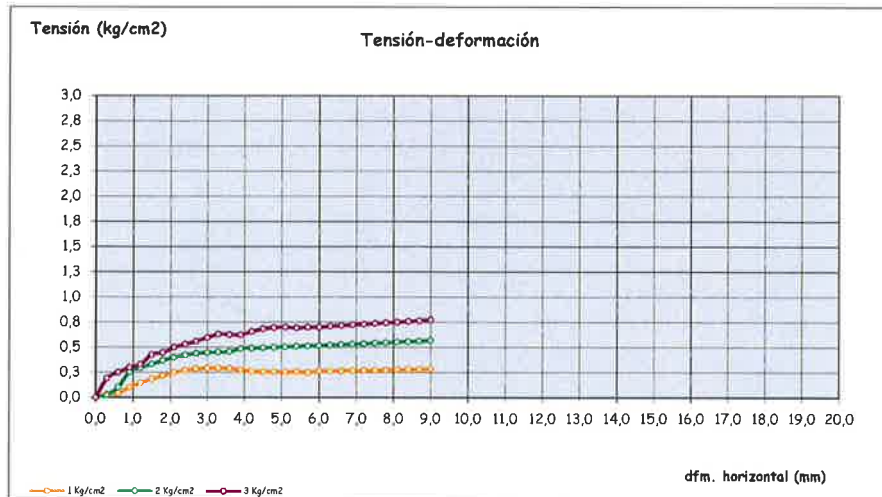
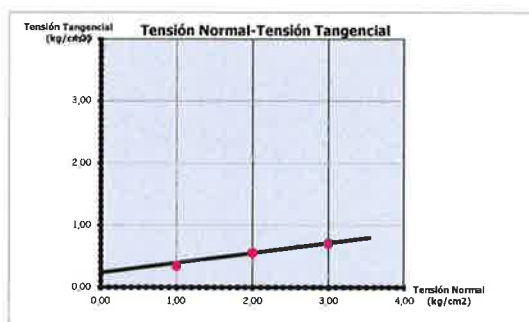
EXPEDIENTE: 5370/18 PETICIONARIO GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
OBRA: CENTRO DE SALUD PUERTA DEL ÁNGEL FECHA DICIEMBRE 2018
SONDEO: S-1 COTAS: 10,00-10,30 m

Ensayo Corte Directo. UNE 103-401

Tipo de ensayo: UU (no consolidado, no drenado)

	PROBETA 1		PROBETA 2		PROBETA 3	
	INICIAL	FINAL	INICIAL	FINAL	INICIAL	FINAL
Altura (cm):	2		2		2	
Diametro (cm):	5		5		5	
Densidad seca (g/cm ³):	1,68		1,68		1,68	
Humedad (%):	21,55	29,13	20,97	29,23	21,35	29,28

	PROBETA 1		PROBETA 2		PROBETA 3	
	total		total		total	
Tensión normal σ_n (kg/cm ²):	1,00		2		3	
Tensión Tangencial σ_t (kg/cm ²):	0,35		0,56		0,71	
Velocidad de rotura:	0,06 mm/min		0,06 mm/min		0,06 mm/min	
% de consolidación:	0,18		0,44		0,39	



RESULTADOS

cohesión (kg/cm²): 0,24
ángulo rozamiento interno: 8,99



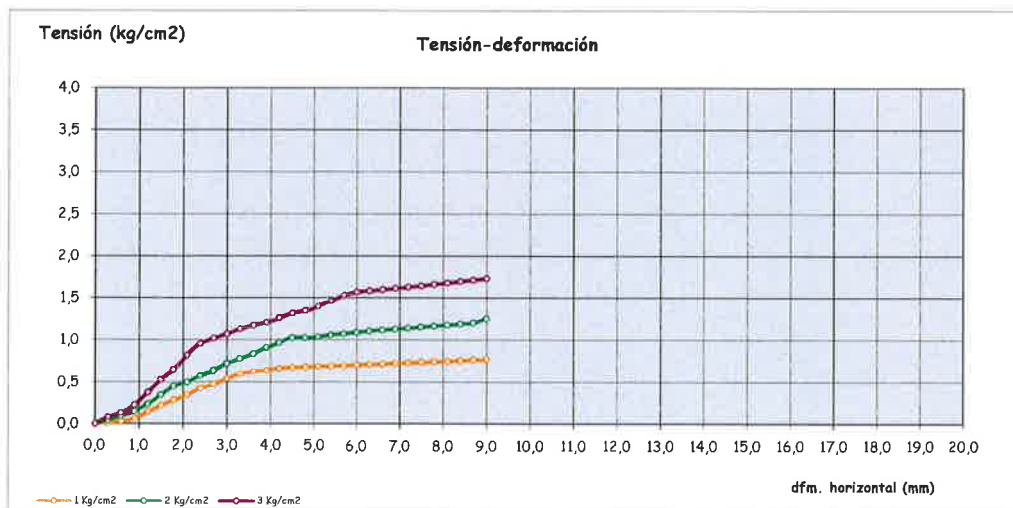
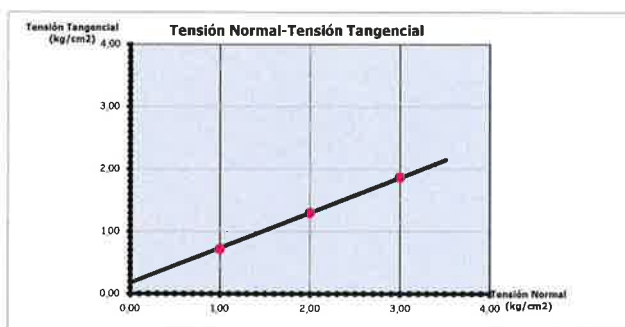
EXPEDIENTE: 5370/18 PETICIONARIO: GERENCIA ASISTENCIAL ATENCION PRIMARIA
OBRA: CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL FECHA: DICIEMBRE 2018
SONDEO: S-1 COTAS: 11,60-12,00 m

Ensayo Corte Directo. UNE 103-401

Tipo de ensayo: CU (consolidado, no drenado)

	PROBETA 1		PROBETA 2		PROBETA 3	
	INICIAL	FINAL	INICIAL	FINAL	INICIAL	FINAL
Altura (cm):	2		2		2	
Diametro (cm):	5		5		5	
Densidad seca (g/cm ³):	1,68		1,68		1,68	
Humedad (%):	14,45	26,01	14,78	25,93	14,67	26,08

	PROBETA 1	PROBETA 2	PROBETA 3
	total	total	total
Tensión normal σ_n (kg/cm ²):	1,00	2	3
Tensión Tangencial σ_t (kg/cm ²):	0,72	1,30	1,87
Velocidad de rotura:	0,06 mm/min	0,06 mm/min	0,06 mm/min
% de consolidación:	0,17	0,55	0,88



RESULTADOS

cohesión (kg/cm²): 0,18
ángulo rozamiento interno: 29,30



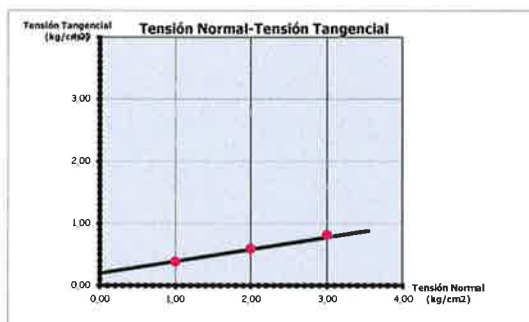
EXPEDIENTE: 5370/18 PETICIONARIO GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
OBRA: CENTRO DE SALUD PUERTA DEL ÁNGEL FECHA DICIEMBRE 2018
SONDEO: S-2 COTAS: 10,00-10,30 m

Ensayo Corte Directo. UNE 103-401

Tipo de ensayo: UU (no consolidado, no drenado)

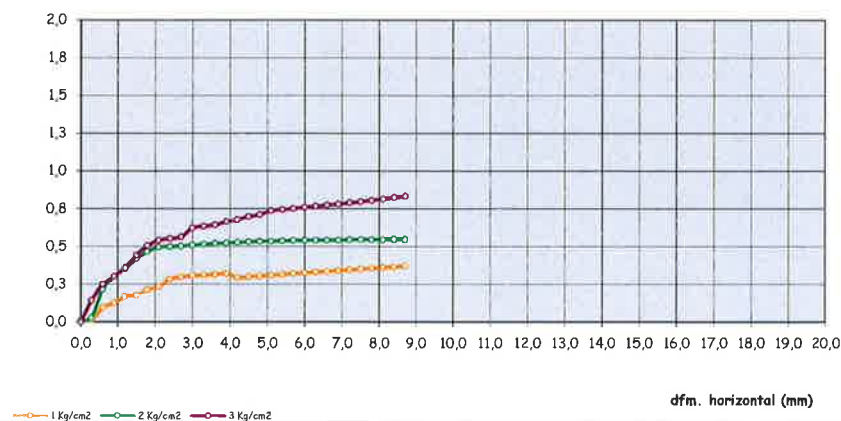
	PROBETA 1		PROBETA 2		PROBETA 3	
	INICIAL	FINAL	INICIAL	FINAL	INICIAL	FINAL
Altura (cm):	2		2		2	
Diametro (cm):	5		5		5	
Densidad seca (g/cm ³):	1,77		1,76		1,76	
Humedad (%):	14,23	22,37	14,36	22,96	14,40	22,64

	PROBETA 1	PROBETA 2	PROBETA 3
Tensión normal σ_n (kg/cm ²):	total 1,00	total 2	total 3
Tensión Tangencial σ_t (kg/cm ²):	0,39	0,60	0,82
Velocidad de rotura:	0,06 mm/min	0,06 mm/min	0,06 mm/min
% de consolidación:	0,18	0,44	0,39



Tensión (kg/cm²)

Tensión-deformación



RESULTADOS

cohesión (kg/cm²): 0,20
ángulo rozamiento interno: 10,87



EXPEDIENTE:	5370/18	PETICIONARIO:	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
OBRA:	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	FECHA:	DICIEMBRE 2018
SONDEO:	S-1	COTAS:	3,00-3,60 m

Ensayo Presión de Hinchamiento. UNE 103602

Representación gráfica

Humedad inicial (%):	16,31	Presión de hinchamiento (kg/cm²):	0,00
Humedad final (%):	24,22		
Densidad seca (g/cm ³):	1,760		

<u>Presión (kg/cm²)</u>	<u>Def. (%)</u>
0,000	0,000
0,100	-0,002
0,000	0,006

Dfm. (%)

Presión (kg/cm²)

Observaciones:



EXPEDIENTE:	5370/18	PETICIONARIO:	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
OBRA:	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	FECHA:	DICIEMBRE 2018
SONDEO:	S-1	COTAS:	4,20-4,40 m

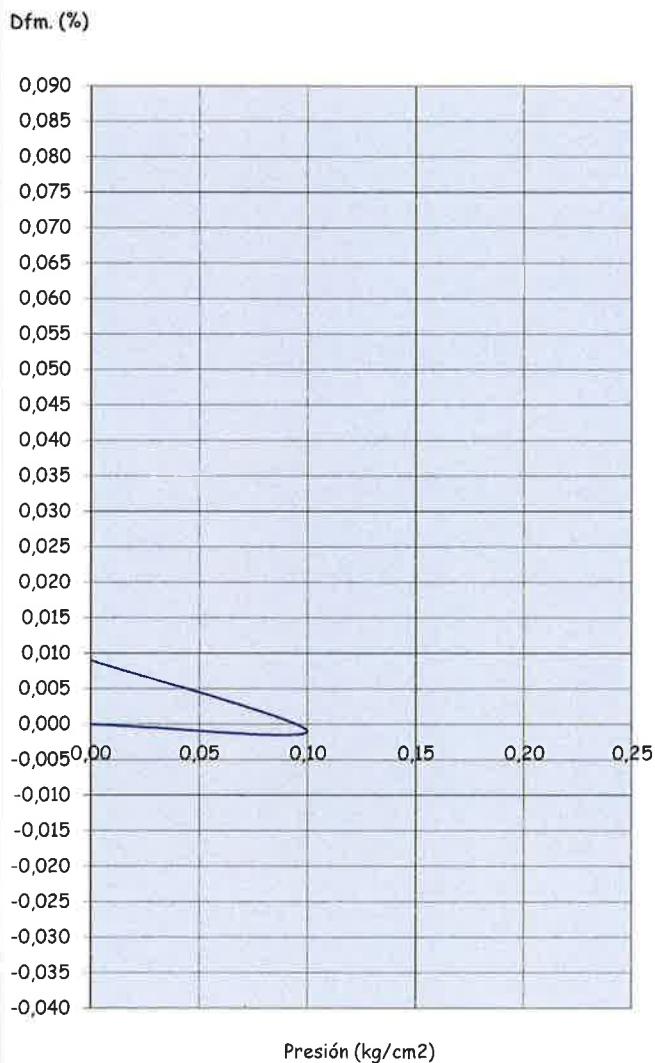
Ensayo Presión de Hinchamiento. UNE 103602

Representación gráfica

Humedad inicial (%): 16,25
Humedad final (%): 23,66
Densidad seca (g/cm³): 1,720

Presión de hinchamiento (kg/cm²): 0,000

<u>Presión (kg/cm²)</u>	<u>Def. (%)</u>
0,000	0,000
0,100	-0,001
0,000	0,009



Observaciones:



EXPEDIENTE:	5370/18	PETICIONARIO:	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
OBRA:	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	FECHA:	DICIEMBRE 2018
SONDEO:	S-1	COTAS:	5,70-6,00 m

Ensayo Presión de Hinchamiento. UNE 103602

Representación gráfica

Humedad inicial (%):	14,58		
Humedad final (%):	22,63	Presión de hinchamiento (kg/cm²):	0,000
Densidad seca (g/cm ³):	1,790		

Presión (kg/cm²)

0,000

0,100

0,000

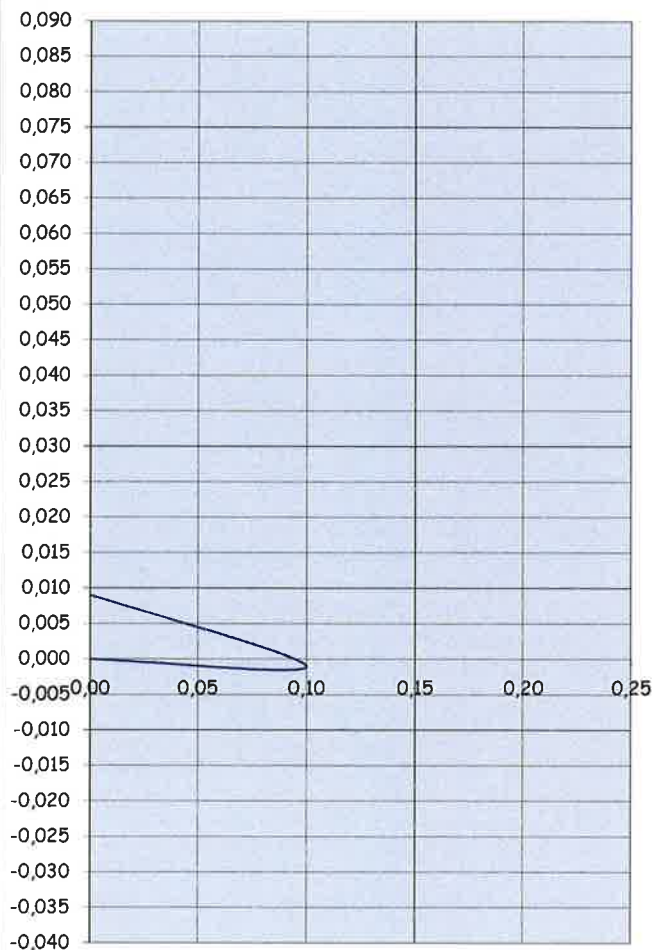
Def. (%)

0,000

-0,001

0,009

Dfm. (%)



Presión (kg/cm²)

Observaciones:



EXPEDIENTE Nº 5370/18 PETICIONARIO: GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
OBRA: CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL
SONDEO: S-1 COTA: 3,00-3,60 m FECHA: DICIEMBRE 2018

Ensayo Compresión Simple. UNE 103-400-93

Representación gráfica

DATOS DE LA PROBETA

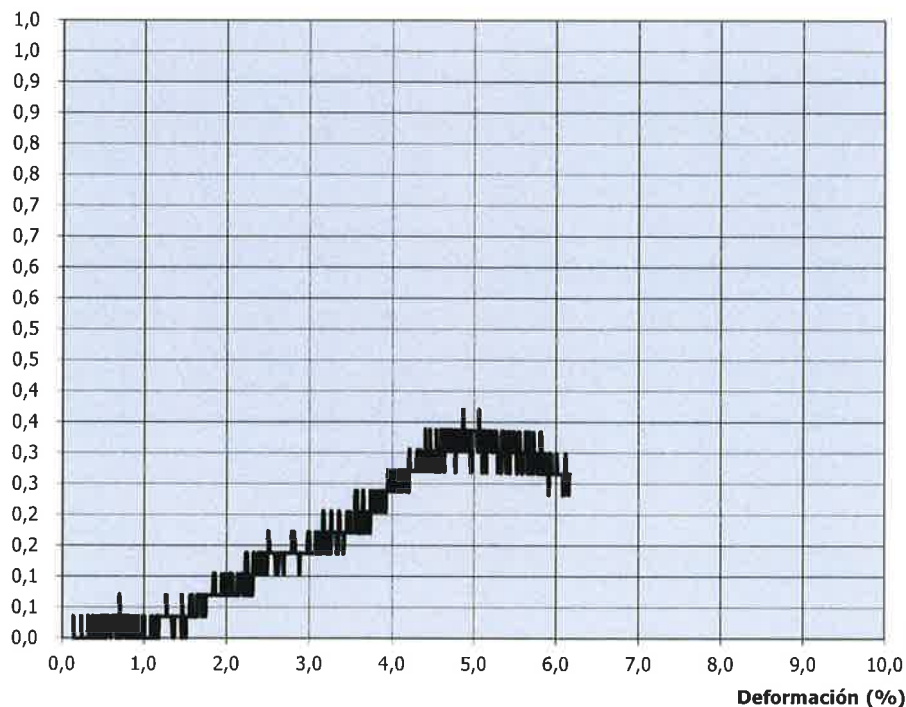
Díametro (cm.):	6,00
Altura (cm.):	14,20
Peso húmedo total (g.):	822,62
Área (cm ²):	28,27
Volumen (cm ³):	401,50
Humedad (%):	16,31
Dens. Seca (g/cm ³):	1,762
Dens. Húmeda (g/cm ³):	2,049

RESULTADOS DEL ENSAYO

Resistencia máxima (kg/cm ²):	0,37
Deformación en la rotura (%):	4,87

Tensión (kg/cm²)

TENSIÓN-DEFORMACIÓN



Observaciones:

VALOR NO REPRESENTATIVO - MUESTRA GRANULAR



EXPEDIENTE Nº 5370/18 PETICIONARIO: GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
OBRA: CENTRO DE SALUD PUERTA DEL ÁNGEL
SONDEO: S-1 COTA: 4,20-4,40 m FECHA: DICIEMBRE 2018

Ensayo Compresión Simple. UNE 103-400-93

Representación gráfica

DATOS DE LA PROBETA

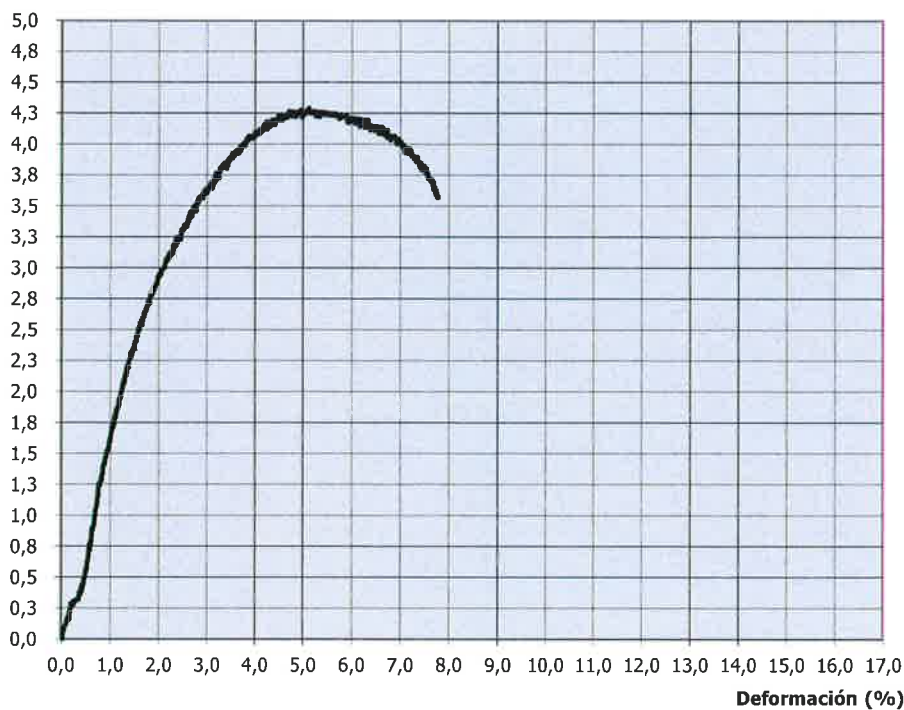
Diametro (cm.):	7,50
Altura (cm.):	16,70
Peso humedo total (g.):	1476,00
Área (cm ²):	44,18
Volumen (cm ³):	737,78
Humedad (%):	16,12
Dens. Seca (g/cm ³):	1,723
Dens. Humeda (g/cm ³):	2,001

RESULTADOS DEL ENSAYO

Resistencia máxima (kg/cm ²):	4,30
Deformación en la rotura (%):	5,13

Tensión (kg/cm²)

TENSIÓN-DEFORMACIÓN



Observaciones:



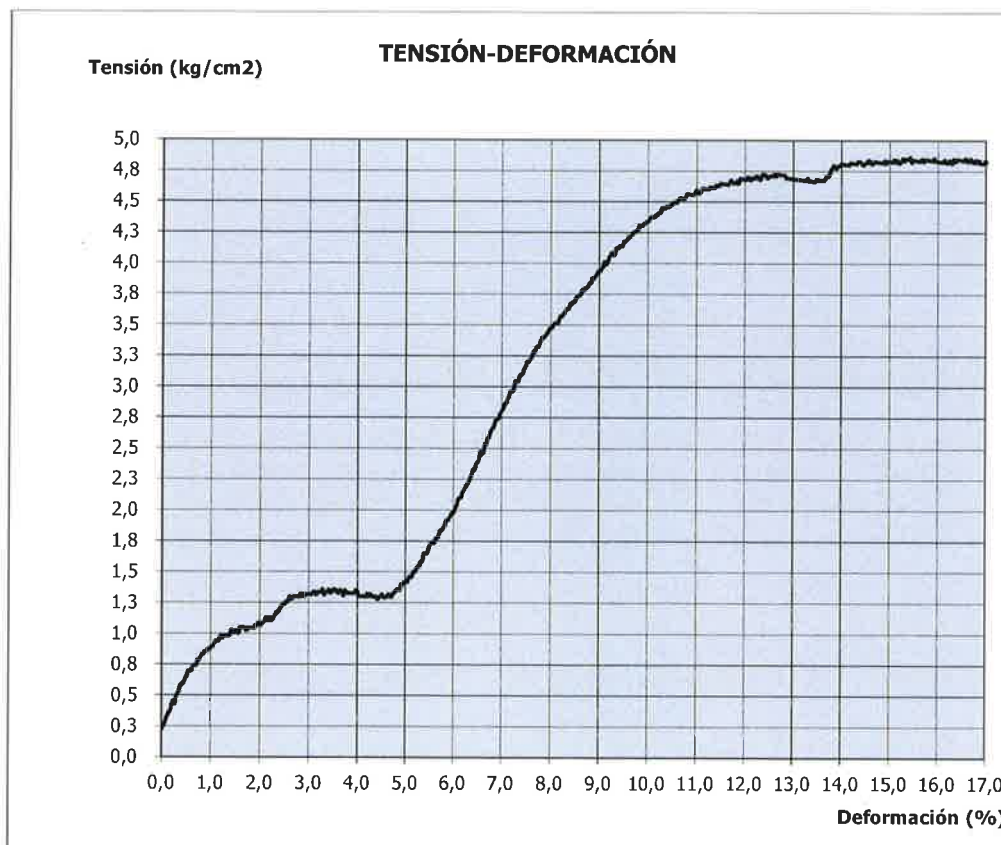
EXPEDIENTE Nº	5370/18	PETICIONARIO:	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
OBRA:	CENTRO DE SALUD PUERTA DEL ÁNGEL		
SONDEO:	S-1	COTA:	5,70-6,00 m FECHA: DICIEMBRE 2018

Ensayo Compresión Simple. UNE 103-400-93

Representación gráfica

DATOS DE LA PROBETA	
Díametro (cm.):	7,50
Altura (cm.):	17,00
Peso humedo total (g.):	1540,65
Área (cm ²):	44,18
Volumen (cm ³):	751,04
Humedad (%):	14,58
Dens. Seca (g/cm ³):	1,790
Dens. Humeda (g/cm ³):	2,051

RESULTADOS DEL ENSAYO	
Resistencia máxima (kg/cm ²):	4,86
Deformación en la rotura (%):	15,42



Observaciones:



EXPEDIENTE Nº	5370/18	PETICIONARIO:	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
OBRA:	CENTRO DE SALUD PUERTA DEL ÁNGEL		
SONDEO:	S-1	COTA:	7,70-7,90 m FECHA: DICIEMBRE 2018

Ensayo Compresión Simple. UNE 103-400-93

Representación gráfica

DATOS DE LA PROBETA

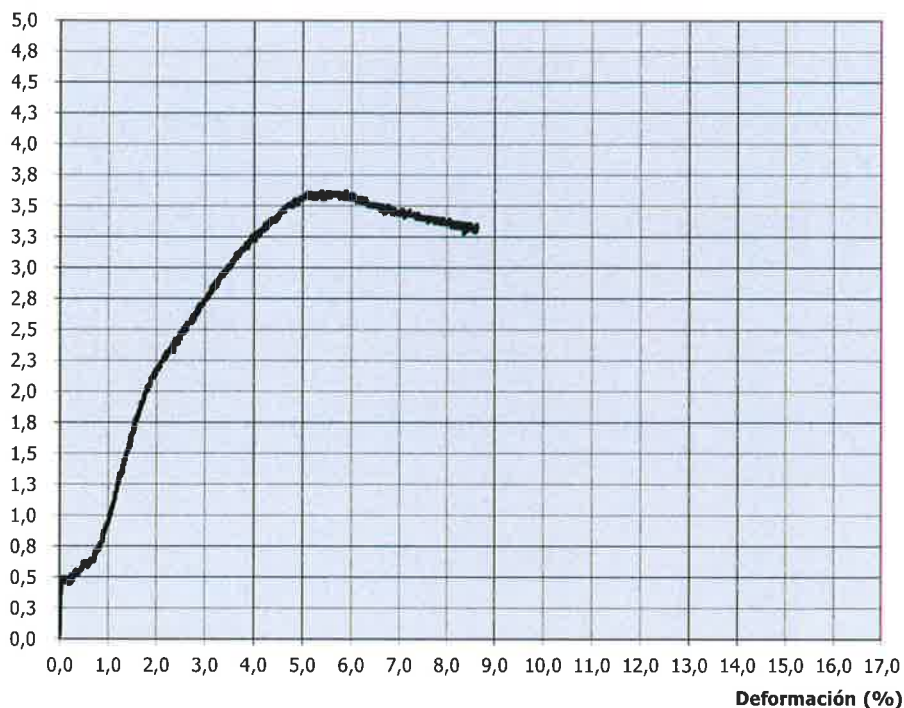
Diametro (cm.):	7,50
Altura (cm.):	16,20
Peso humedo total (g.):	1469,23
Área (cm ²):	44,18
Volumen (cm ³):	715,69
Humedad (%):	17,81
Dens. Seca (g/cm ³):	1,743
Dens. Humeda (g/cm ³):	2,053

RESULTADOS DEL ENSAYO

Resistencia máxima (kg/cm ²):	3,62
Deformación en la rotura (%):	5,88

Tensión (kg/cm²)

TENSIÓN-DEFORMACIÓN



Observaciones:



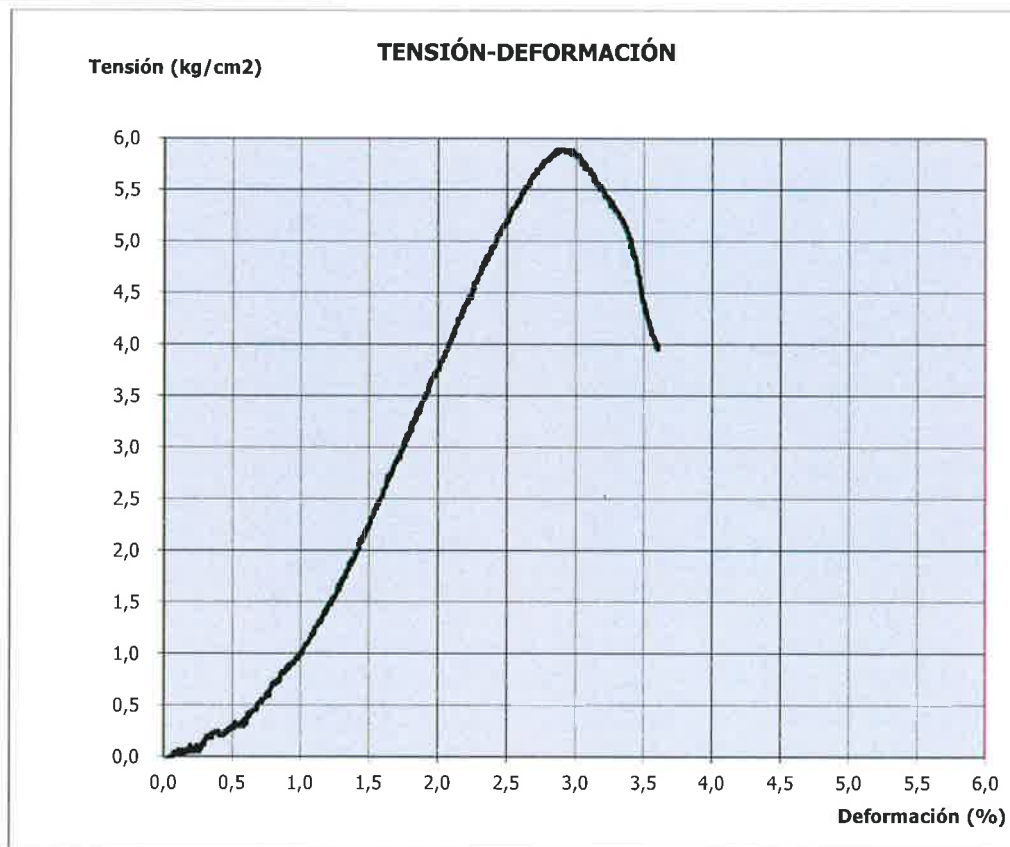
EXPEDIENTE Nº 5370/18 PETICIONARIO: GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
OBRA: CENTRO DE SALUD PUERTA DEL ÁNGEL
SONDEO: S-1 COTA: 10,00-10,30 FECHA: DICIEMBRE 2018

Ensayo Compresión Simple. UNE 103-400-93

Representación gráfica

DATOS DE LA PROBETA	
Díametro (cm.):	7,50
Altura (cm.):	16,20
Peso humedo total (g.):	1469,61
Área (cm ²):	44,18
Volumen (cm ³):	715,69
Humedad (%):	21,32
Dens. Seca (g/cm ³):	1,693
Dens. Humeda (g/cm ³):	2,053

RESULTADOS DEL ENSAYO	
Resistencia máxima (kg/cm ²):	5,89
Deformación en la rotura (%):	2,86



Observaciones:



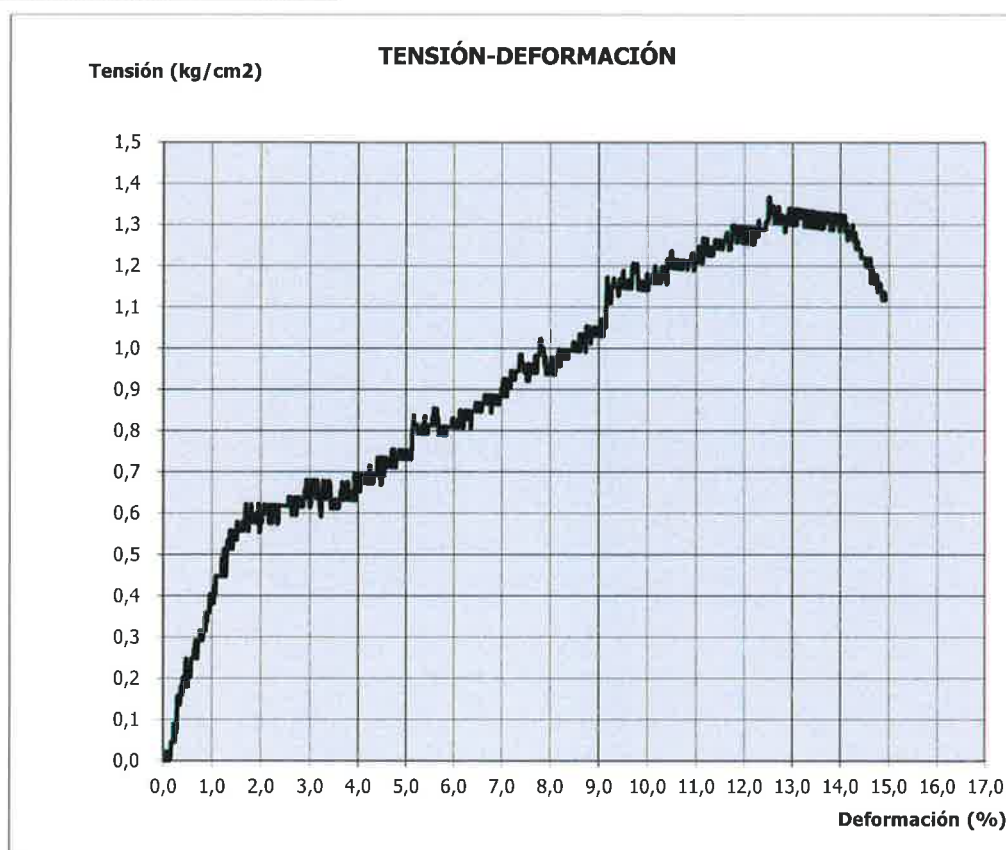
EXPEDIENTE N ^o	5370/18	PETICIONARIO:	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
OBRA:	CENTRO DE SALUD PUERTA DEL ÁNGEL		
SONDEO:	S-2	COTA:	10,00-10,30 FECHA: DICIEMBRE 2018

Ensayo Compresión Simple. UNE 103-400-93

Representación gráfica

DATOS DE LA PROBETA	
Diametro (cm.):	7,50
Altura (cm.):	16,40
Peso humedo total (g.):	1465,36
Área (cm ²):	44,18
Volumen (cm ³):	724,53
Humedad (%):	14,25
Dens. Seca (g/cm ³):	1,770
Dens. Humeda (g/cm ³):	2,022

RESULTADOS DEL ENSAYO	
Resistencia máxima (kg/cm ²):	1,37
Deformación en la rotura (%):	12,51



Observaciones: Valor no representativo: Muestra granular



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817064/18	S-1 3,60-4,05 m	DICIEMBRE 2018

**DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE SECADO EN ESTUFA. UNE
EN ISO 17892:2015**

Humedad (%)	16,20
-------------	-------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817065/18	S-1 6,00-6,45 m	DICIEMBRE 2018

**DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE SECADO EN ESTUFA. UNE
EN ISO 17892:2015**

Humedad (%)	15,37
-------------	-------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817066/18	S-1 9,00-9,45 m	DICIEMBRE 2018

**DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE SECADO EN ESTUFA. UNE
EN ISO 17892:2015**

Humedad (%)	21,85
-------------	-------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817067/18	S-1 12,00-12,45	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE SECADO EN ESTUFA. UNE EN ISO 17892:2015

Humedad (%)	14,41
-------------	-------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817068/18	S-2 3,00-3,45 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE SECADO EN ESTUFA. UNE EN ISO 17892:2015

Humedad (%)	13,32
-------------	-------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817069/18	S-2 6,60-7,05 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE SECADO EN ESTUFA. UNE EN ISO 17892:2015

Humedad (%)	10,51
-------------	-------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817070/18	S-2 9,00-9,45 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE SECADO EN ESTUFA. UNE EN ISO 17892:2015

Humedad (%)	13,25
-------------	-------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817071/18	S-2 12,00-12,45 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE SECADO EN ESTUFA. UNE EN ISO 17892:2015

Humedad (%)	16,20
-------------	-------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817100/18	S-3 3,00-3,45 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE SECADO EN ESTUFA. UNE EN ISO 17892:2015

Humedad (%)	15,56
-------------	-------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817101/18	S-3 6,00-6,45 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE SECADO EN ESTUFA. UNE EN ISO 17892:2015

Humedad (%)	11,68
-------------	-------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817102/18	S-3 9,00-9,45 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE SECADO EN ESTUFA. UNE EN ISO 17892:2015

Humedad (%)	11,11
-------------	-------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817103/18	S-3 12,00-12,45 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE SECADO EN ESTUFA. UNE EN ISO 17892:2015

Humedad (%)	8,06
-------------	------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817064/18	S-1 3,60-4,05 m	DICIEMBRE 2018

**DETERMINACIÓN DE LA DENSIDAD DE UN SUELO. MÉTODO DE LA BALANZA
HIDROSTÁTICA. UNE 103-301-94**

Densidad húmeda (gr/cm ³)	1,98
---------------------------------------	------

Densidad seca (gr/cm ³)	1,72
-------------------------------------	------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817065/18	S-1 6,00-6,45 m	DICIEMBRE 2018

**DETERMINACIÓN DE LA DENSIDAD DE UN SUELO. MÉTODO DE LA BALANZA
HIDROSTÁTICA. UNE 103-301-94**

Densidad húmeda (gr/cm ³)	2,03
---------------------------------------	------

Densidad seca (gr/cm ³)	1,77
-------------------------------------	------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817066/18	S-1 9,00-9,45 m	DICIEMBRE 2018

**DETERMINACIÓN DE LA DENSIDAD DE UN SUELO. MÉTODO DE LA BALANZA
HIDROSTÁTICA. UNE 103-301-94**

Densidad húmeda (gr/cm ³)	2,02
---------------------------------------	------

Densidad seca (gr/cm ³)	1,68
-------------------------------------	------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817068/18	S-2 3,00-3,45 m	DICIEMBRE 2018

**DETERMINACIÓN DE LA DENSIDAD DE UN SUELO. MÉTODO DE LA BALANZA
HIDROSTÁTICA. UNE 103-301-94**

Densidad húmeda (gr/cm ³)	2,00
---------------------------------------	------

Densidad seca (gr/cm ³)	1,77
-------------------------------------	------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817069/18	S-2 6,60-7,05 m	DICIEMBRE 2018

**DETERMINACIÓN DE LA DENSIDAD DE UN SUELO. MÉTODO DE LA BALANZA
HIDROSTÁTICA. UNE 103-301-94**

Densidad húmeda (gr/cm ³)	1,99
---------------------------------------	------

Densidad seca (gr/cm ³)	1,79
-------------------------------------	------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817070/18	S-2 9,00-9,45 m	DICIEMBRE 2018

**DETERMINACIÓN DE LA DENSIDAD DE UN SUELO. MÉTODO DE LA BALANZA
HIDROSTÁTICA. UNE 103-301-94**

Densidad húmeda (gr/cm ³)	2,08
---------------------------------------	------

Densidad seca (gr/cm ³)	1,84
-------------------------------------	------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817071/18	S-2 12,00-12,45 m	DICIEMBRE 2018

**DETERMINACIÓN DE LA DENSIDAD DE UN SUELO. MÉTODO DE LA BALANZA
HIDROSTÁTICA. UNE 103-301-94**

Densidad húmeda (gr/cm ³)	2,05
---------------------------------------	------

Densidad seca (gr/cm ³)	1,77
-------------------------------------	------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817101/18	S-3 6,00-6,45 m	DICIEMBRE 2018

**DETERMINACIÓN DE LA DENSIDAD DE UN SUELO. MÉTODO DE LA BALANZA
HIDROSTÁTICA. UNE 103-301-94**

Densidad húmeda (gr/cm ³)	2,10
---------------------------------------	------

Densidad seca (gr/cm ³)	1,88
-------------------------------------	------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817103/18	S-3 12,00-12,45 m	DICIEMBRE 2018

**DETERMINACIÓN DE LA DENSIDAD DE UN SUELO. MÉTODO DE LA BALANZA
HIDROSTÁTICA. UNE 103-301-94**

Densidad húmeda (gr/cm ³)	2,00
---------------------------------------	------

Densidad seca (gr/cm ³)	1,86
-------------------------------------	------



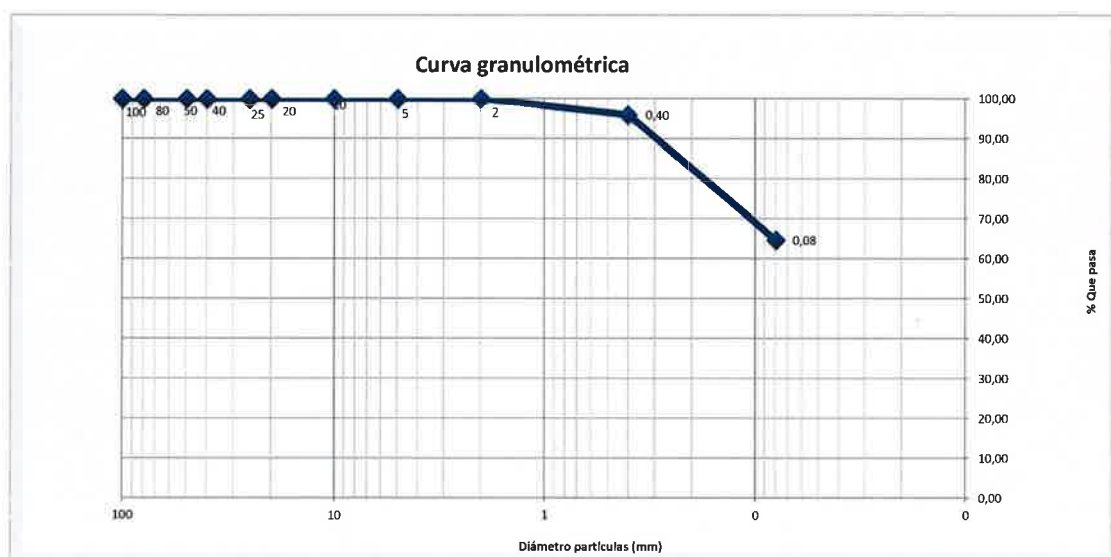
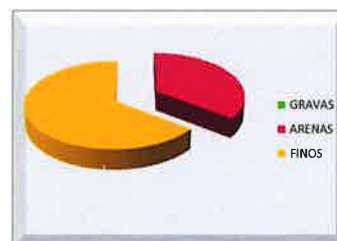
EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817064/18	S-1 3,60-4,05 m	DICIEMBRE 2018

ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO DE SUELOS POR TAMIZADO. UNE 103 101:1995

Diámetro de las partículas (mm)	% que pasa	% que retiene
100	100,00	0,00
80	100,00	0,00
50	100,00	0,00
40	100,00	0,00
25	100,00	0,00
20	100,00	0,00
10	100,00	0,00
5	100,00	0,00
2	100,00	0,00
0,40	96,00	4,00
0,08	64,65	35,35

DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE EL SECADO EN ESTUFA. UNE 103 300:1996	
Humedad (%) =	16,20

GRANULOMETRÍA	%
GRAVAS	0,00
ARENAS	35,35
FINOS	64,65





EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817065/18	S-1 6,00-6,45 m	DICIEMBRE 2018

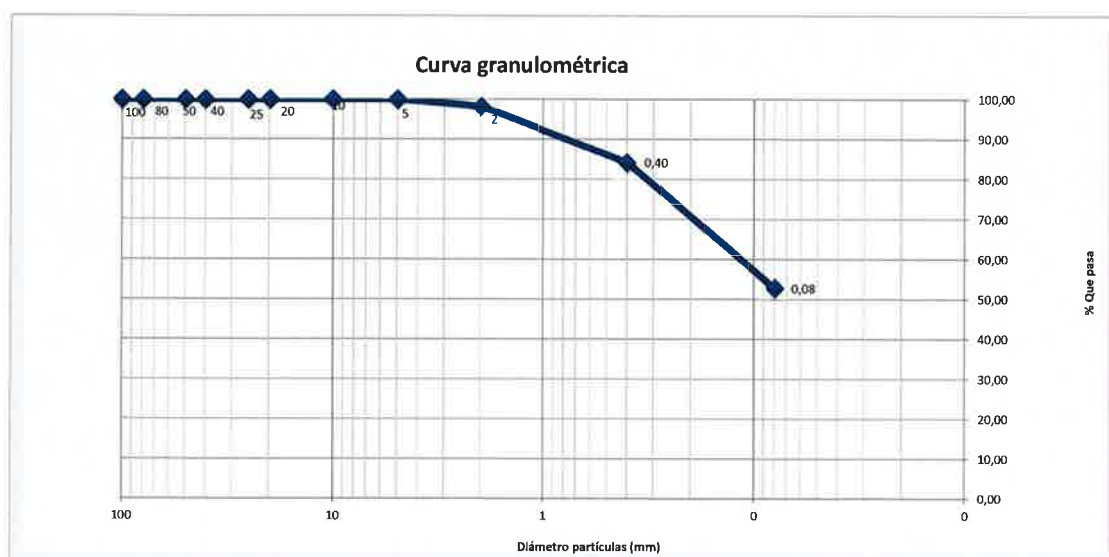
ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO DE SUELOS POR TAMIZADO. UNE 103 101:1995

Diámetro de las partículas (mm)	% que pasa	% que retiene
100	100,00	0,00
80	100,00	0,00
50	100,00	0,00
40	100,00	0,00
25	100,00	0,00
20	100,00	0,00
10	100,00	0,00
5	100,00	0,00
2	98,23	1,77
0,40	84,24	15,76
0,08	52,81	47,19

DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE EL SECADO EN ESTUFA. UNE 103 300:1996

Humedad (%) = 15,37

GRANULOMETRÍA	%
GRAVAS	0,00
ARENAS	47,19
FINOS	52,81





EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817066/18	S-1 9,00-9,45 m	DICIEMBRE 2018

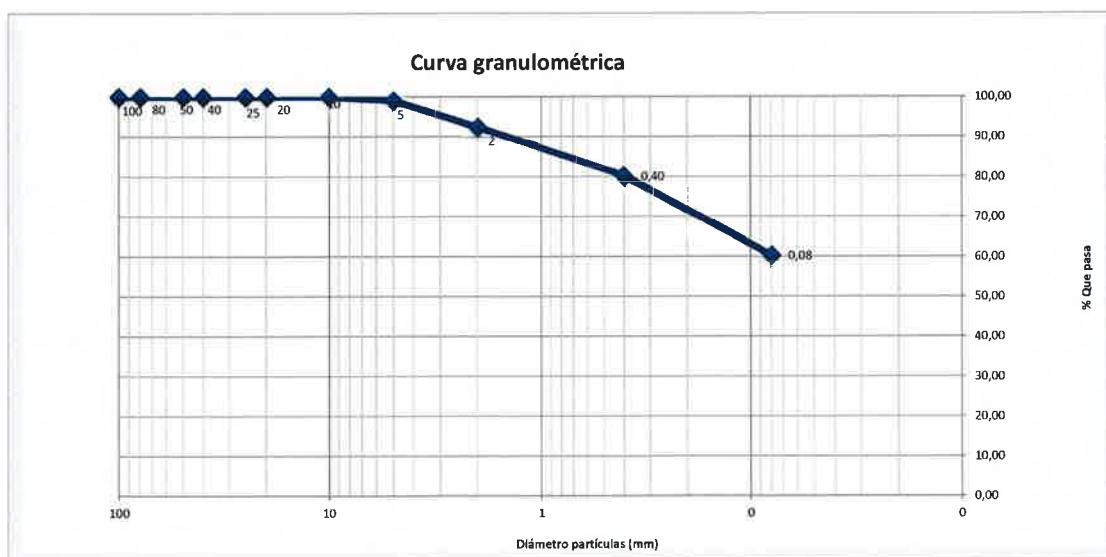
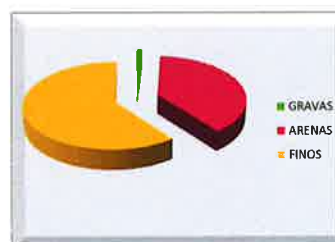
ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO DE SUELOS POR TAMIZADO. UNE 103 101:1995

Diámetro de las partículas (mm)	% que pasa	% que retiene
100	100,00	0,00
80	100,00	0,00
50	100,00	0,00
40	100,00	0,00
25	100,00	0,00
20	100,00	0,00
10	100,00	0,00
5	99,06	0,94
2	92,39	7,61
0,40	80,27	19,73
0,08	60,36	39,64

DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE EL SECADO EN ESTUFA. UNE 103 300:1996

Humedad (%) = 21,85

GRANULOMETRÍA	%
GRAVAS	0,94
ARENAS	38,70
FINOS	60,36





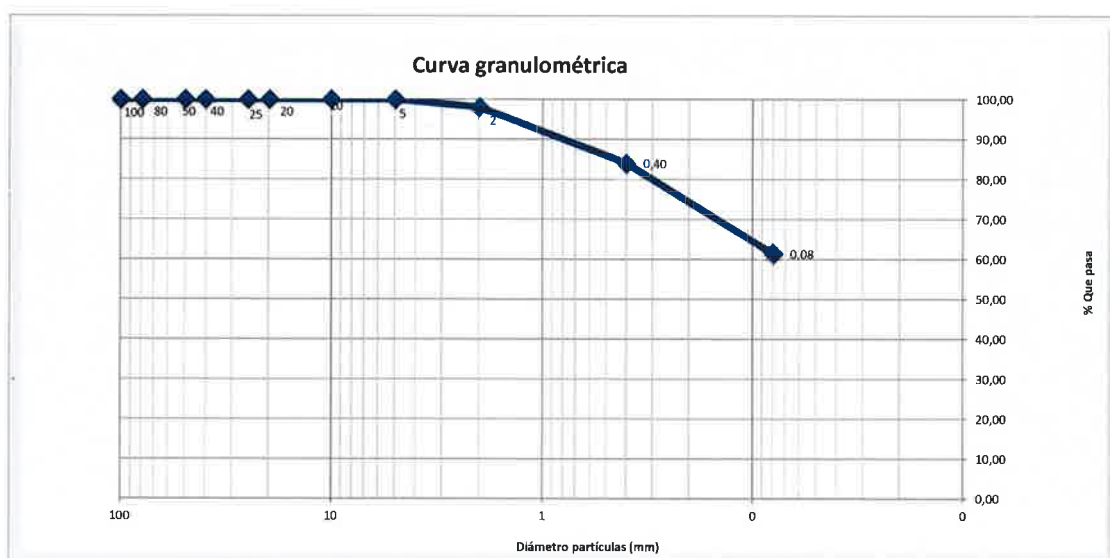
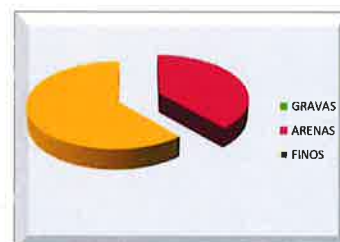
EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817067/18	S-1 12,00-12,45	DICIEMBRE 2018

ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO DE SUELOS POR TAMIZADO. UNE 103 101:1995

Diámetro de las partículas (mm)	% que pasa	% que retiene
100	100,00	0,00
80	100,00	0,00
50	100,00	0,00
40	100,00	0,00
25	100,00	0,00
20	100,00	0,00
10	100,00	0,00
5	100,00	0,00
2	98,07	1,93
0,40	84,02	15,98
0,08	61,42	38,58

DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE EL SECADO EN ESTUFA. UNE 103 300:1996
Humedad (%) = 14,41

GRANULOMETRÍA	%
GRAVAS	0,00
ARENAS	38,58
FINOS	61,42





EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817068/18	S-2 3,00-3,45 m	DICIEMBRE 2018

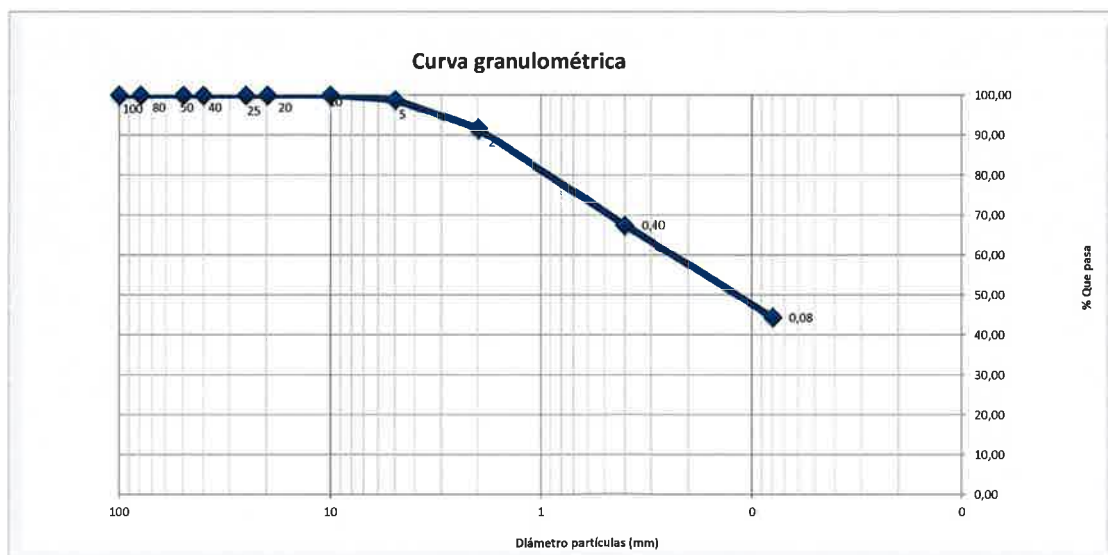
ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO DE SUELOS POR TAMIZADO. UNE 103 101:1995

Diámetro de las partículas (mm)	% que pasa	% que retiene
100	100,00	0,00
80	100,00	0,00
50	100,00	0,00
40	100,00	0,00
25	100,00	0,00
20	100,00	0,00
10	100,00	0,00
5	98,83	1,17
2	91,50	8,50
0,40	67,50	32,50
0,08	44,44	55,56

DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE EL SECADO EN ESTUFA. UNE 103 300:1996

Humedad (%) = 13,32

GRANULOMETRÍA	%
GRAVAS	1,17
ARENAS	54,39
FINOS	44,44





EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817069/18	S-2 6,60-7,05 m	DICIEMBRE 2018

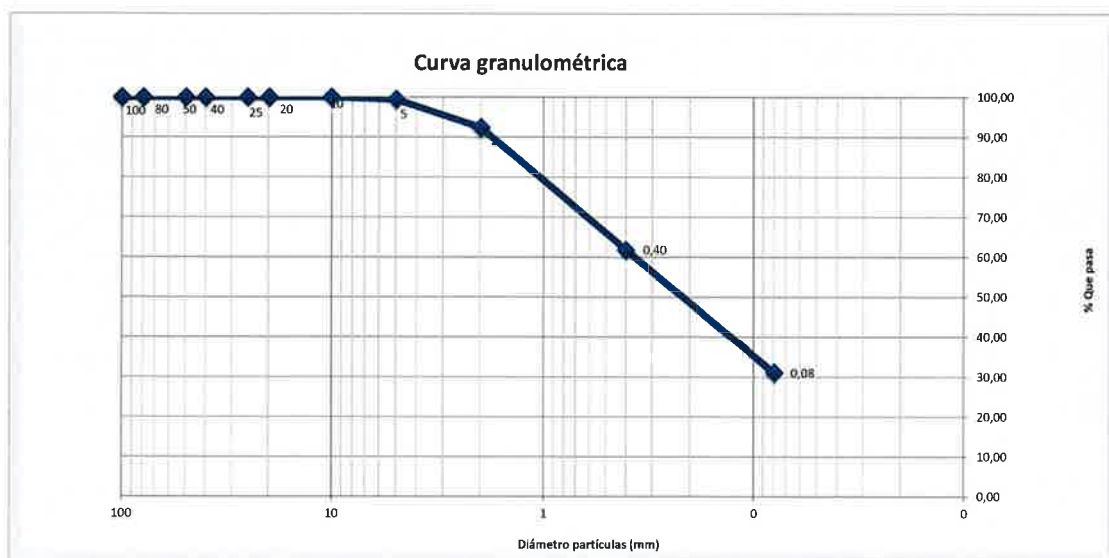
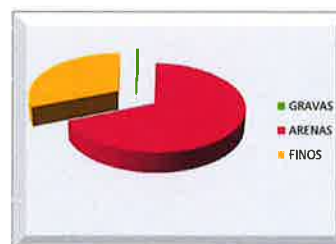
ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO DE SUELOS POR TAMIZADO. UNE 103 101:1995

Diámetro de las partículas (mm)	% que pasa	% que retiene
100	100,00	0,00
80	100,00	0,00
50	100,00	0,00
40	100,00	0,00
25	100,00	0,00
20	100,00	0,00
10	100,00	0,00
5	99,43	0,57
2	92,43	7,57
0,40	61,85	38,15
0,08	31,15	68,85

DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE EL SECADO EN ESTUFA. UNE 103 300:1996

Humedad (%) = 10,51

GRANULOMETRÍA	%
GRAVAS	0,57
ARENAS	68,28
FINOS	31,15





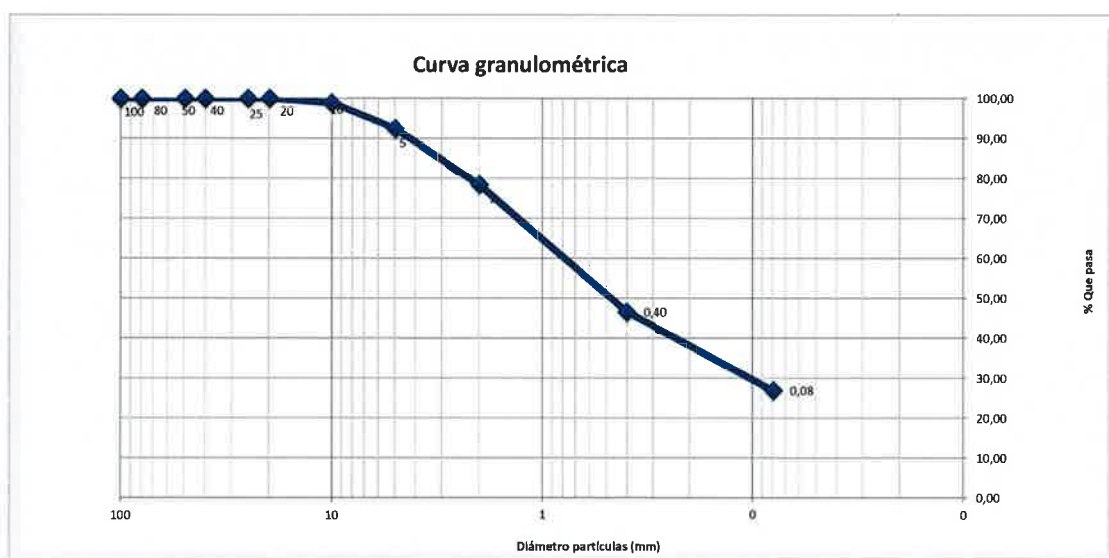
EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817070/18	S-2 9,00-9,45 m	DICIEMBRE 2018

ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO DE SUELOS POR TAMIZADO. UNE 103 101:1995

Diámetro de las partículas (mm)	% que pasa	% que retiene
100	100,00	0,00
80	100,00	0,00
50	100,00	0,00
40	100,00	0,00
25	100,00	0,00
20	100,00	0,00
10	98,90	1,10
5	92,50	7,50
2	78,45	21,55
0,40	46,61	53,39
0,08	26,95	73,05

DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE EL SECADO EN ESTUFA. UNE 103 300:1996
Humedad (%) = 13,25

GRANULOMETRÍA	%
GRAVAS	7,50
ARENAS	65,55
FINOS	26,95





EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817071/18	S-2 12,00-12,45 m	DICIEMBRE 2018

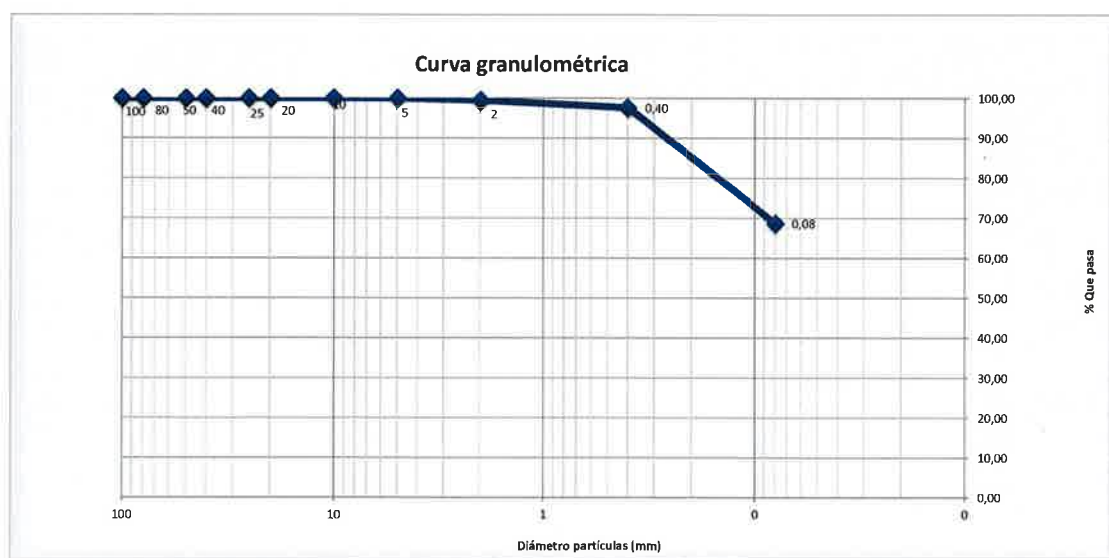
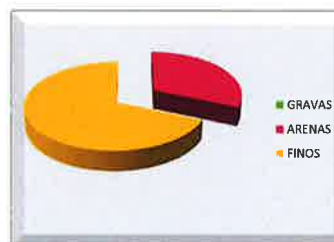
ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO DE SUELOS POR TAMIZADO. UNE 103 101:1995

Diámetro de las partículas (mm)	% que pasa	% que retiene
100	100,00	0,00
80	100,00	0,00
50	100,00	0,00
40	100,00	0,00
25	100,00	0,00
20	100,00	0,00
10	100,00	0,00
5	100,00	0,00
2	99,53	0,47
0,40	97,66	2,34
0,08	68,74	31,26

DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE EL SECADO EN ESTUFA. UNE 103 300:1996

Humedad (%) = 16,20

GRANULOMETRÍA	%
GRAVAS	0,00
ARENAS	31,26
FINOS	68,74





EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817100/18	S-3 3,00-3,45 m	DICIEMBRE 2018

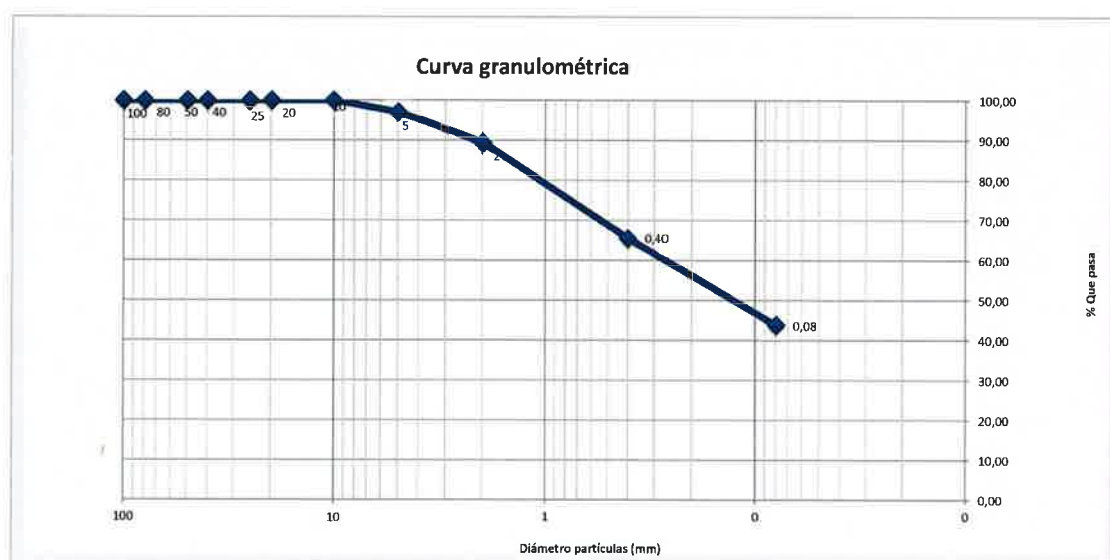
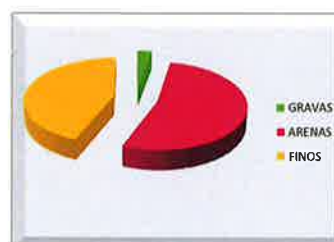
ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO DE SUELOS POR TAMIZADO. UNE 103 101:1995

Diámetro de las partículas (mm)	% que pasa	% que retiene
100	100,00	0,00
80	100,00	0,00
50	100,00	0,00
40	100,00	0,00
25	100,00	0,00
20	100,00	0,00
10	100,00	0,00
5	97,08	2,92
2	89,37	10,63
0,40	65,56	34,44
0,08	43,88	56,12

DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE EL SECADO EN ESTUFA. UNE 103 300:1996

Humedad (%) = 15,56

GRANULOMETRÍA	%
GRAVAS	2,92
ARENAS	53,19
FINOS	43,88





EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817101/18	S-3 6,00-6,45 m	DICIEMBRE 2018

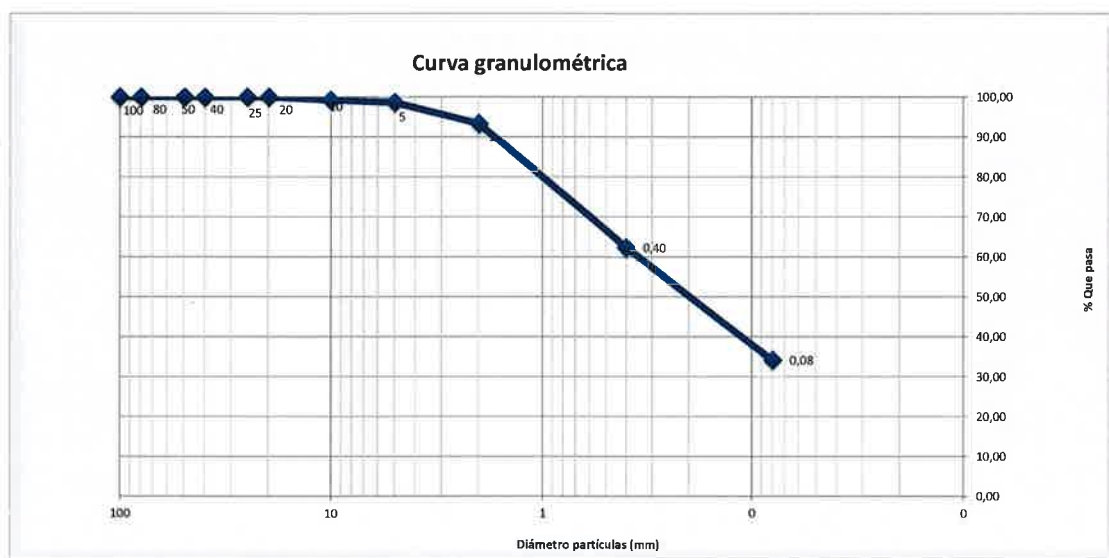
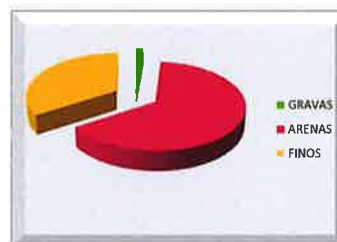
ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO DE SUELOS POR TAMIZADO. UNE 103 101:1995

Diámetro de las partículas (mm)	% que pasa	% que retiene
100	100,00	0,00
80	100,00	0,00
50	100,00	0,00
40	100,00	0,00
25	100,00	0,00
20	100,00	0,00
10	99,24	0,76
5	98,64	1,36
2	93,36	6,64
0,40	62,34	37,66
0,08	34,17	65,83

DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE EL SECADO EN ESTUFA. UNE 103 300:1996

Humedad (%) = 11,68

GRANULOMETRÍA	%
GRAVAS	1,36
ARENAS	64,48
FINOS	34,17





EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817102/18	S-3 9,00-9,45 m	DICIEMBRE 2018

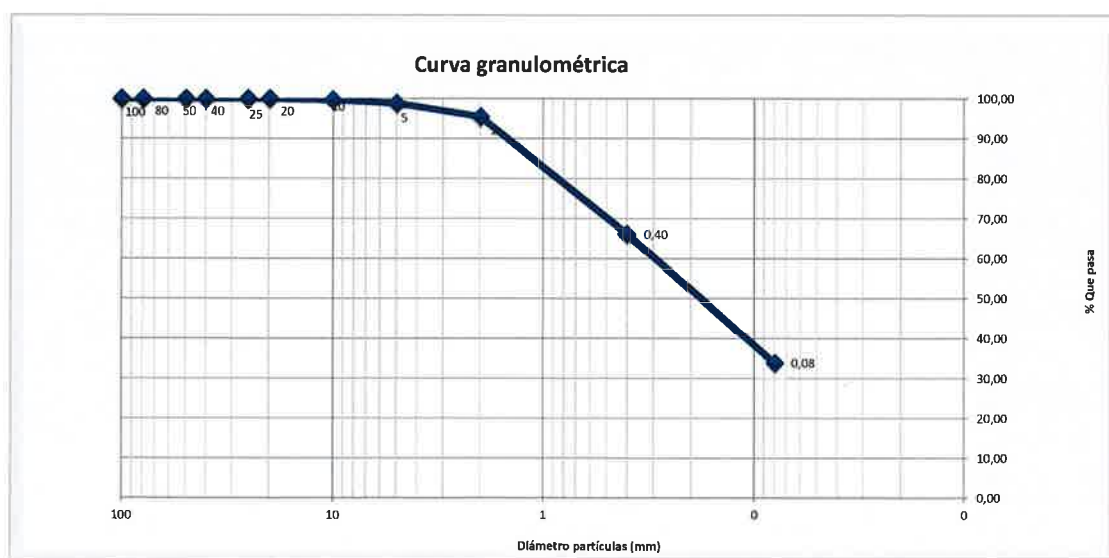
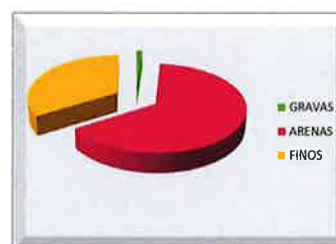
ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO DE SUELOS POR TAMIZADO. UNE 103 101:1995

Diámetro de las partículas (mm)	% que pasa	% que retiene
100	100,00	0,00
80	100,00	0,00
50	100,00	0,00
40	100,00	0,00
25	100,00	0,00
20	100,00	0,00
10	99,68	0,32
5	98,85	1,15
2	95,49	4,51
0,40	66,17	33,83
0,08	33,92	66,08

DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE EL SECADO EN ESTUFA. UNE 103 300:1996

Humedad (%) = 11,11

GRANULOMETRÍA	%
GRAVAS	1,15
ARENAS	64,93
FINOS	33,92





EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817103/18	S-3 12,00-12,45 m	DICIEMBRE 2018

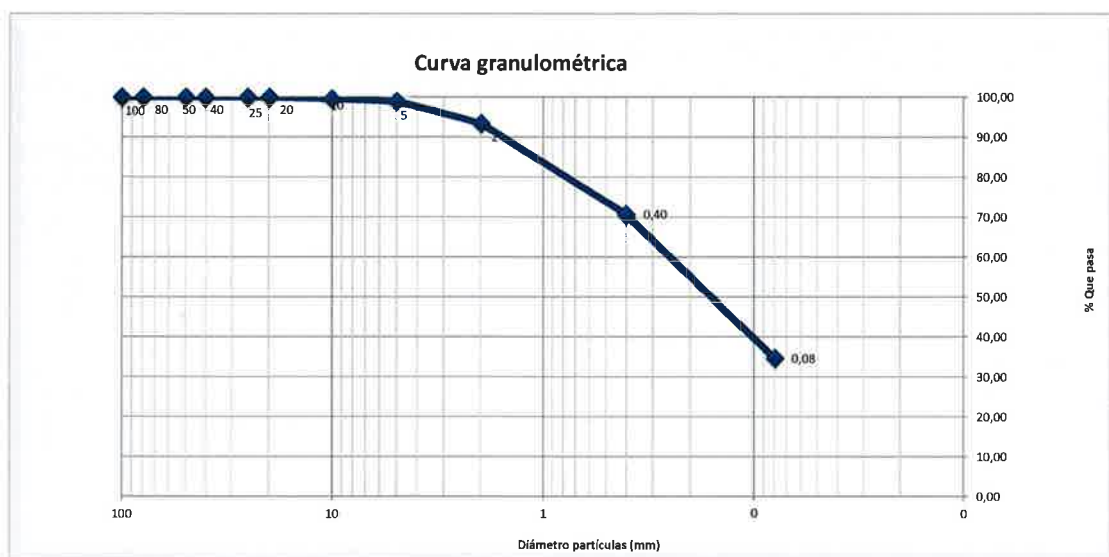
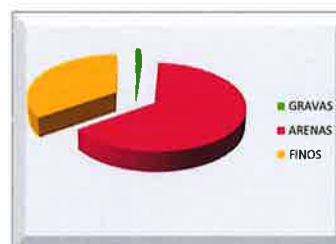
ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO DE SUELOS POR TAMIZADO. UNE 103 101:1995

Diámetro de las partículas (mm)	% que pasa	% que retiene
100	100,00	0,00
80	100,00	0,00
50	100,00	0,00
40	100,00	0,00
25	100,00	0,00
20	100,00	0,00
10	99,56	0,44
5	98,98	1,02
2	93,44	6,56
0,40	70,70	29,30
0,08	34,71	65,29

DETERMINACIÓN DE LA HUMEDAD DE UN SUELO MEDIANTE EL SECADO EN ESTUFA. UNE 103 300:1996

Humedad (%) = 8,06

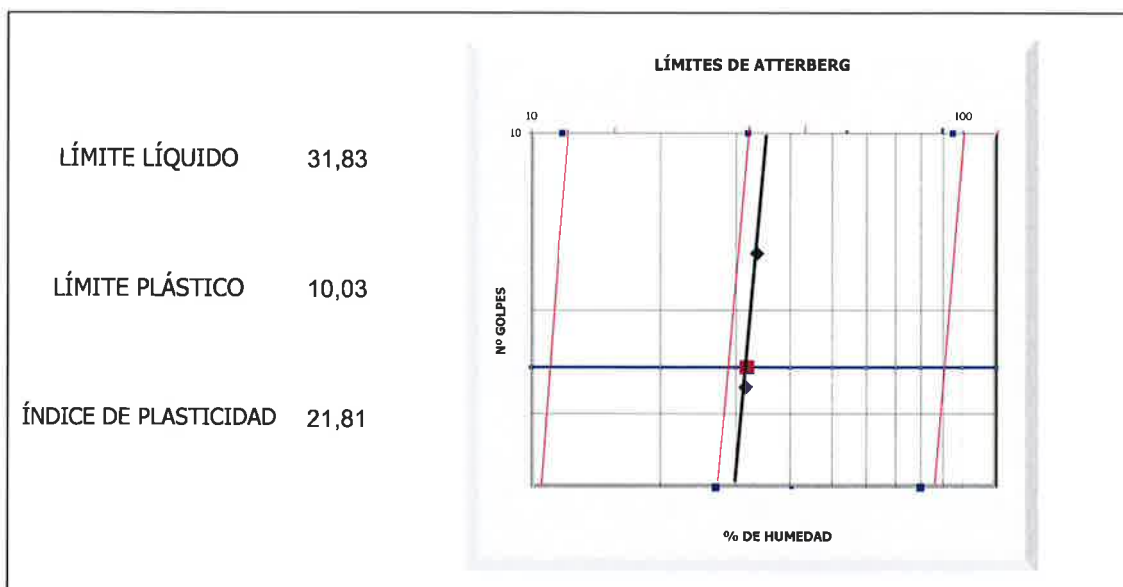
GRANULOMETRÍA	%
GRAVAS	1,02
ARENAS	64,27
FINOS	34,71



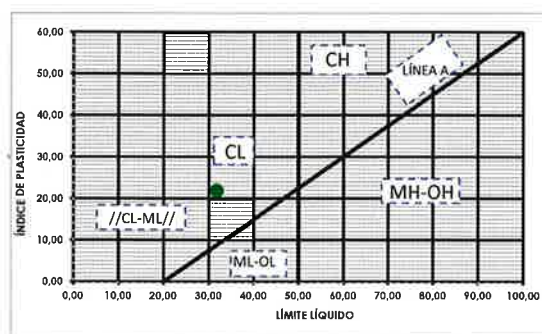


EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817064/18	S-1 3,60-4,05 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE UN SUELO POR EL MÉTODO DEL APARATO DE CASAGRANDE. UNE 103 103:1994 Y
DETERMINACIÓN DEL LÍMITE PLÁSTICO DE UN SUELO UNE 103 104:1993



CARTA DE PLASTICIDAD DE CASAGRANDE



DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE UN SUELO POR EL MÉTODO DEL
APARATO DE CASAGRANDE. UNE 103 103:1995

NÚMERO DE GOLPES	16	27
% HUMEDAD	33,55	31,59

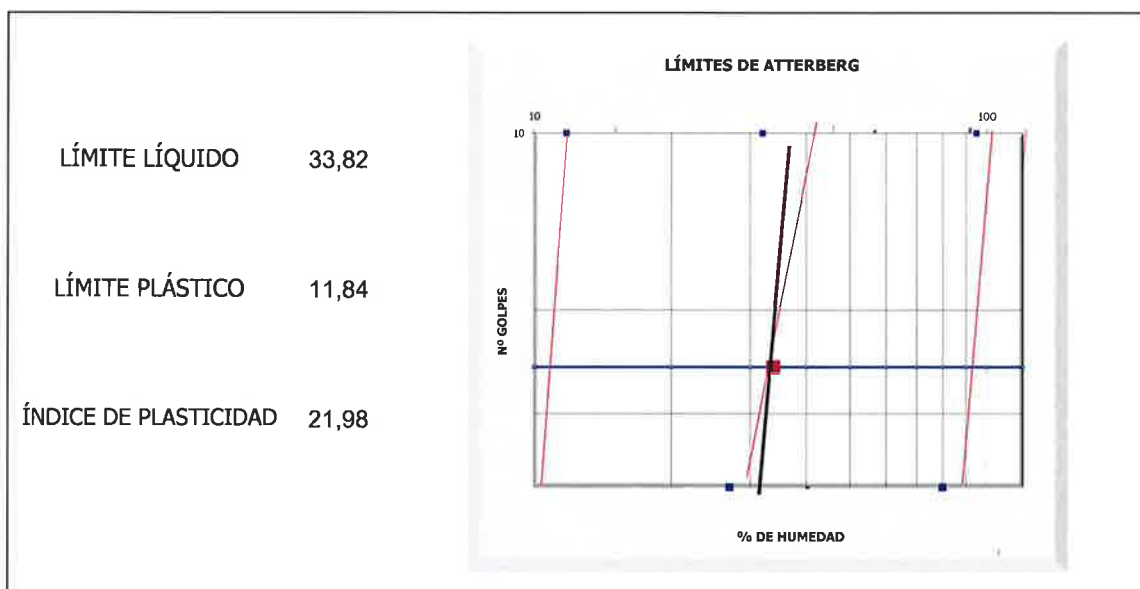
DETERMINACIÓN DEL LÍMITE PLÁSTICO DE UN SUELO UNE 103 104:1995

10,03

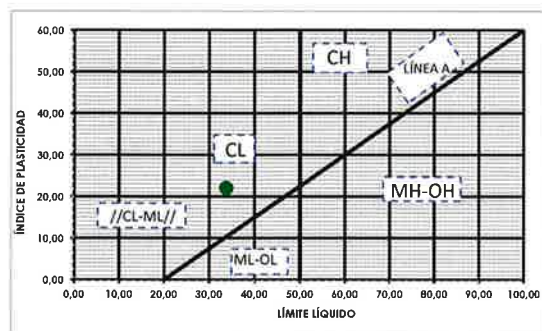


EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817065/18	S-1 6,00-6,45 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE UN SUELO POR EL MÉTODO DEL APARATO DE CASAGRANDE. UNE 103 103:1994 Y DETERMINACIÓN DEL LÍMITE PLÁSTICO DE UN SUELO UNE 103 104:1993



CARTA DE PLASTICIDAD DE CASAGRANDE



DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE UN SUELO POR EL MÉTODO DEL APARATO DE CASAGRANDE. UNE 103 103:1195

NÚMERO DE GOLPES	25	25
% HUMEDAD	33,82	33,82

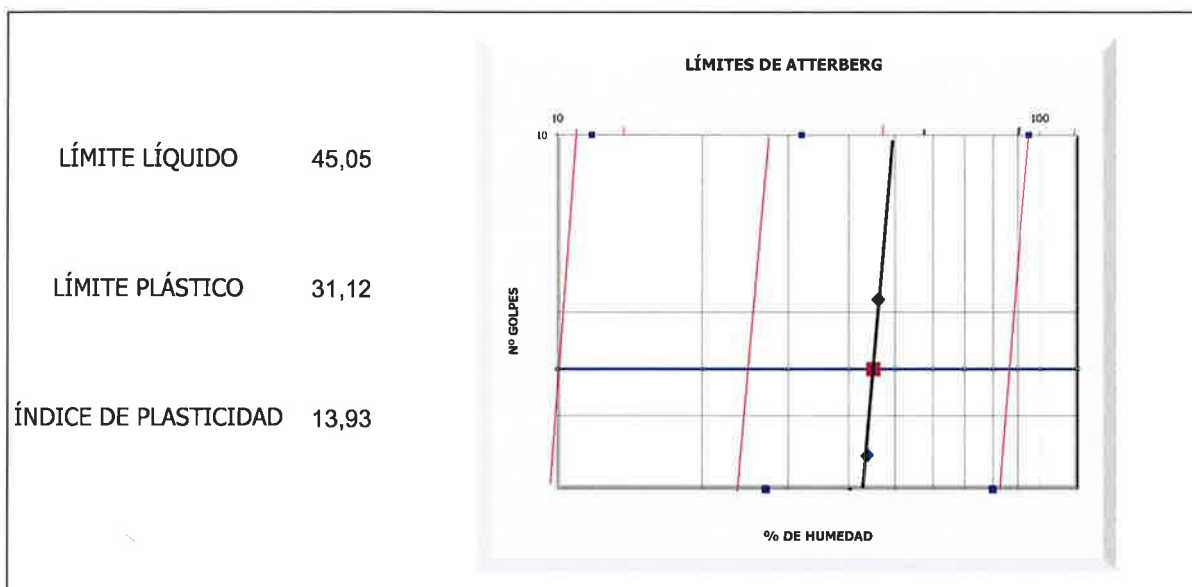
DETERMINACIÓN DEL LÍMITE PLÁSTICO DE UN SUELO UNE 103 104:1995

11,84

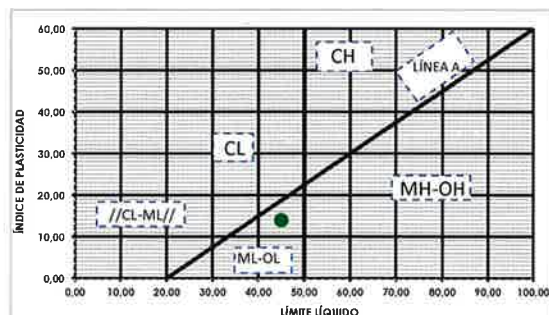


EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817066/18	S-1 9,00-9,45 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE UN SUELO POR EL MÉTODO DEL APARATO DE CASAGRANDE. UNE 103 103:1994 Y DETERMINACIÓN DEL LÍMITE PLÁSTICO DE UN SUELO UNE 103 104:1993



CARTA DE PLASTICIDAD DE CASAGRANDE



DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE UN SUELO POR EL MÉTODO DEL APARATO DE CASAGRANDE. UNE 103 103:1995

NÚMERO DE GOLPES	19	35
% HUMEDAD	46,08	43,71

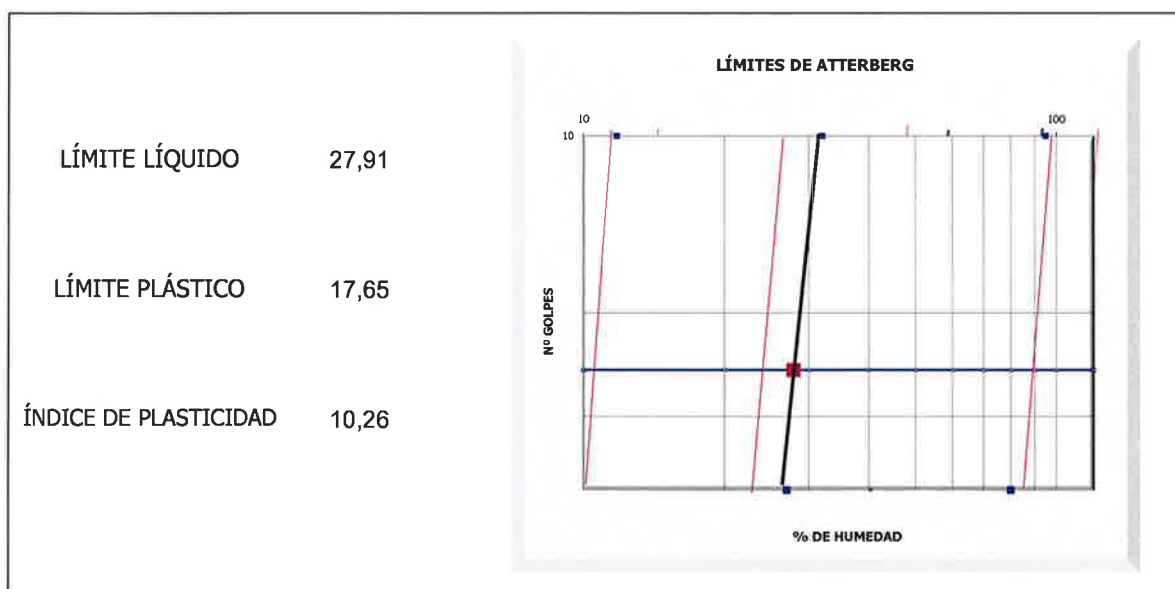
DETERMINACIÓN DEL LÍMITE PLÁSTICO DE UN SUELO UNE 103 104:1995

31,12

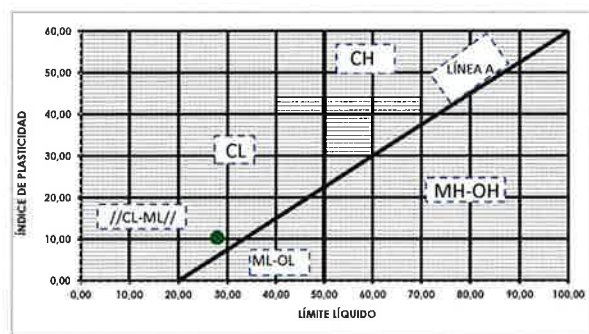


EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817068/18	S-2 3,00-3,45 m	DICIEMBRE 2018

**DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE UN SUELO POR EL MÉTODO DEL APARATO DE CASAGRANDE. UNE 103 103:1994 Y
DETERMINACIÓN DEL LÍMITE PLÁSTICO DE UN SUELO UNE 103 104:1993**



CARTA DE PLASTICIDAD DE CASAGRANDE



**DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE UN SUELO POR EL MÉTODO DEL
APARATO DE CASAGRANDE. UNE 103 103:1995**

NÚMERO DE GOLPES	25	25
% HUMEDAD	27,91	27,91

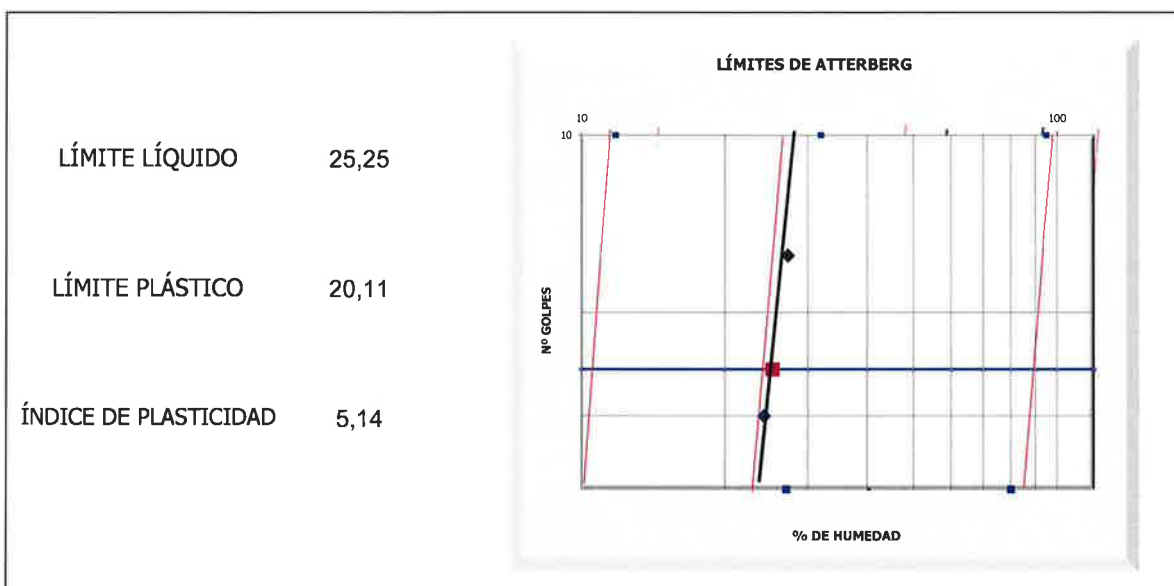
DETERMINACIÓN DEL LÍMITE PLÁSTICO DE UN SUELO UNE 103 104:1995

17,65

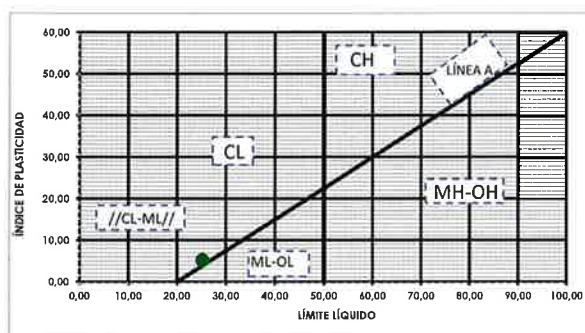


EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817069/18	S-2 6,60-7,05 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE UN SUELO POR EL MÉTODO DEL APARATO DE CASAGRANDE. UNE 103 103:1994 Y
DETERMINACIÓN DEL LÍMITE PLÁSTICO DE UN SUELO UNE 103 104:1993



CARTA DE PLASTICIDAD DE CASAGRANDE



DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE UN SUELO POR EL MÉTODO DEL
APARATO DE CASAGRANDE. UNE 103 103:1995

NÚMERO DE GOLPES	16	30
% HUMEDAD	27,21	24,19

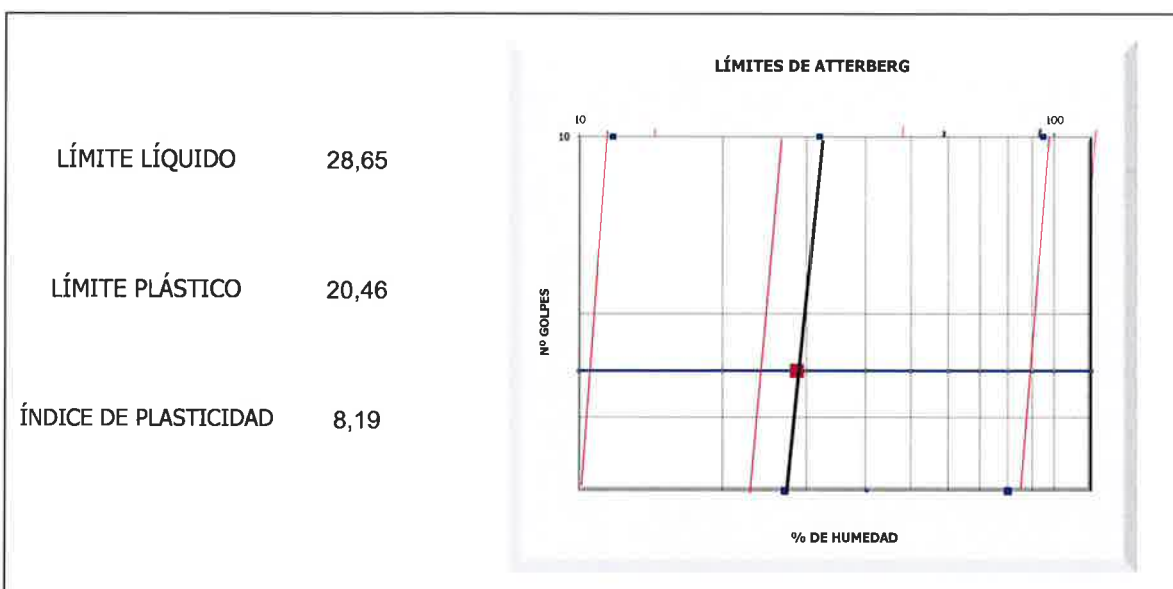
DETERMINACIÓN DEL LÍMITE PLÁSTICO DE UN SUELO UNE 103 104:1995

20,11

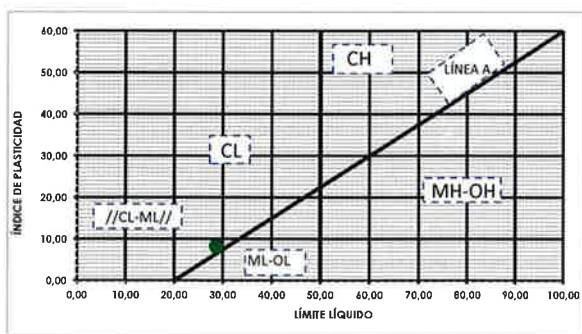


EXPEDIENTE	OBRA		PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL		GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA		FECHA DE PETICIÓN
817070/18	S-2	9,00-9,45 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE UN SUELO POR EL MÉTODO DEL APARATO DE CASAGRANDE. UNE 103 103:1994 Y
DETERMINACIÓN DEL LÍMITE PLÁSTICO DE UN SUELO UNE 103 104:1993



CARTA DE PLASTICIDAD DE CASAGRANDE



DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE UN SUELO POR EL MÉTODO DEL
APARATO DE CASAGRANDE. UNE 103 103:1195

NÚMERO DE GOLPES	25	25
% HUMEDAD	28,65	28,65

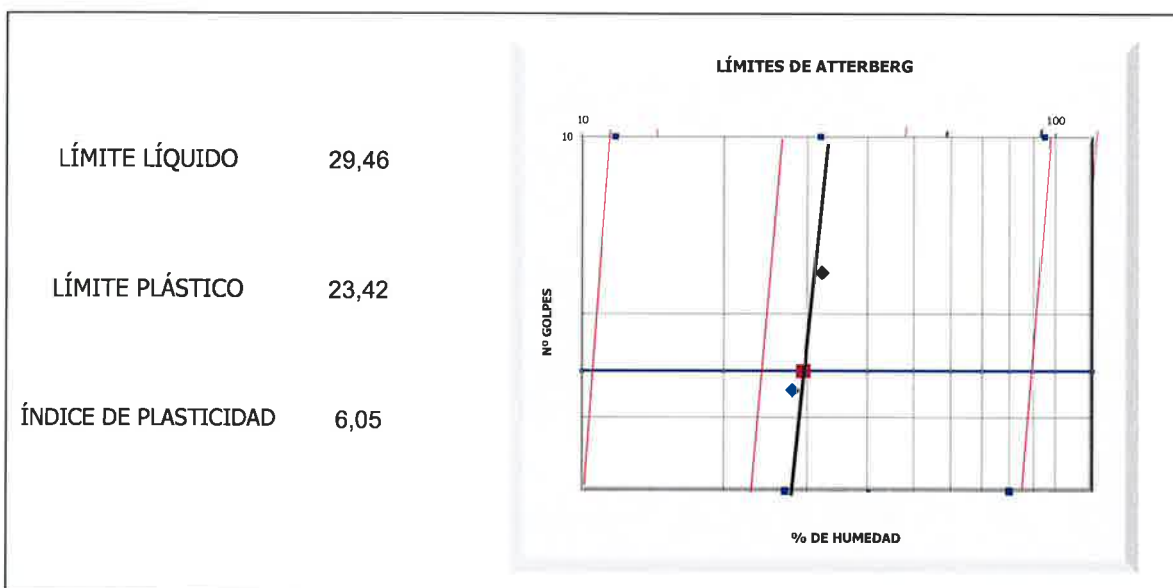
DETERMINACIÓN DEL LÍMITE PLÁSTICO DE UN SUELO UNE 103 104:1995

20,46

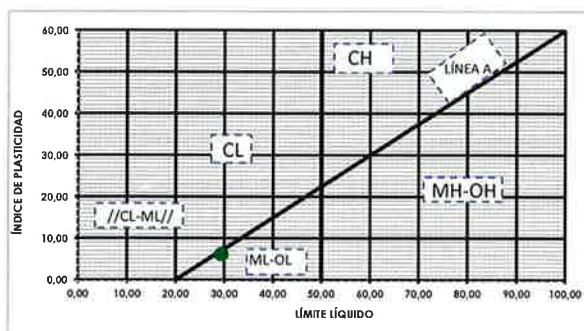


EXPEDIENTE	OBRA		PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL		GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA		FECHA DE PETICIÓN
817071/18	S-2	12,00-12,45 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE UN SUELO POR EL MÉTODO DEL APARATO DE CASAGRANDE. UNE 103 103:1994 Y
DETERMINACIÓN DEL LÍMITE PLÁSTICO DE UN SUELO UNE 103 104:1993



CARTA DE PLASTICIDAD DE CASAGRANDE



DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE UN SUELO POR EL MÉTODO DEL
APARATO DE CASAGRANDE. UNE 103 103:1195

NÚMERO DE GOLPES	17	27
% HUMEDAD	32,13	28,00

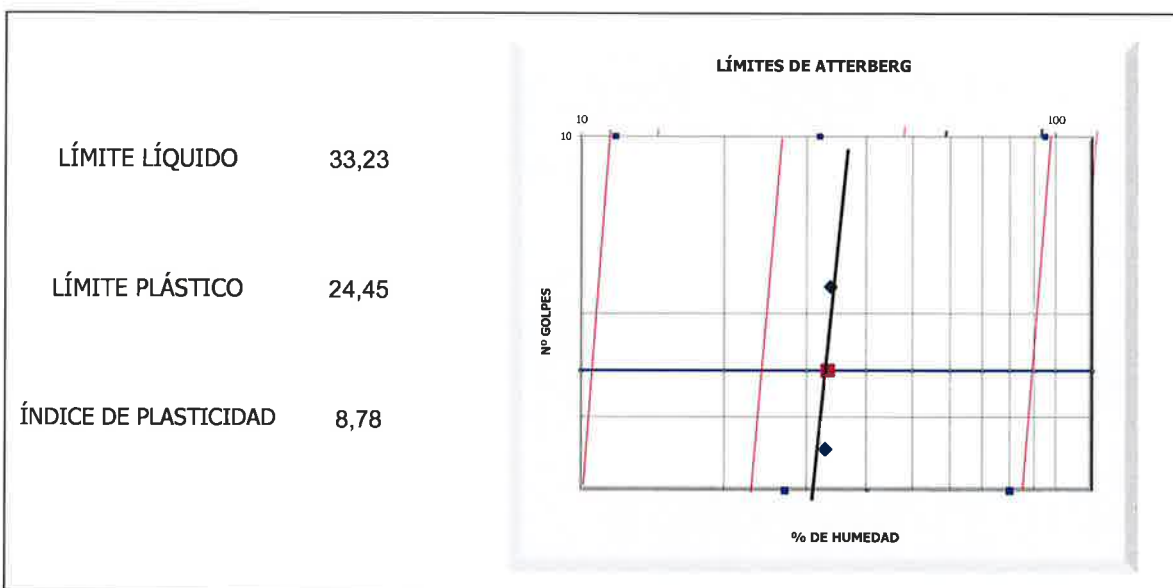
DETERMINACIÓN DEL LÍMITE PLÁSTICO DE UN SUELO UNE 103 104:1995

23,42

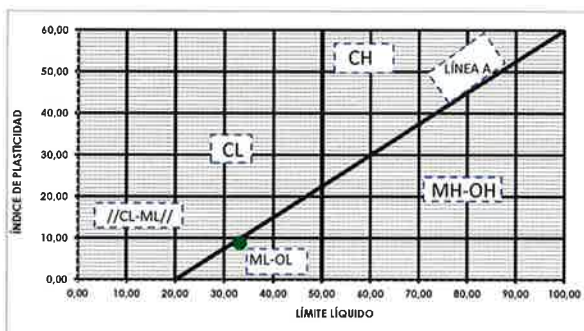


EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817100/18	S-3 3,00-3,45 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE UN SUELO POR EL MÉTODO DEL APARATO DE CASAGRANDE. UNE 103 103:1994 Y
DETERMINACIÓN DEL LÍMITE PLÁSTICO DE UN SUELO UNE 103 104:1993



CARTA DE PLASTICIDAD DE CASAGRANDE



DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE UN SUELO POR EL MÉTODO DEL
APARATO DE CASAGRANDE. UNE 103 103:1995

NÚMERO DE GOLPES	18	34
% HUMEDAD	33,66	32,85

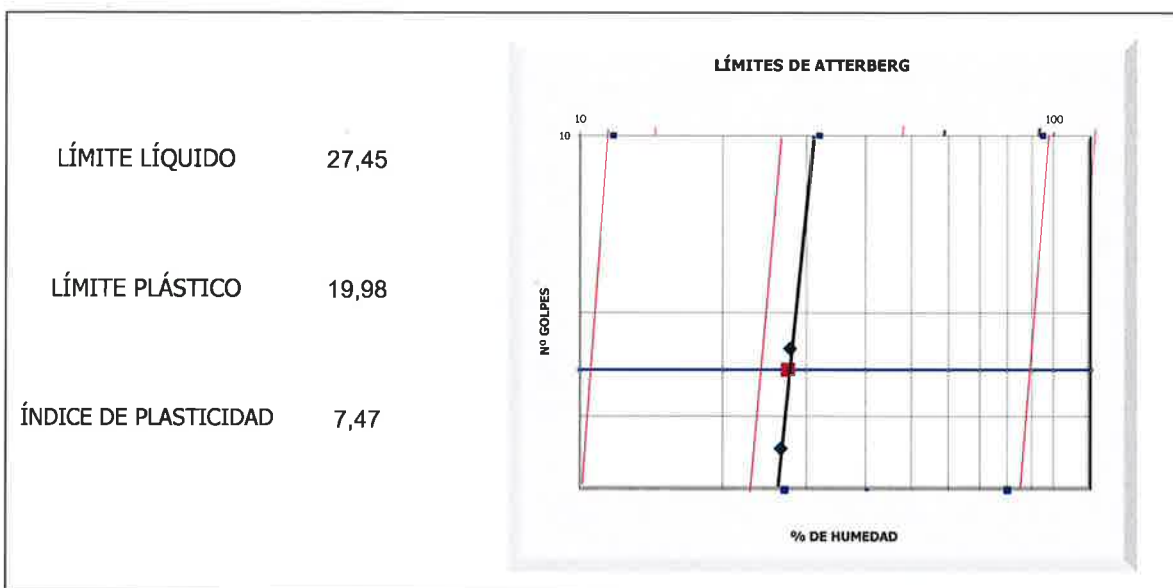
DETERMINACIÓN DEL LÍMITE PLÁSTICO DE UN SUELO UNE 103 104:1995

24,45

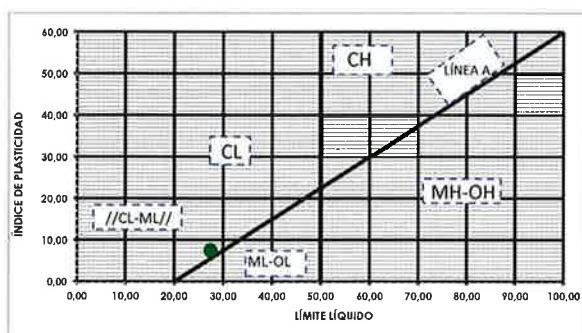


EXPEDIENTE	OBRA		PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL		GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA		FECHA DE PETICIÓN
817101/18	S-3	6,00-6,45 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE UN SUELO POR EL MÉTODO DEL APARATO DE CASAGRANDE. UNE 103 103:1994 Y
DETERMINACIÓN DEL LÍMITE PLÁSTICO DE UN SUELO UNE 103 104:1993



CARTA DE PLASTICIDAD DE CASAGRANDE



DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE UN SUELO POR EL MÉTODO DEL
APARATO DE CASAGRANDE. UNE 103 103:1195

NÚMERO DE GOLPES	23	34
% HUMEDAD	27,70	26,47

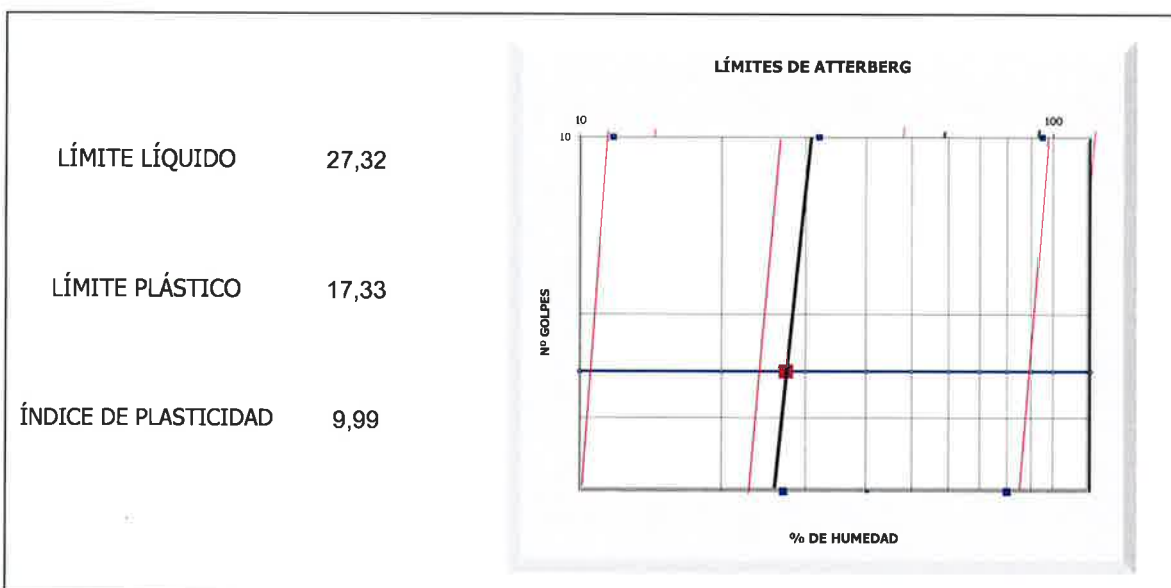
DETERMINACIÓN DEL LÍMITE PLÁSTICO DE UN SUELO UNE 103 104:1995

19,98

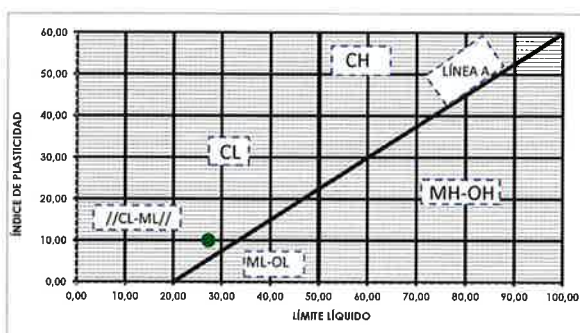


EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817102/18	S-3 9,00-9,45 m	DICIEMBRE 2018

**DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE UN SUELO POR EL MÉTODO DEL APARATO DE CASAGRANDE. UNE 103 103:1994 Y
DETERMINACIÓN DEL LÍMITE PLÁSTICO DE UN SUELO UNE 103 104:1993**



CARTA DE PLASTICIDAD DE CASAGRANDE



**DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE UN SUELO POR EL MÉTODO DEL
APARATO DE CASAGRANDE. UNE 103 103:1195**

NÚMERO DE GOLPES	25	25
% HUMEDAD	27,32	27,32

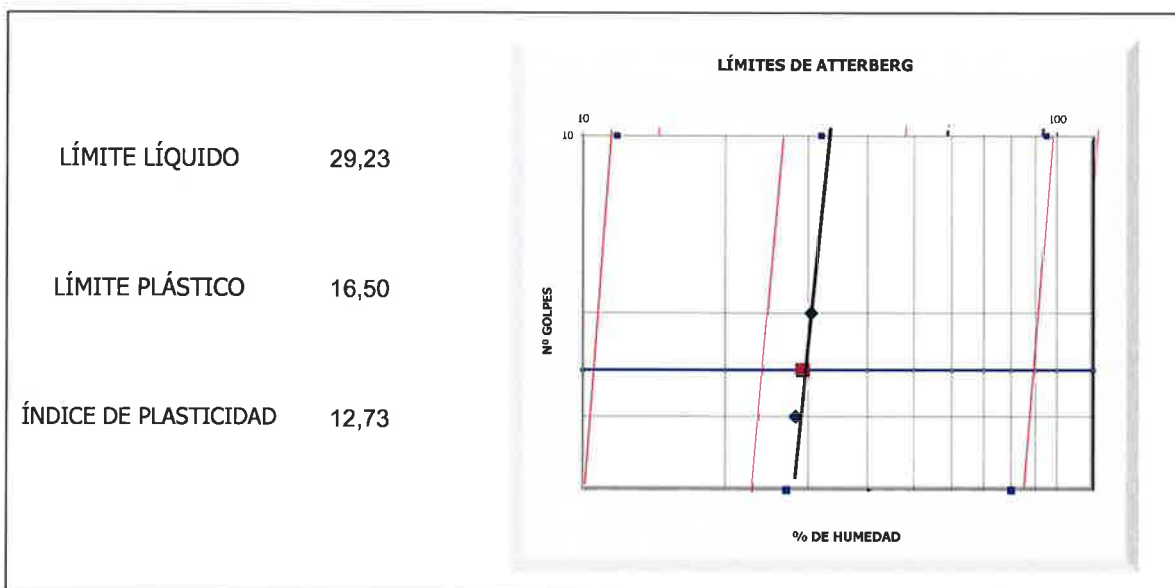
DETERMINACIÓN DEL LÍMITE PLÁSTICO DE UN SUELO UNE 103 104:1995

17,33

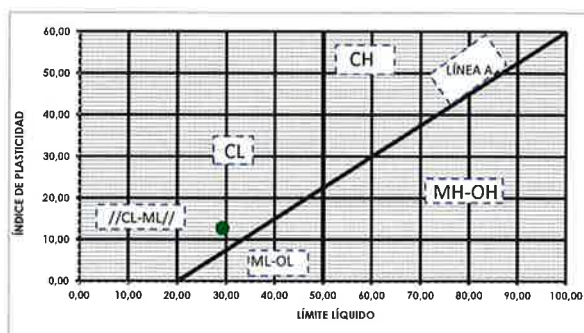


EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817103/18	S-3 12,00-12,45 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE UN SUELO POR EL MÉTODO DEL APARATO DE CASAGRANDE. UNE 103 103:1994 Y
DETERMINACIÓN DEL LÍMITE PLÁSTICO DE UN SUELO UNE 103 104:1993



CARTA DE PLASTICIDAD DE CASAGRANDE



DETERMINACIÓN DEL LÍMITE LÍQUIDO DE UN SUELO POR EL MÉTODO DEL
APARATO DE CASAGRANDE. UNE 103 103:1995

NÚMERO DE GOLPES	20	30
% HUMEDAD	30,45	28,18

DETERMINACIÓN DEL LÍMITE PLÁSTICO DE UN SUELO UNE 103 104:1995

16,50



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817064/18	S-1 3,60-4,05 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DEL CONTENIDO EN IÓN SULFATO DE UN SUELO. UNE 83963:2008

CONTENIDO EN SULFATO (SO_4^{2-}) =	319,05 mg/Kg
---	--------------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817066/18	S-1 9,00-9,45 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DEL CONTENIDO EN IÓN SULFATO DE UN SUELO. UNE 83963:2008

CONTENIDO EN SULFATO (SO_4^{2-}) (mg/kg)=	362,18
--	--------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817068/18	S-2 3,00-3,45 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DEL CONTENIDO EN IÓN SULFATO DE UN SUELO. UNE 83963:2008

CONTENIDO EN SULFATO (SO_4^{2-}) =	360,63
---	--------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817069/18	S-2 6,60-7,05 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DEL CONTENIDO EN IÓN SULFATO DE UN SUELO. UNE 83963:2008

CONTENIDO EN SULFATO (SO_4^{2-}) =	222,93 mg/Kg
---	--------------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817070/18	S-2 9,00-9,45 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DEL CONTENIDO EN IÓN SULFATO DE UN SUELO. UNE 83963:2008

CONTENIDO EN SULFATO (SO_4^{2-}) =	282,03 mg/Kg
---	--------------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817071/18	S-2 12,00-12,45 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DEL CONTENIDO EN IÓN SULFATO DE UN SUELO. UNE 83963:2008

CONTENIDO EN SULFATO (SO_4^{2-}) =	293,66 mg/Kg
---	--------------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817101/18	S-3 6,00-6,45 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DEL CONTENIDO EN IÓN SULFATO DE UN SUELO. UNE 83963:2008

CONTENIDO EN SULFATO (SO_4^{2-}) =	316,25 mg/Kg
---	--------------



EXPEDIENTE	OBRA	PETICIONARIO
5370/18	CENTRO SALUD PUERTA DEL ÁNGEL	GERENCIA ASISTENCIAL ATENCIÓN PRIMARIA
Nº MUESTRA	MUESTRA	FECHA DE PETICIÓN
817103/18	S-3 12,00-12,45 m	DICIEMBRE 2018

DETERMINACIÓN DEL CONTENIDO EN IÓN SULFATO DE UN SUELO. UNE 83963:2008

CONTENIDO EN SULFATO (SO_4^{2-}) =	223,65 mg/Kg
---	--------------