PROVINCIA DE BUENOS AIRES MINISTERIO DE INFRAESTRUCTURA Y SERVICIOS PÚBLICOS - Direccion Provincial de Agua y Cloaca - DiPAC



FOLIO

ESTUDIOS DE SUELOS ANTECEDENTES ANEXO III





ESTUDIOS DE SUELOS ANTECEDENTES ANEXO III

PROYECTO DE CONSTRUCCIÓN DEL ACUEDUCTO
RÍO COLORADO- Partidos de Bahía Blanca, Villarino,
Coronel Rosales







ENTE NACIONAL DE OBRAS HIDRICAS DE SANEAMIENTO

SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE PARA LA CIUDAD DE BAHIA BLANCA ESTUDIO DE SUELOS





OBRA:	ACUEDUCTO.
UBICACIÓN:	BAHIA BLANCA- RIO COLORADO
COMITENTE:	Ente Nacional de obras hídricas de saneamiento. ENOHSA.
OBJETO:	ESTUDIO DE SUELOS.

Bahía Blanca, marzo de 2007

ESTUDIO 4014

1° INTRODUCCIÓN

Con el objeto de determinar los parámetros para el diseño de un acueducto ubicado en la línea Bahía Blanca- Río Colorado se emite el siguiente informe técnico donde se detallan :

Perfil de suelos y nivel freático.

Excavaciones y depresión de napa.

Agresividad al hormigón.

Se hicieron un total de 19 sondeos con un total de 95 metros perforados con una profundidad de 5m por cada sondeo.

2° TAREAS EN EL LUGAR

Los diecinueve sondeos de 5m de profundidad y de 3" de diámetro se hicieron con un equipo de perforación rotativo y lodo bentonítico como estabilizante de las paredes del sondeo.

Cada metro de avance se hicieron ensayos de resistencia a la penetración dinámica SPT siguiendo el procedimiento que indica la norma ASTM D 1586-84.

El perfil de suelos se determinó en primer término por descripción tacto visual según la práctica que indica ASTM D 2488 y posteriormente con ensayos de laboratorio siguiendo el sistema Unificado USSC y la norma ASTM D2487 para la clasificación de suelos con propósitos de ingeniería.

3° ENSAYOS DE LABORATORIO

Se hicieron los siguientes ensayos:





Granulometrías por tamizado lavando bajo tamiz 200. Límites de Atterberg sobre suelos plásticos Pesos unitarios de las muestras en tubos. Humedades naturales Gravedad específica. Análisis químico de muestras de agua de la napa.

4° PERFIL DE SUELO - NAPA FREÁTICA

Una descripción detallada de los perfiles de suelo a lo largo de la traza se encuentra en cada una de las planillas de sondeo donde se indica la descripción y clasificación de los mismos.

El perfil de suelos hasta el sondeo 4 se integra con arenas limosas en estado medianamente denso a denso con zonas cementadas en forma de nódulos calcáreos o planchas calcáreas y cantidades menores de limos arenosos. El nivel freatico varió en esa zona entre 1.40m y 2.00m.

El sondeo 5 presenta suelos arenosos y limos medianamente densos hasta 3,50m pasando a arena gruesa y algo de gravilla media a densa.

El sondeo 6 con limo arcilloso muy blando hasta 4,80m y napa a -1,80m determina propiedades muy desfavorables.

El sondeo 7 hasta 2,20m limo arenoso suelto seguido por arena limosa con nódulos medianamente densa y nivel de napa a –2,20m.

Los sondeos 8-9 se caraterizan por sondeos muy firmes con planchas de tosca y arena con nódulos cementados con napa entre -2.00m a -3.40m.

Los sondeos 10-11 se caracterizan por presentar limos arcillosos de color gris pasando a marrón con consistencia blanda en el primer caso pasando a media, con profundidades de 3,50m a 4,50m.

Los sondeos 12-13 presentan arenas de distintas característica con planchas de tosca o gravilla muy compactos con napa cercana a los –3,00m.

Los sondeos 14-15-16 y 19 con arenas limosas y concreciones calcáreas presentan perfiles resistentes con variaciones de napa entre –1,30m(sondeo 16) a –4,60m en el sondeo 19.

A partir del sondeo 17 y hasta el sondeo 18 las arenas se encuentran en estado suelto, saturados y sumergidos hasta –3,50m de profundidad.

El nivel freático referido a la boca del sondeo se encontró a 1,50m de profundidad.

La densidad relativa varió entre suelta a media con valores N predominantes de 6 a 9 golpes para 30 cm de penetración.

NIVEL FREÁTICO.

SONDEO	NIVEL DEBAJO TN
1	-1,80m
2	–1,40m
3	–1,70m
4	-2,05
5	–2,70m





6 7	–1,80m –2,20m
8	–2,20m –2,00m
9	–3,40m
10	–0,40m
11	–3,00m
12	–2,80m
13	–3,00m
14	–3,00m
15	–2,80m
16	–1,30m
17	–1,50m
18	–1,50m
19	–4,60m

5° ESTABILIDAD DE LOS TALUDES

De acuerdo con los perfiles de suelos de cada una de las perforaciones los taludes se desarrollarán en la mayoría de los casos en suelos areno limosos con densidades variables ,en algunos casos con nódulos calcáreos y otros con zonas cementadas.

En esas condiciones la estabilidad del talud debe analizarse como un talúd seminfinito, con rotura paralela al talud .En el caso de suelos arcillosos serán de tipo circular.

1-Talud semiinfinito.

Para este tipo de rotura bajo peso propio el coeficiente de seguridad valdrá:

 $F = tg \varphi / tg\beta$

Siendo

φ ángulo de fricción

β Ángulo del talud con la horizontal.

El coeficiente de seguridad F tiene un valor normal para taludes de 1,5.

Teniendo en cuenta la buena permeabilidad de los suelos arenosos no se consideró la influencia de las presiones de poros en la estabilidad del talud

El ángulo de talud estable β se calculó con un coeficiente de seguridad de 1,5 considerando taludes sumergidos.

El análisis se realizó previa zonificación de los suelos con los correspondientes parámetros de corte. Estos se determinaron por correlación con los valores N del ensayo SPT.(Por tratarse de suelos granulares).





Los resultados obtenidos siguiendo los criterios especificados se indican en la tabla adjunta:

	ZONIFICACION PARA E	EXCAVACION HASTA 4,00 M. DE PRO	FUNDIDAD
ZONA	SONDEOS	DESCRIPCION	TALUDES PARA EXCAVACION
1	6-10	Limos arcillosos blandos	1:2,8
2	11-17-18	Arenas y limos sueltos	1:1,5
3	14 -16-19	Arenas y limos medianamente densos	1:0,5
4	1-2-3-4-5-7-8-9 -12-13-15	Arenas y limos carbonatados c/ nódulos y ligera cimentación.	90°

ENTIBACIONES.

En los casos donde por razones de espacio se necesite excavar con taludes verticales que excedan el ángulo de talud permitido o el volumen de excavación resulte excesivo, deberá entibarse la excavación.

Como las excavaciones no excederán los 5m de profundidad no se calculan los empujes ya que se utilizarán sistemas normalizados de apuntalamiento.

Los suelos arcillosos pueden permanecer estables con paredes verticales por corto tiempo pero necesitan apuntalamiento para evitar caídas súbitas que provoquen accidentes.

Utilizando una máquina excavadora de trinchera los taludes permanecerán estables temporariamente lo que permitirá instalar el apuntalamiento después de excavar.

Si la entibación es de madera será suficiente colocar tablones verticales de 2"x6" con puntales de 6"x4" si la excavación es de ancho menor a 3,50m.

En las excavaciones de 2m de profundidad se colocará una sóla fila de puntales.

En los casos de un perfil con arena en la parte superior y arcilla por debajo sólo se apuntalará la parte superior.

DEPRESION DEL NIVEL FREATICO.

Todas las excavaciones se harán en seco y en los lugares donde se necesite deprimir se efectuará una depresión con pozos de bombeo que se ubicarán por fuera de la zanja.





Estos pozos de bombeo se construirá de 8" de diámetro ,se encamisarán y se colocará geotextil para evitar arrastres de finos.

Deberá realizarse un bombeo cuidadoso ya que la mayoría de los suelos que integran el perfil a lo largo de la traza son tubificables por gradientes de bombeo y por lo tanto peligrará, en caso de ocurrir dicho arrastre, la estabilidad de la excavación temporaria.

En estos casos no se usará bombas de tipo fly o de bombeo desde el fondo de la excavación.

6° CEMENTO A UTILIZAR

Según los resultados de ensayos químicos, se recomienda utilizar cemento del tipo ARS a partir de la progresiva del sondeo 5 (Ruta 3 y acceso a Gral Cerri), inclusive.

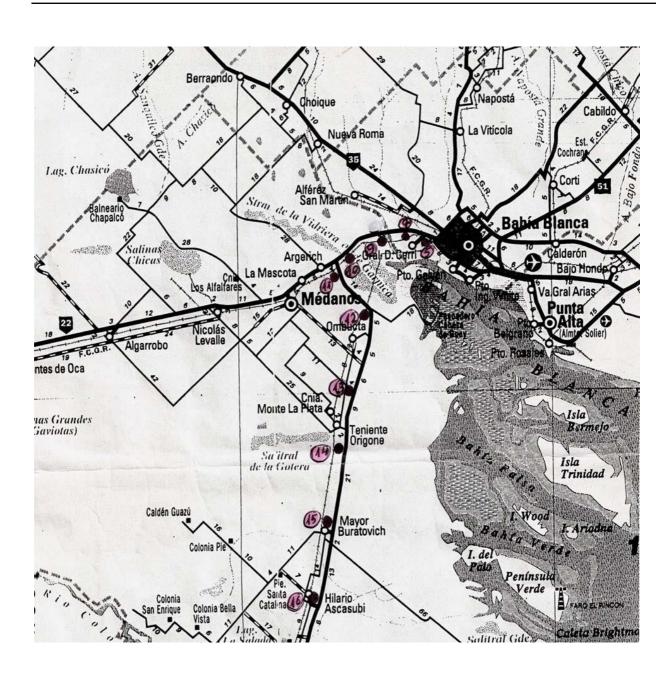
Para los demás sondeos, se dosificará con cemento del tipo normal.

7- UBICACIÓN DE LOS SONDEOS

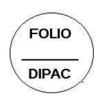
SONDEO NUMERO	UBICACION
1	AYACUCHO Y FORTINEROS BAHIA BLANCA
2	ESTOMBA Y CAMINO SESQUICENTENARIO
3	CAMINO SESQUICENTENARIO Y RUTA 35
4	CAMINO SESQUICENTENARIO Y RUTA 3
5	RUTA 3 Y ACCESO GRAL CERRI
6	CAMINO DE ACCESO GRAL CERRI
7	ARTIGAS Y AVDA. NEUMAYER . GRAL CERRI
8	CALLE SARMIENTO Y RUTA 3- EL PIBE DE ORO
9	RUTA 3 Y ARROYO
10	SALITRAL DE LA VIDRIERA
11	RUTA 3 Y CRUCE VIAS FF.CC
12	OMBUCTA
13	VER PLANO AL PIE
14	VER PLANO AL PIE
15	VER PLANO AL PIE
16	VER PLANO AL PIE
17	PEDRO LURO RIO
18	100 MTS ANTERIOR
19	PEDRO LURO PLANTA POTABILIZADORA

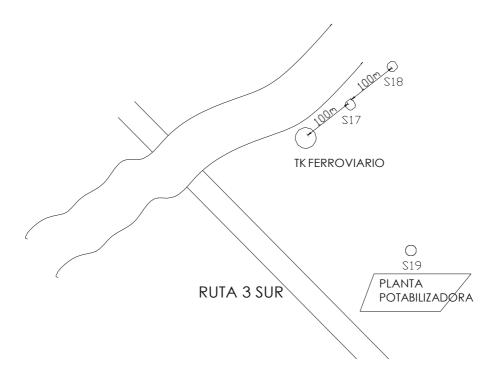


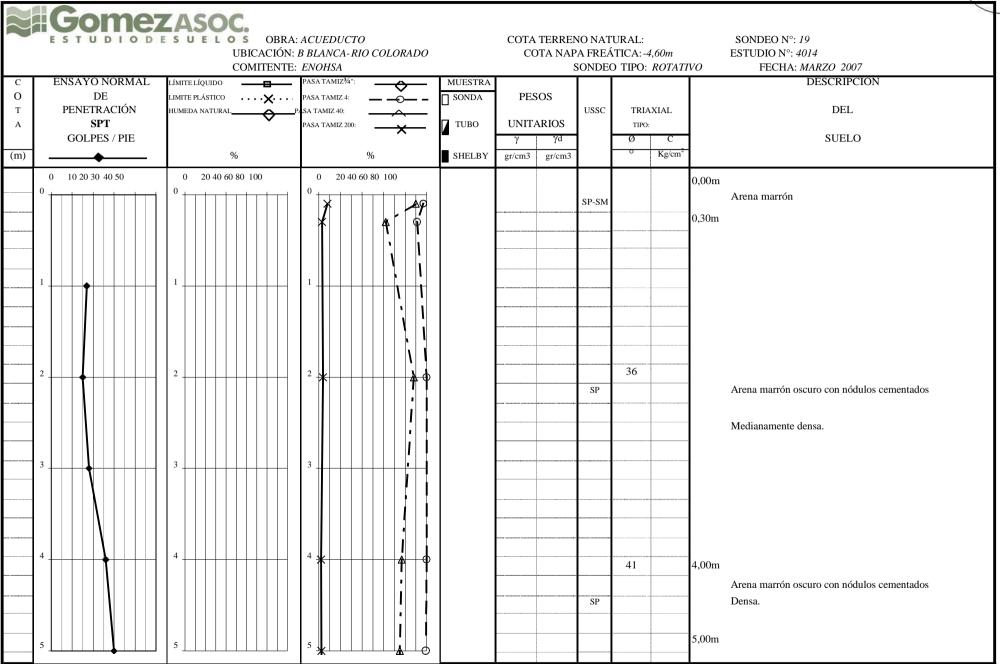




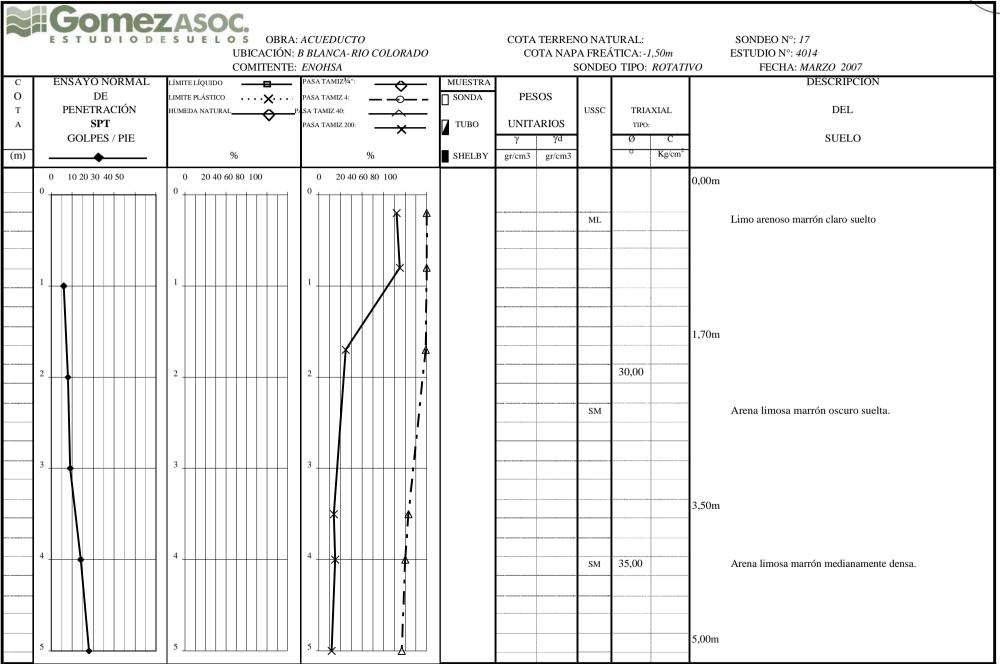


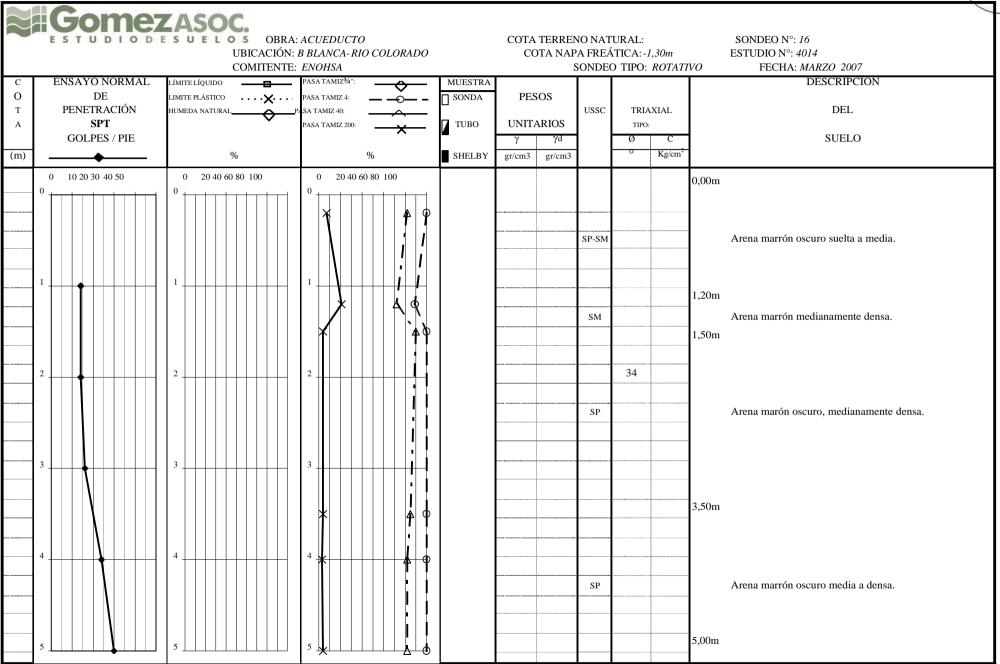


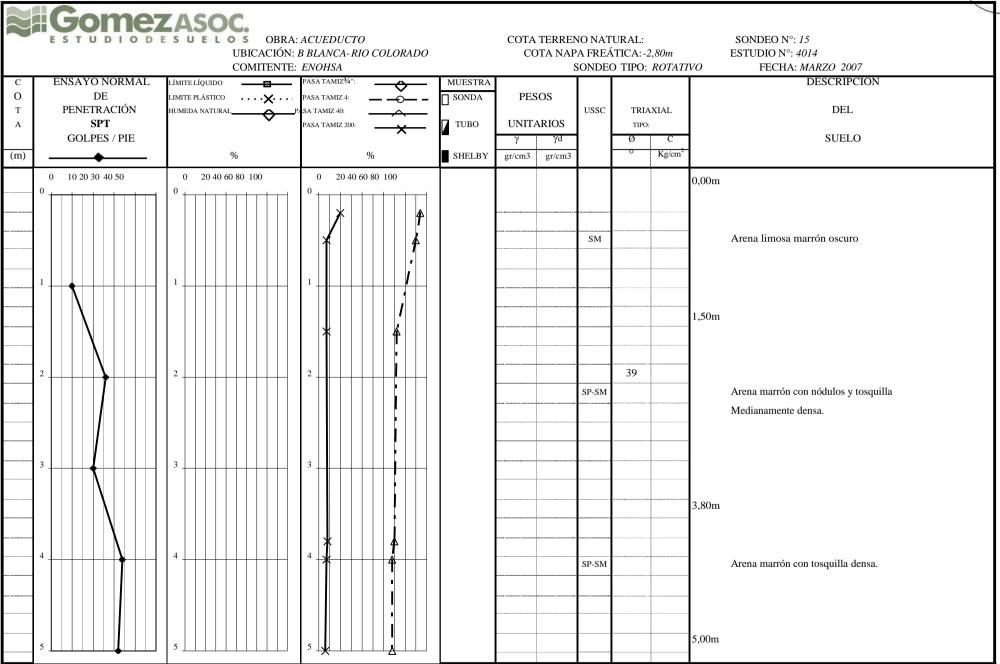


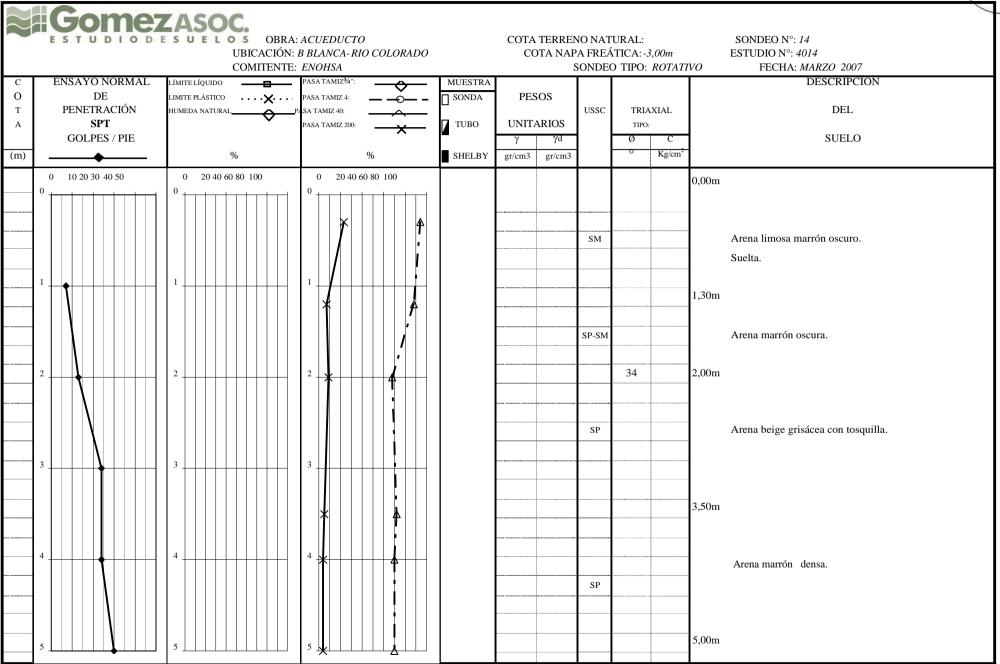


	-																						1
		C		200	07	/ /A	CF	10															,
\sim		9	or			A	20	1	0														
		E S T	UD	10	DE	S U	EL	0 :		BRA:				01.05	D.C			TERREN			1.50		SONDEO N°: 18
1													-KIO C	OLORA	DO		CC	TA NAP				TI.(0)	ESTUDIO N°: 4014
		ENICA	MO MO	DD 1.4					OMITE				1/						ONDEC) TIPO:	ROTAT	ivo	FECHA: MARZO 2007
С		ENSA	YO NO	JKM/			LÍQUIDO					TAMIZ ³		\Diamond	_	MUESTRA							DESCRIPCION
O	l	DEX	DE	STÁNT			PLÁSTIC		···×		1	TAMIZ 4		>-		SONDA	PES	SOS	*****				DEI
T	l	PEN	ETRAC	JION		HUMED	A NATUI	RAL	-	 P		MIZ 40:		_^			LINITE	ADIOG	USSC		AXIAL		DEL
Α	1	~	SPT	/ DIT							PASA '	TAMIZ 2	200:	×		TUBO		ARIOS		TIPO		1	CLIEI O
	1	GC	LPES /	PIE							1						γ	γd	 	Ø	C		SUELO
(m)	l		-		-			%					%			SHELBY	gr/cm3	gr/cm3		U	Kg/cm ²		
	Ī	0 102	20 30 40	50		0	20 40	60 80	100		0	20	40 60 80	100								0,00m	
	0					0					0 +											0,00111	
l																							
	1														╋				ML				Limo arenoso marrón claro suelto
	1																				-		
																				·····	-		
ı	1														!								
	1,					1					1				 					27			
	1	$\dagger \uparrow \dagger$				1	+++			\top	'				Η.		····•				-		
														I	1						-		
	1													'									
	1														•							1,80m	
	1																				1		
	-											:	*		4						-		
	2	$\sqcup \downarrow \sqcup$		$\sqcup \sqcup$	$\perp \!\!\! \perp \!\!\! \parallel \!\! \parallel$	2	+++		+++	+	2		$\!$	+++	!					30			
	1														$ \cdot $				SM			1	Arena limosa marrón suelta.
	1												'				<u>-</u>				-	-	
	1											$\parallel \parallel$!								
	1																						
	1											1			+								
	. 3					3					3									·····	-		
	1																						
		1																					
	1	\										$ \mathbf{x} $			2					······	<u> </u>	3,40m	
	1																				-		
	1																						
	4	+++			+	4	+++			+	4	*	+++	+ +	+				SM		<u> </u>		Arena limosa medianamente densa.
	-																						
]																						
	1																						
	1																						
	1																					5,00m	
	. 5					5 📗					5	\bot										2,00111	
	J		•									^		4									







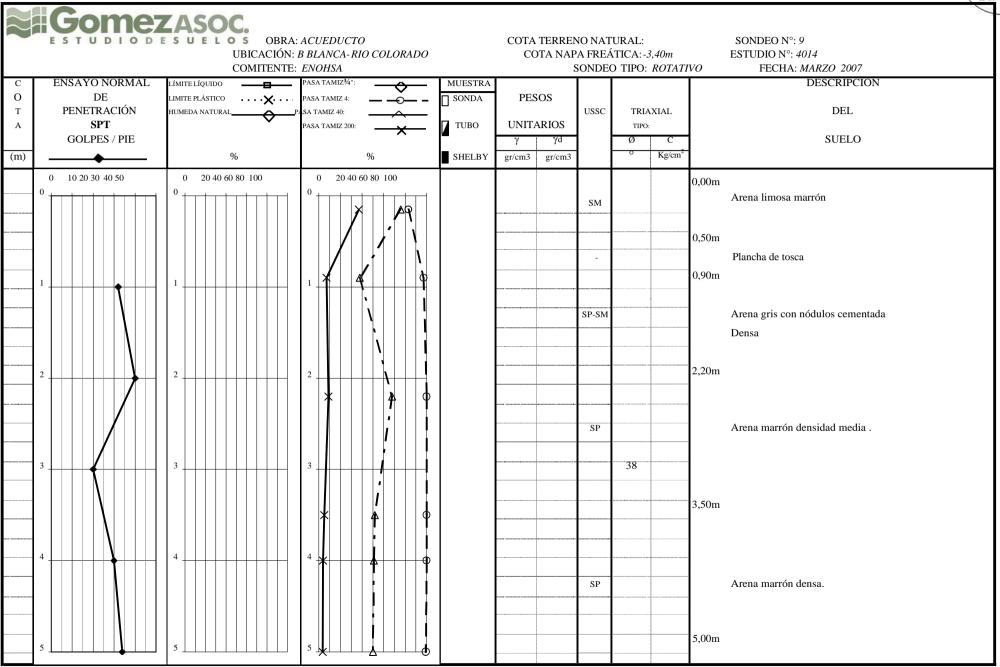


PHI C						DI
≋ #Gome	ZASOC. DESUELOS OBR		GOTT - TERRETIO		GOVERNO 10	
ESTUDIO		A: ACUEDUCTO : B BLANCA-RIO COLORADO	COTA TERRENO I COTA NAPA F	NATURAL: FREÁTICA: -3,00m	SONDEO N°: <i>13</i> ESTUDIO N°: <i>4014</i>	l
	COMITENT			NDEO TIPO: ROTAT		l
C ENSAYO NORMA	_				DESCRIPCIÓN	
O DE T PENETRACIÓN	LIMITE PLÁSTICOX			JSSC TRIAXIAL	DEL	
A SPT	HUMEDA NATURAL_	PASA TAMIZ 40: PASA TAMIZ 200: TUBO	UNITARIOS	TIPO:	DEL	
GOLPES / PIE			γ γd	ØC	SUELO	
(m)	%	% SHELI	Y gr/cm3 gr/cm3	O Kg/cm ²		
0 10 20 30 40 50	0 20 40 60 80 100	0 20 40 60 80 100			0,00m	
0						
		$oxed{\int} \left[oxed{\int} \left[oxed{\left[oxed{\int} \left[oxed{\left[oxed\left[oxet{} \left[oxed{\left[oxed\left[oxet{} \right] \right] \right] \right] \right] \right] \right] \right] \right]$				
		1	S	SM	Arena limosa marrón oscuro	
]				
]			-	
1	* 1	1 			1,20m	
	/	∦ <u>#</u>				
					Plancha de tosca dura.	
/		Ι			1,50m	
2	2	2				
		* * 				
			5	SP	Arena gruesa con gravilla	
3	3	3			Densa	
 						
					_	
4	4	4		4.5		
				45		
5	5				5,00m	
		Α Δ Δ Δ Δ Δ Δ Δ Δ Δ Δ Δ Δ Δ Δ Δ Δ Δ Δ Δ				

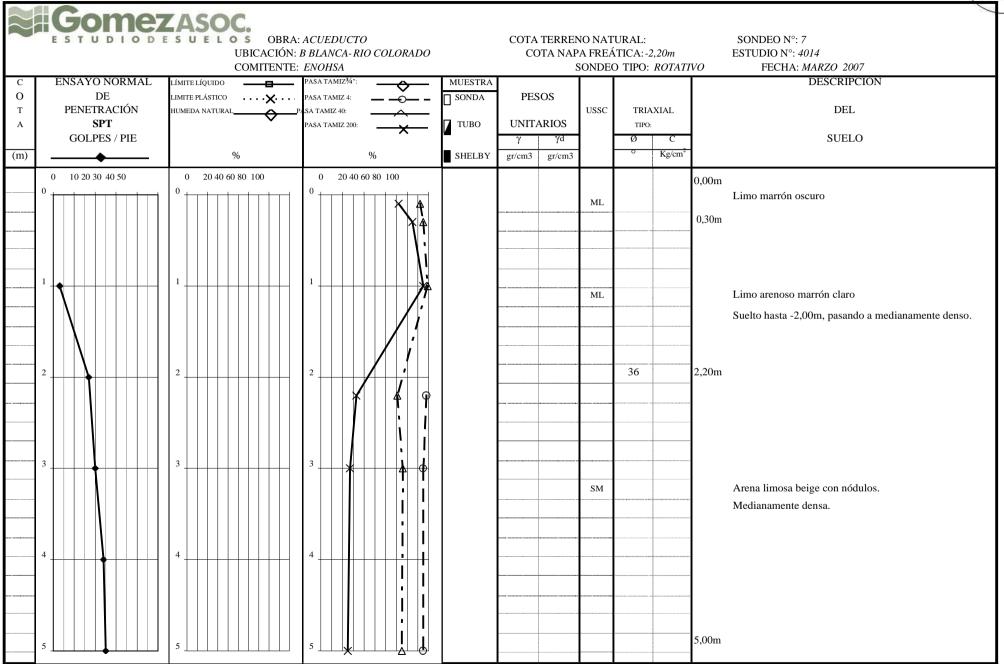
	g i								Di
\approx		Gome	ZASOC.						
		ESTUDIOD	ESUELOS OBRA	: ACUEDUCTO B BLANCA-RIO COLORADO	COTA NAM		URAL: TICA: -2,80m		SONDEO Nº: 12
			COMITENTE				TICA: -2,80m D TIPO: <i>ROTAT</i>		ESTUDIO N°: 4014 FECHA: MARZO 2007
С	г	ENSAYO NORMAL	LÍMITELÍQUIDO ===	PASA TAMIZ¾": MUE		JONDE	J III O. KOTAT	T	DESCRIPCION
0	l	DE	LIMITE PLÁSTICOX	PASA TAMIZ 4:					
T	l	PENETRACIÓN	HUMEDA NATURAL_	PASA TAMIZ 40:		USSC	TRIAXIAL		DEL
A	l	SPT	Y	PASA TAMIZ 200: TU	BO UNITARIOS		TIPO:		
		GOLPES / PIE		'`	γ γd		Ø C		SUELO
(m)		—	%	% SHI	LBY gr/cm3 gr/cm3		O Kg/cm ²		
		0 10 20 30 40 50	0 20 40 60 80 100	0 20 40 60 80 100				0,00m	
	0	' 							
						SM			Arena limosa marrón
				<i> </i>		SIVI			ruena mnosa manon
				1 / / /					
				1				0,80m	
	1					SM		1	Arena limosa marrón densa
	1							1,20m	
									Capa de tosca
	ł							1,40m	
				1 1 1 1 1 1 1 1 1 1				1,40111	
	2		2	2			44		
				1		SP-SM		1	Arena cementada marrón claro
		/		1 1 1 1 1 1 1 1 1 1				-	
		$ \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot $						-	
	3	. /	3				40	2 00	
							40	3,00m	
						SM		1 ,	Arena limosa con calcáreo.
	ŀ								Muy compacta.
	4	.	4	4					may compactu.
								5,00m	
	5		5	5					
				=				I	

	100							
\sim	Ħ	Gomez	ZASOC.					
		ESTUDIOD	ESUELOS OBRA	: ACUEDUCTO	COTA TERREN			SONDEO N°: 11
				B BLANCA-RIO COLORADO			TICA: -3,00m	ESTUDIO N°: 4014
	_	ENSAYO NORMAL	COMITENTE			SONDEC	TIPO: ROTAT	IVO FECHA: MARZO 2007 DESCRIPCION
С О	ı	DE DE	LÍMITE LÍQUIDO LIMITE PLÁSTICO		PESOS			DESCRIPCION
Т	ı	PENETRACIÓN	LIMITE PLÁSTICOX HUMEDA NATURAL	PASA TAMIZ 4: SONDA PASA TAMIZ 40:	FESOS	USSC	TRIAXIAL	DEL
A	ı	SPT		PASA TAMIZ 200: TUBO	UNITARIOS		TIPO:	
	ı	GOLPES / PIE		^	γ γd		Ø C	SUELO
(m)	1		%	% SHELBY	gr/cm3 gr/cm3		O Kg/cm	1
	Ì	0 10 20 30 40 50	0 20 40 60 80					0,00m
	- 0) 						
	-					SM		Arena limosa marrón
	-					SIVI		Alcha Illiosa Illation
								0,80m
	1							
······	1		1 · + * • + + + + + + + + + + + + + + + + +			••••••••••••••••••••••••••••••••••••••		
	-			<i> </i>				
	-			1				
				/				
	2	2	2	2		ML		Limo arcilloso marrón claro.
	1							Consistencia media.
· · · · · · ·	1			/ I				
	-							_
	-			/				_
				I .				
	3	· 	3	3				
								1
	-			<u> </u> /				3,50m
	-							-
	_							
	4	.						
						SM		Arena limosa marrón.
······	-			1		••••••••••••••••••••••••••••••••••••••		Medianamente densa.
	-			1			38	
				1				5,00m
	5	5	5	5				
		-						

\}	Gome	ESUELOS OBRA			PA FRE	ÁTICA: -0,	40m COTATIVO	SONDEO N°: 10 ESTUDIO N°: 4014 FECHA: MARZO 2007
C O T A	ENSAYO NORMAL DE PENETRACIÓN SPT GOLPES / PIE	LÍMITE LÍQUIDO LIMITE PLÁSTICO HUMEDA NATURAL	PASA TAMIZ 4: PASA TAMIZ 4: PASA TAMIZ 40: PASA TAMIZ 200: TU WUE SON TU	PESOS BO UNITARIOS γ γ α	USSC	TIPO:	C Kg/cm ²	DESCRIPCIÓN DEL SUELO
	0 2 4 6 8 10	2 40 40 40 40 40 40 40 40 40 40 40 40 40	0 20 40 60 80 100		SM		0,00r 0,50r	Arena limosa marrón
	5	4	5		CL		4,50n	Arcilla arenosa gris. Blanda.



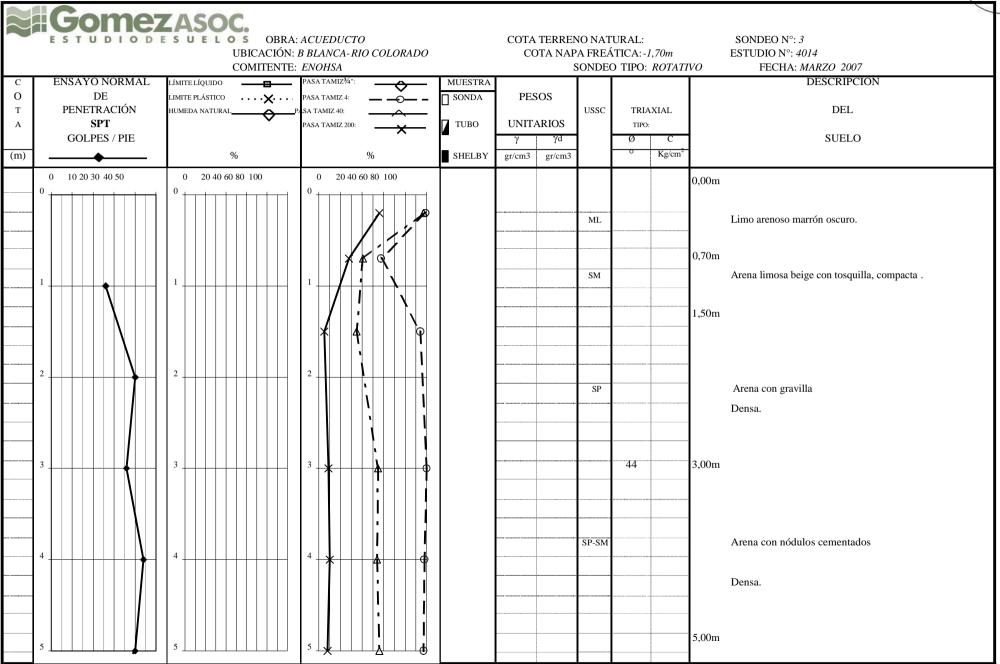
\approx		Gom	167	ZΔS	OC	i												\ <u>D</u>
		ESTUDI	ODE	SUE	LO	S OBR.		UEDUC					TERREN					SONDEO N°: 8
						BICACIÓN OMITENTI			RIO COLO	ORADO		CC	TA NAP		TICA: -2 D TIPO:		WO	ESTUDIO N°: 4014 FECHA: MARZO 2007
С	_	ENSAYO NORI	MAL	LÍMITE LÍQ		JMITENT		A TAMIZ¾	": <u></u>		MUESTRA		3	ONDEC	J TIPO:	KOIAII	<i>VO</i>	DESCRIPCION
0		DE		LIMITE PLÁ		· · · · × · · ·		A TAMIZ 4:		> -	SONDA	PES	SOS					
T		PENETRACIÓ	ÒΝ	HUMEDA NA		$\stackrel{\sim}{\Rightarrow}$	_PASA ′	ΓAMIZ 40:		<u>~</u>				USSC	TRIA	XIAL		DEL
Α		SPT GOLPES / PI	IE			Ť	PAS	A TAMIZ 20	0:	×	T UBO	UNITA			TIPO:	С		SUELO
(m)	l	GOLIES/II			%				%		SHELBY	γ gr/cm3	γd gr/cm3		0	C Kg/cm ²	-	SCELO
(111)		0 10 20 30 40 50		0 2	0 40 60 80	100	-	0 204	0 60 80 100	`	STIEED 1	gi/ems	gi/eiii5					
	0	0 10 20 30 40 50		0 2	.0 40 60 80) 100	0		0 60 80 100	,							0,00m	
								X		49								
									$ \mathbf{y} \mid $									
								$ \cdot \cdot $	/]•]]				SM				Arena limosa marrón
								$ \cdot \cdot $		/								
	1			1			1			0							0,70m	
									#	1		-		SM				Arena limosa con tosquilla.
		1 <i> </i>						I	;			-						Densa.
		1						*	4	Ф							1,50m	
									•	i							ĺ	
	2			2			2							•			1	
									🎁	1								
									1			····		••••••••••••••••••••••••••••••••••••••				
									1					SP-SM				Arena con gravilla y tosquilla.
																		Densa.
	3			3			3						······································	······	41			
		1							•				·	·····-				
										!								
									[
	4		$\perp \! \! \perp \! \! \perp$	4			4	1								·····	l	
									[
	5			5			5	\bot									5,00m	
		=						. ,										



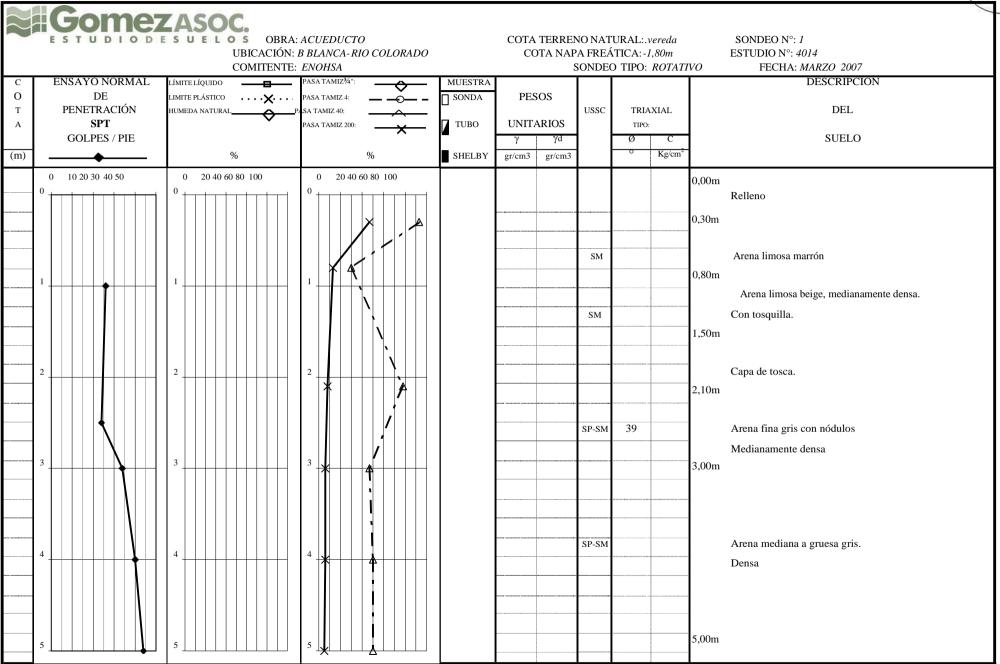
-											
\approx	Gomez	ZASOC.									
	ESTUDIOD	ESUELOS OBRA	ACUEDUCTO			TERREN					SONDEO N°: 6
			B BLANCA-RIO COLORADO		CC	TA NAP					ESTUDIO N°: 4014
~ 1	ENSAYO NORMAL	COMITENTE:) (Typemp)		2	SONDEC) TIPO:	ROTATI	vo	FECHA: MARZO 2007
C O	ENSAYO NORMAL DE	LÍMITE LÍQUIDO	PASA TAMIZ¾":	MUESTRA	DEC	200					DESCRIPCION
T	PENETRACIÓN	LIMITE PLÁSTICOX	PASA TAMIZ 4: — — — — — — — — — — — — — — — — — —	SONDA	PES	005	USSC	TRIA	XIAL		DEL
A	SPT	TIOMEDA NATURAL	PASA TAMIZ 200:	TUBO	UNITA	ARIOS	OBSC	TIPO:			DEL
	GOLPES / PIE			4	γ	γd		Ø	С	ł	SUELO
(m)		%	%	SHELBY	gr/cm3	gr/cm3		0	Kg/cm ²	1	
	0 10 20 30 40 50	0 20 40 60 80 100	0 20 40 60 80 100							0,00m	
	0	0	0 + + + + + + + + + + + + + + + + + + +								Arena limosa marrón
		* ¶	 							0,30m	
							CL-ML				Arcilla limosa grisacea
			 							0,70m	
	1	1	1							1	
							ML				Limo arcilloso marrón muy blando.
		2									
							••••••			2,00m	
			/ /								
										-	
	3	3 1	3]	
			 / 								
			I				ML				Limo arcillo arenoso
			<u> </u>				IVIL		ļ		Blando.
	4	4 1 1 1 1 1 1 1 1 1									Dialido.
	- 	4 + **	* 								
			1								
			 							4,80m	
	_ [SM	39		7,00111	Arena limosa marrón medianamente densa.
	5	5	5				SIVI				Archa mnosa manon medianamente densa.
										5,50m	
			Ι							1	

	F	III ,				-		5 50		- 3																	, b
\approx		H	G	0	m	16	7	A	S	0	C.	_	. T. :								a						20VDF0 V2 5
A. Second		I	E S T	U	DI	0 [D E	SL	JE		S					ICTO		ORAD	0			TERREN			2 70m		SONDEO N°: 5 ESTUDIO N°: 4014
	UBICACIÓN: <i>B BLANCA-RIO COLORADO</i> COMITENTE: <i>ENOHSA</i>															FECHA: MARZO 2007											
С																DESCRIPCION											
О	l	DE LIMITE PLÁSTICO				PASA TAMIZ 4:				SONDA	PE	SOS															
T	l	PENETRACIÓN			HUMEDA NATURAL			P	PASA TAMIZ 40:						USSC		AXIAL		DEL								
Α	l	SPT GOLPES / PIE		•		PASA TAMIZ 200:			-	TUBO		ARIOS		TIPO			GYEL O										
	1		GC	JLPE	S/P	'IE															γ	γd		Ø	C		SUELO
(m)	L	-		<u> </u>						9	%			%			SHELBY	gr/cm3	gr/cm3			Kg/cm ²					
			10	20 30	40 50			0	20	40 60	80 1	00		C	20	0 40 60	80 10	0								0,00m	
	- (0					\dashv	0 +	\top	\top	П		Н	0 +	\Box			П	1								
	1																					1	ML			-	Limo arenoso marrón
	-																	'	4				WIL				Lamo aconoso marion
	-																	$\setminus \setminus$	1								
																		$ \setminus $	•							0,90m	
		1						1						1									ML				Limo arenoso marrón medianamente denso.
	1																		T				-				
	1																	/	.1					•••••		1	
	ł																		4							1,70m	
	-																<u> </u>										
																1	`	[Ī					32		-	
]	2						2	++		+	++	Н	2 _			++	,	-								
	l																	/	i								
	Ì																	<u>, </u>	I								
	1		\													$\ \ $		[SM			1	Arena limosa marrón.
	1		$ \cdot \cdot $													$H \mid \cdot \mid$	/		I							1	Medianamente densa.
	1	3						3					Ш	3 _	ot				4							-	
	1		$ \cdot \cdot $	\setminus													1		Ť								
																			1			-				3,50m	
				\															i							J,50111	
	1			\															1								
	1																1		•								
	1	4		╢	\vdash	H	\dashv	4 +	+	+	+	+	H	4	-#	+	4	 	₱								Arena gruesa grisácea con algo de gravilla.
	1																									-	Media a densa.
	-				1														1								
	-				1														I								
																			ı								
	1	5						5						5				,								5,00m	
	1				-										X		Δ.	(9							į	

\approx	Gomez	ZASOC							
	ESTUDIODE	ESUELOS OBRA	a: ACUEDUCTO		COTA TERREN	IO NAT	URAL:	SONDEO N°: 4	
		UBICACIÓN	B BLANCA-RIO COLORADO		COTA NAP	A FREÁ	TICA: -2,05m	ESTUDIO N°: 4014	
		COMITENTE			SONDEO TIPO: ROTATIVO FECHA: MARZO 2007				
С	ENSAYO NORMAL	LÍMITE LÍQUIDO ====================================		MUESTRA				DESCRIPCION	
0	DE DENETTO A CIÓN	LIMITE PLÁSTICOX		SONDA	PESOS			DEL	
T	PENETRACIÓN SPT	HUMEDA NATURAL_	PASA TAMIZ 40:	TUDO	UNITARIOS	USSC	TRIAXIAL	DEL	
A	GOLPES / PIE		PASA TAMIZ 200:	TUBO			TIPO: Ø C	SUELO	
(m)	GOLI ES / I IE	%	%	SHELBY	γ γd		Ø C Kg/cm		
(m)		1		SHELBY	gr/cm3 gr/cm3		Kg/clii		
	0 10 20 30 40 50	0 20 40 60 80 100	0 20 40 60 80 100					0,00m	
						ML		Limo arenoso marrón osc.	
						1711		0,30m	
						ML		Limo arenoso beige	
								0,60m	
			I, / 						
	1 1 1	1		ŀ		SM		Arena limosa con tosquilla	
			1					Medianamente densa.	
			/					1,80m	
			1 1 1 1 1 1 1 1 1 1						
	2	2		•		•••••••••••••••••••••••••••••••••••••••	38		
				-		SM		Arena limosa gris con nódulos.	
								Medianamente densa.	
				F				wicdianamente densa.	
			1						
	_								
	3	3	3					3,00m	
				-					
			1						
			1.	•		•			
	4	4		=		SM		Arena limosa gris media a densa.	
	_			ŀ				_	
			1						
	5	5		ľ				5,00m	
	-								



	110									B
\sim	Gomez	ZASOC.								
	ESTUDIODE	SUELOS OBRA	ACUEDUCTO			RRENO NA				SONDEO N°: 2
		UBICACIÓN: COMITENTE:	B BLANCA-RIO COLORADO	COTA	NAPA FR		-1,40m ca): ROTATI	ESTUDIO N°: 4014 FECHA: MARZO 2007		
С	ENSAYO NORMAL	LÍMITELÍQUIDO — =	PASA TAMIZ¾":	MUESTRA		SOND	EO TIPC	o. KOTATI	<i>v O</i>	DESCRIPCION
O	DE	LIMITE PLÁSTICOX	PASA TAMIZ 4:	SONDA	PESOS					BESCHI CIOIV
Т	PENETRACIÓN	HUMEDA NATURAL	ASA TAMIZ 40:			USSC TRIAXIAL			DEL	
Α	SPT	\ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \	PASA TAMIZ 200:	TUBO	UNITARI		TIF	PO:		
	GOLPES / PIE	GOLPES / PIE				γd	Ø	C		SUELO
(m)		%	%	SHELBY	gr/cm3 gr	r/cm3	0	Kg/cm ²		
	0 10 20 30 40 50	0 20 40 60 80 100	0 20 40 60 80 100						0,00m	
	0	0	0			ML				Limo arenoso marrón oscuro
	.					IVIL			0,40m	
	.					SM			,,-om	Arena limosa beige con tosquilla
						SM			0.60	Arena mnosa oeige con tosquina
			$1 \mid Z \mid $						0,60m	
	1	1	1			SP-SI	И			Arena con gravilla
	1		/						0,90m	
	1 \				-				1	
	1									
	1		<u> </u>			SM				Arena limosa beige pasando a gris.
	1									Medianamente densa.
	2	2	2							wiedianamente delisa.
	<u>.</u>									
	<u> </u>								2,50m	
	1									
	1 <i>1</i>								1	
	3	3	3				37		1	
	1		T T							
	.					SP				Arena marrón medianamente densa.
			<u> </u>							The state of the s
]									
	1 4	4 + + + + + + + + + + + + + + + + + + +	4						1	
	- \									
	-				-					
	-									
	4								5,00m	
	5	5	5						J,00III	
			1 ^ -							





GOBIERNODELAPROVINCIADEBUENOSAIRES

Hoja Adicional de Firmas Pliego

	. ,	
	úmer	^•
Τ.	umer	v.

Referencia: Expte. 2400-3974/17 Construcción de Acueducto Río Colorado Pedro Luro Bahía Blanca – Pliego Técnico Parte 5

El documento fue importado por el sistema GEDO con un total de 29 pagina/s.