INFORME GEOTÉCNICO CONDICIONES DEL SUBSUELO OBRA: PUENTE DE HºAº DE 60 METROS. SOLICITADO POR COMYCSA. 0000 FEBRERO 2016/034.

TABLA DE CONTENIDO

2. PROGRAMA DE EXPLORACIÓN DEL SUBSUELO. 3. CONDICIONES DEL SUBSUELO. 4. AGUA SUBTERRANEA. 5. ANÁLISIS DE CARGA DE FUNDACIÓN	L.,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,		*************	 		ì
3. CONDICIONES DEL SUBSUELO	EXPLORACIO	JIÓN DEL SUBSU	ELO		3	i
4. AGUA SUBTERRANEA	DEL SUBSUEL	ELO	**********	 	3	3
5. ANALISIS DE CARGA DE FUNDACION	PANEA					
6 NIVELACION	IRGA DE FUNI	JNDACION				İ
7. CONCLUSIONES.		11:126111	*****		- 4	Ì
	3.,	**!	********	 	4	ļ

Avelino Ruiz Díaz Villasboa

INGENIERO CIVIL FDO. DE LA MORA – PARAGUAY TEL: 515.202 CEL: (0981)974.688

1. INTRODUCCIÓN

С О

0

0

0

0

0

0

0

0

0

0

0

0

0

0

0

0

0

0

0

0

0

00000

El presente estudio resume los resultados de la investigación geotécnica realizada para evaluar las condiciones del subsuelo ubicado en la localidad de Arroyo Atá, del distrito de Nueva Germania, departamento de San Pedro. En dicho lugar se tiene previsto la construcción de un Puente de HºAº de 60 metros de longitud, sobre el Río Aguaray mi, en el marco del "Programa de Mejoramiento de Caminos vecinales de la Región Oriental. Tramo: Nueva Germania – Tacuati".

El estudio geotécnico consistió en la realización de cuatro sondeos con ensayo SPT. La ubicación de los mismos se observa en el ANEXO 1.

2. PROGRAMA DE EXPLORACIÓN DE SUELO.

El programa de exploración del subsuelo fue llevado a cabo los días 7, 8, 9 de febrero 8, 9 de marzo de 2017, para obtener información sobre el suelo. El programa consistió en la realización de un total de aproximadamente 43,00 metros de perforación en cuatro sondeos, habiéndose realizado en cada uno de ellos los ensayos de perforación Standard (SPT) a cada metro de sondeo, utilizando para ello un sacamuestras bipartido del tipo Raymond- Terzaghi, ASTM D- 1586 de 2" y 1 3/8" de diámetro externo e interno respectivamente e hincado por medio de un mazo de 64,5 fue hecha con barreno manual y tubo vaciador; además se utilizó método Wash-Boring para la perforación.

Se obtuvieron muestras del suelo a cada metro de profundidad las cuales fueron clasificadas tacto- visualmente en el campo, envasadas en doble bolsitas de plástico, etiquetadas, y posteriormente remitidas al laboratorio para una clasificación de rutina. Con los resultados del SPT se confeccionaron planillas individuales de cada sondeo que pueden ser observadas en el ANEXO 2, donde se indican los valores de los indices de Penetración Standard (SPT) del ensayo realizado.

3. CONDICIONES DEL SUBSUELO.

Según clasificación en laboratorio, el tipo de suelo encontrado en el sondeo S1 muestra la presencia en profundidad y hasta los tres metros de arena limosa fina media (SM), muy densa a diez y a los nueve metros, medianamente densa desde los ocho hasta los cinco metros, y suelta a los cuatro y tres metros; y en los dos primeros metros de sondeo el suelo es arena fina (SP) muy suelta a suelta. En el sondeo S2, desde los once metros de exploración hasta los cinco metros, se observa arena limosa fina a media (SM), muy densa en los dos últimos metros, densa a los nueve y ocho metros, suelta a los siete y seis metros y a los cinco metros la arena se presenta medianamente densa; y desde los cuatro metros de prospección hasta el primer metro el suelo presenta arena fina (SP), suelta. En el sondeo S3, desde el último metro hasta los cuatro metros encontramos arena limosa fina a media (SM), muy densa a los once y diez metros, a los nueve y ocho metros es densa, medianamente densa desde los siete hasta los cuatro metros; en los primeros tres metros de sondeo el suelo está formado por arena fina (SP), suelta a muy suelta. En el sondeo S4, el suelo es desde los once hasta los cuatro metros arena limosa fina a media (SM), muy densa en los dos últimos metros, luego, a los nueve y ocho metros es densa, medianamente densa desde los siete hasta los cuatro metros de prospección; y en los primeros tres metros el suelo es arena fina (SP), suelta.

Observaciones: en el momento de realizar los sondeos en ambas márgenes se tenían barrancas, hacia los sondeos S1, S2, el desnivel medido del pelo de agua, fue

Lenf

Avelino Ruiz Díaz Villasboa

INGENIERO CIVIL FDO. DE LA MORA – PARAGUAY TEL: 515.202

CEL: (0981)974.688

de 2,40 metros. Hacia los sondeos; S3, S4 el desnivel medido del pelo de agua, en fecha efectuado los sondeos fue de 3,00 metros.

4. AGUA SUBTERRÁNEA.

Durante la ejecución de los sondeos se detectó la presencia de agua, en el S1 a 3,00m, en el S2 a 3,30m, en el S3 a 3,00m y en el S4 a 3,00m de profundidad medidos de la boca de los sondeos respectivos. Se debe tener en cuenta que el nivel freático medido, fue efectuado en el período y bajo las condiciones mencionadas en este reporte. Se podría esperar una fluctuación del nivel de agua con las condiciones de precipitación, estación del año, temperatura, cambios en la topografía y otros factores.

5. NIVELACIÓN

Se tomó como referencia la boca de los sondeos realizados.

6. ANÁLISIS DE CARGA DE FUNDACIÓN.

Basado en las condiciones del subsuelo de la presente exploración, al tipo de obra puente de HºAº, y considerando que el Firme (N SPT>50 golpes), encontramos a partir de los diez metros de profundidad en los sondeos S2, S3 y S4, y a los nueve metros en el sondeo S1, medidos de la boca de los sondeos respectivos; se tiene como alternativa de cimentación, la fundación profunda de la obra, que podría ser por medio pilotes de HºAº tipo perforados, trabajando por fricción lateral y por punta.

7. CONCLUSIONES.

Teniendo en cuenta el tipo de obra y los resultados del SPT, se presenta la siguiente alternativa de cimentación, sujeta a verificación cuando se disponga del mapa de carga definitivo:

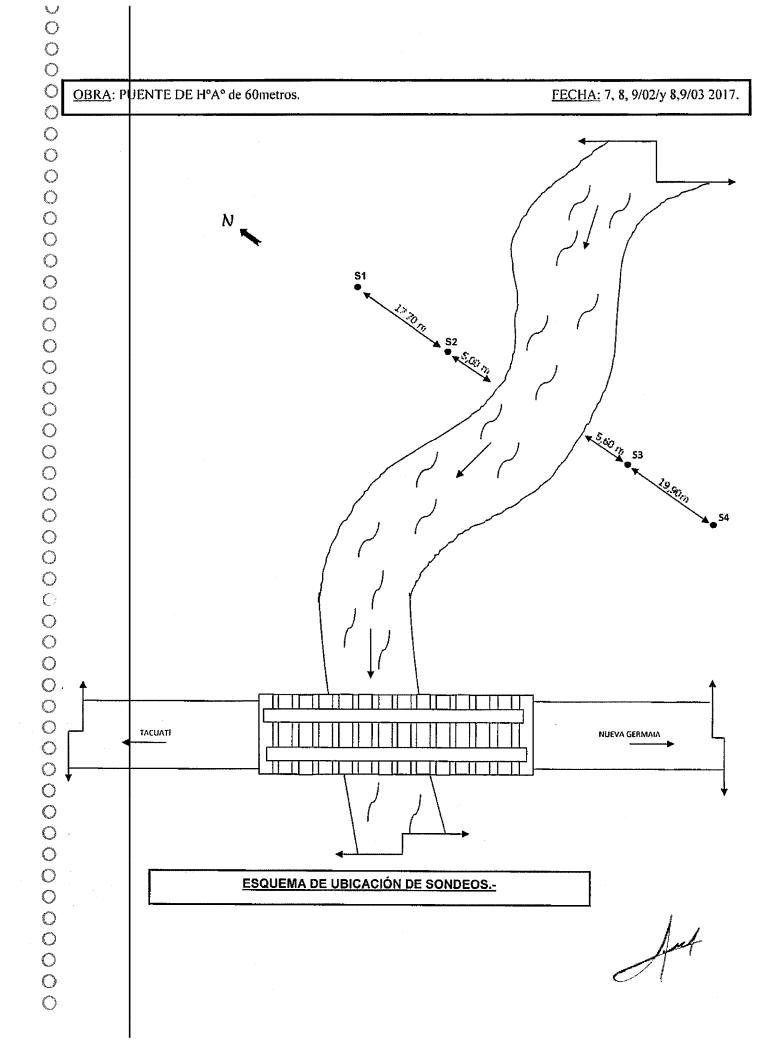
 Fundación por medio de pilotes tipo perforados de HºAº, trabajando por fricción lateral y por punta, empotradas en el Firme (N SPT>50 golpes). La profundidad de empotramiento, la cantidad y sección de los pilotes serán determinados por el ingeniero estructural o calculista.

Todas cargas por mínima que resulten deberán ser trasmitidas a los niveles de fundación por medio de vigas.

El análisis del estado final de cargas de estructura permitirá al ingeniero estructural evaluar que tipo de fundación resulta más conveniente en términos económicos y de seguridad.

Las recomendaciones del presente informe se basan en datos obtenidos en puntos discretos dentro del perfil del terreno; se pueden presentar variaciones de características en el suelo.

Aveline Ruiz Diaz Villasboa Ingeniero Civil **ANEXO 1**



ANEXO 2

0 0 0 Ó 0000000

SONDEO A PERCUSIÓN CON ENSAYO DE SPT

OBRA:PUENTE DE 60 m RIO AGUARAY MI.

OBJETO DEL ESTUDIO: Fundaciones.

TIPO DE SONDEO: Percusión c/ ensayo SPT

ANEXO 2 HOJA:1 DE 1 SONDEO Nº: S1

FECHA nicio de Sondeo: 07/02/2017. FECHA Fin de Sondeo: 08/02/2017

NIVEL DE AGUA DETECTADO: -3,00 m

UBICAC ON: LOCALIDAD ARROYO ATA. DISTRITO NUEVA GERMANIA - DPTO. DE SAN PEDRO. X= 529843,94 OPERADOR DEL SONDEO: V. Villagra.

Y= 7368574,84

Alt= 289

·	DESCRIPCIÓN TACTO VISUAL	Simbología	sncs	Nivel de Agua		nsay Indio	ce N	o		S Recuperación	N° de Muestra	S Humedad Natu	S Limite Liquido	£ Limite Plástico	ு Indice Plástico	# Pasa #10	🕏 Pasa #40	😤 Pasa #100	ස් Pasa #200
1.00 a 1.45	Arena fina, marrón claro; suelto		SP		5					23	1	7.8	NP	NP	NP	100	50.0	20 1	29 0
2.00 a 2.45	Idem Anterior; muy suelto.		SP							27	2								
3 00 a 3.45	Arena limosa fina a media, marrón claro; suelto.		SM	3.00						26	3	90	NP	NP	NP	100	62 0	40.0	32.C
4.00 a 4.45	ldem Anterior; suelto.		SM		H	6				29	4								
5.00 a 5.45	Idem Anterior; medianamente denso.	*****	SM				15			29	5								
6.00 a 6.19	Arena limosa fina a media, marrón claro y gris; medianamente denso.		SM				15			28	6	10.2	NP	NP	NP	100	50 0	38 0	35.0
7.00 a 7.06	Idem Anterior; medianamente denso.		SM			10				29	7								
8.00 a 8.45	Arena fina a media algo limosa,marrón; medianamente denso.		SM							30	8								
9.00 a 9.22	Arena limosa fina a media con concreciones y canto rodado, marrón claro y gris; muy denso. Firme.		SM			12				10	9	108	NP	NP	NP	100	62 0	30 0	29.0
10.00 a 10.08	Idem Anterior; muy denso.		SM						>50 >50 >50	7	10								

Fin del Sondeo.

Art

SONDEO A PERCUSIÓN CON ENSAYO DE SPT

OBRA:PUENTE DE 60 m RIO AGUARAY MI.

OBJETO DEL ESTUDIO: Fundaciones.

TIPO DE SONDEO: Percusión c/ ensayo SPT

ANEXO 2 HOJA:1 DE 1 SONDEO Nº: S2

FECHA Inicio de Sondeo: 08/02/2017. FECHA Fin de Sondeo: 09/02/2017 NIVEL DE AGUA DETECTADO: -3,30 m

UBICACIÓN: LOCALIDAD ARROYO ATA. DISTRITO NUEVA GERMANIA - DPTO. DE SAN PEDRO. X= 529840,09 OPERADOR DEL SONDEO: V. Villagra.

Y= 7368555,22

Alt= 299.

																	١			
	m DESCRIPCIÓN TACTO VISUA	Simbolonía	SUCS	Nivel de Agua	E	nsa Indi	ice l	1º		Recuperación	⊣ −	S Himodad Not.	S I fmite Liquida	onine cidaido	Limite Plástico	TIndice Plástico	Dose #40			Pasa #200
1.00	· •				十	T	1	Т	Г	1	 _	+:	n	' '	* P	ŧΡ	#	0 #	10 #1	00 #20
a	suelto.		SP	1		†	 	1-		╁	+-	-	- -	╁	-		Н	- -		
1.45			•		\vdash	╈	†	\vdash	一	╅	╁	+	╁	+	╬		-	_	- -	
2.00		<u> </u>		╛	5		1		Ι-	28	1	1	+	╅	+		\dashv	+-	- -	
2.00 a	ldem Anterior; suelto.				\square						1	_	+-	十	\dashv	_	ᅱ	╁		
2.45	sueito.		SP	1	Ц							1	\top	╅	7	_	ᅥ	+	╫	+-
					\perp	<u> </u>								1	丁		\exists	_	+	_
3 00	Idem Anterior;	┼	+	-	6	<u> </u>	<u> </u>			25		2 6 8	NP	NF	2 1	IP	10	0 55	0 40	0 21.0
a	suelto.	1	SP	3 30	┝┼	_				ļ	<u> </u>	ļ_								
3.45			15,	3.30	\vdash		-			<u> </u>	 	 	4_	↓_			\Box			
-					H	8				29	H-3	+	-	+	4	_	4	╀		
4.00	Idem Anterior;		1	1	r		\vdash			-23	 	-	-	-	_		4	╄~	-	<u> </u>
4 45	suelto.	1	SP							-	_	╁	╬	╁	┿	-	-	┼	+-	-
4 45	ł		1							<u> </u>		一	+-	╁	+	\dashv	\dashv	╀	+	
5.00	Arena limosa fina a media,gris:	ļ	<u> </u>	! !	\overline{A}	7				25	4	1	\top	十	┪	\dashv	┪	╫	+	
a	medianamente denso.				-11								1	1	十	十	┪	1	+	1
5.45	modiandinente deliso.		SM		_			_	_								┪	1	1-	1
			İ				-	_	_	20										1
6.00	Idem Anterior;	-	+-	!		,11		\dashv		30	5	9.2	NP	NP	N		100	61.0	38.0	25.0
a	suelto.		SM	i	-1		-+	-	-			 	 	_	4	_	_	<u> </u>		
6.21					7	_	一	\dashv	┰			<u> </u>		\vdash	+	_	4	<u> </u>	↓	
7.00	A		L			9	十	\dashv	_	24	6		├	 	╁	- -	-	<u> </u>	├	
7.00 a	Arena limosa fina a media,						7	_	+				-	_	╁	+-	ᅱ	-	+	╀
7.06	gris; suelto.		SM									_		_	+	╁	┪	_	+	+
					4	_			\Box						1	┪	\dashv		 	+
8.00	Idem Anterior;			-	_{{\{\bar{b}\}}}	3	_	_	4	27	7	105	NP	NP	NF	1	00	51.0	41.0	28 0
а	denso.		sм	-	+	\forall	-	-	+											
8.45				·	\dashv	╌		+	+			_			1		_			
0.00				- 1	_	十	4	31		20	8				╄-	+	_		ļ	lacksquare
9.00 a	Arena limosa fina a media,				\neg	7	7		+						├-	+	\dashv			$\vdash \dashv$
9.45	con concreciones, gris claro;		SM		\Box			Z	\top						+	╁	ᅱ			┝
0	denso.			Ļ				Λ	\Box						1	┰	ᅱ			\vdash
10.00	No Recupero muestra.	-		L	\bot			\bot	-	24	9	110	NP	NP	NP	1	00	40 0	35 0	29 0
а	Idem Anterior; muy denso.		SM	F	+	_	_ _	47	4 _											
10.33	Firme.	717	SIV!	┝	+	- -	- -	+												
44.55	<u> </u>	.		-	+	+	+	>6	50 N	JR	10	_			_		_			
11.00	No recuperó muestra.				+	+	+	+	^	**	-10				<u> </u>	╀	4			
a 11.05	Idem Anterior.		SM	F	1	\vdash	+	+	╅	-+	\dashv	-			├		-#			
11.05	muy denso.	. 1					1	_	1	-	\dashv	\neg		-	 	+	╢			
	Fin del Sondeo					$oldsymbol{\mathbb{L}}$	$oldsymbol{\mathbb{L}}$	>5	oj v	IR	11	\dashv	+		7	/-	∄		_	
	i iii dei oondeo														7		Z			
															••		•			

SONDEO A PERCUSIÓN CON ENSAYO DE SPT OBRA: PUENTE DE 60 m RIO AGUARAY MI. OBJETO DEL ESTUDIO: Fundaciones. ANEXO 2 HOJA:1 DE 1 TIPO DE SONDEO: Percusión c/ ensayo SPT SONDEO Nº: S3 FECHA Inicio de Sondeo: 08/03/2017. 0 FECHA Fin de Sondeo: 08/03/2017 0 NIVEL DE AGUA DETECTADO: -3,00 m UBICACIÓN: LOCALIDAD ARROYO ATA. DISTRITO NUEVA GERMANIA - DPTO. DE SAN PEDRO. X = 529836OPERADOR DEL SONDEO: V. Villagra. Y= 73685535 Alt= . Recuperación Limite Plástico 0 E Limite Liquido Humedad Nat de Muestra Nivel de Agua Simbología Prof.(mlDESCRIPCIÓN TACTO VISUAL Ensayo de SPT 0 SOCS Indice No 10 20 30 40 50 $\overline{W_n}$ W_P 0 1.00 Arena fina, blanca; muy suelto. SM 1.45 25 180 NP NP NP 2.00 Idem Anterior; suelto. SM а 2.45 27 3.00 Idem Anterior: 3.00 suelto. SM 3.45 26 8 369 NP NP NP 4.00 Arena limosa fina a media, gris c/m/ marrón; SM а 4.45 medianamente denso. 25 5.00 Idem Anterior: SP medianamente denso. 5.45 12 26 5 5.0 NP NP NP 6.00 Arena limosa fina a media, marrón; medianamente denso. SM 6.21 20 7.00 Idem Anterior: 16 medianamente denso. SM 7.06 0 23 7/9 0 NP NP NP 100 28 0 40.0 50.0 8.00 Arena limosa fina a media. gris; denso. SM а 8.45 20 9.00 No recuperó muestra. 48 Idem Anterior; denso. SM 9.45 0 NR 10.00 No recuperó muestra. Idem Anterior; muy denso. SM а 0 10.11 Firme. NR 10 11.00 No recuperó muestra. >50 а Idem Anterior: SM 11.06 muy denso. NR 11 Fin del Sondeo

Pasa #100 Pasa #200

100 62 0 40 0 26 0

100 40 0 40 0 35 0

100 35.0 45.0 39 0

Pasa #10 Pasa #40

Indice

ĺρ #10 #40 #100 #200

SONDEO A PERCUSIÓN CON ENSAYO DE SPT

OBRA:PUENTE DE 60 m RIO AGUARAY MI.

OBJETO DEL ESTUDIO: Fundaciones.

ANEXO 2

HOJA:1 DE 1

TIPO DE SONDEO: Percusión c/ ensayo SPT

SONDEO Nº: S4

FECHA Inicio de Sondeo: 08/03/2017. FECHA Fin de Sondeo: 09/03/2017 NIVEL DE AGUA DETECTADO: -3,00 m

UBICACIÓN, LOCALIDAD ARROYO ATA, DISTRITO NUEVA GERMANIA - DPTO. DE SAN PEDRO. X= 529832 OPERADOR DEL SONDEO: V. Villagra.

Y= 7368515

Alt= 279.

0

0

0

0

	DESCRIPCIÓN TACTO VISUAL	Simbologia	SUCS	Nivel de Agua		Indi	yo d ice l	No.		3 Recuperación	N° de Muestra	S Humedad Natu	S Limite Liquido	S Límite Plástico	- Indice Plástico	Dace #10	_	# Pasa #100	_
1.00 a	Arena fina, blanca; suelto.		SP		_	H	-	\vdash	-			-				\prod	-		
1.45					6				-	24	1					\prod	1		
2.00	Idem Anterior;	· · ·		1	1											\coprod			 -
a 2.45	suelto.		SP							20		1.5							
3.00	Idem Anterior,			3.00	9		╁	├-	_	20	2	4.5	NP	NP	ΝÞ	10	0 50	0 33.0	20.0
a 3 45	suelto.	. :	SP	_												Ħ			
					8	-	-	┢	╁	25	3	├			-	H	╀		-
4.00 a	Arena limosa fina a media, gris; medianamente denso.		CAA		\Box											Ħ	t		
4 45	gro, medianamente denso.		SM			-	<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>	-		 		_		H	+	-	-
5.00	Arena limosa fina a media,	-,				13				26	4	68	NP	NP	NP	10	0 42	0 35 0	30 C
а	marrón;		SM			+	-		┝	 				ļ		Н	-	-	-
5.45	medianamente denso.						1.5	 		24							亅		
6 00	Idem Anterior;					┿	15			24	5					${\mathbb H}$	╀	-	-
a 621	medianamente denso.		SM							 									
						+	┝	<u> </u>	_	28	6	93	NP	NP	NP	10	0 32	0 41.0	40.0
7.00 a	Idem Anterior; medianamente denso.		SM			16\											I		
7.06	modulamente denso.		SIVI				\setminus	 	-	-						+	╁		
8.00	Arena limosa fina a media,						7			30	7								
а	gris; denso.		SM	ŀ		_	28\	acksquare								+	+-	_	
8.45				Ì				I		20						1	L		
9.00	No recupero muestra,		_	}				39		28	8	10.1	NP	NP	NP	1p	18.	0 35 0	60 0
a 9.45	Idem Anterior, denso.		SM	ľ												丰			
							_		\forall	NR	9					+	╁		
10.00 a	No recuperó muestra: Idem Anterior;		SM	<u></u>					49							丰			口
10.09	muy denso. Firme.		JIVI	ŀ	ᅱ	-			لـــا							\dashv	╀	╂	$\vdash \vdash$
11.00	No recuperó muestra.				_					NR	10					コ			
а	Idem Anterior, muy denso.		ѕм	1					>50		-					+	+	-	
11.08	-			ļ						NIE.						↓			
	Fin del Sondeo							·····	>50	NR	11				!	#	4	/	

(;

(

(

(

1

000000000000

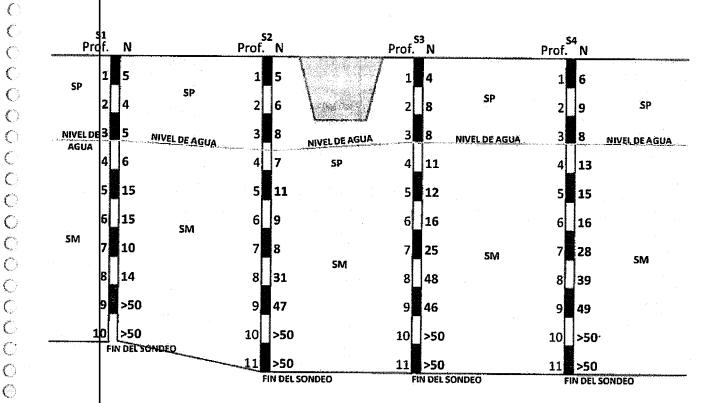
0

0000000000

TEL: 515.202 CEL: (0981)974.688

OBRA: PUENTE DE H'A' SOBRE EL RIO AGUARAY MI

UBICACIÓN: Distrito de Tacuati - Dpto. San Pedro.



<u>OBSERVACIONES:</u> Se detectó la presencia de agua durante la ejecución de los sondeos, en el S1 a 3,00m, en el S2 a 3,30m, en los sondeos S3 y S4 a 3,00m de profundidad de la boca de los sondeos respectivos.

Had

Avelino Ruiz Díaz Villasboa

INGENIERO CIVIL

ESTUDIOS DE SUELO - FUNDACIONES

TEL: 515.202 CEL: (0981)974.688

OBRA: PUENTE DE HºAº SOBRE EL RÍO AGUARAY MI UBICACIÓN: Distrito de Nueva Germania - Dpto. San Pedro.

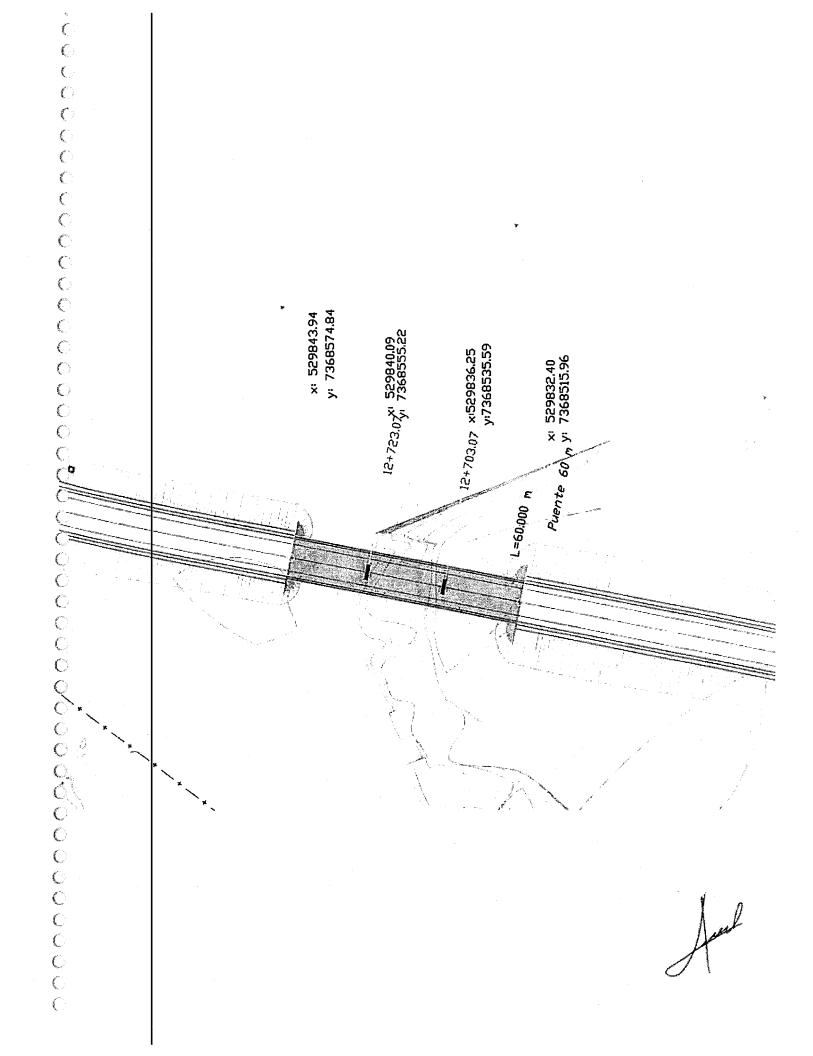
SUELOS COI	HESIVOS CL - CH	1
NÚMERO DE GOLPES	CONSISTENCIA	
<2 2 4 4 8 8 15 15 30 >30	MUY BLANDO BLANDO MEDIANAMENTE RÍGIDO RÍGIDO MUY RÍGIDO DURO	

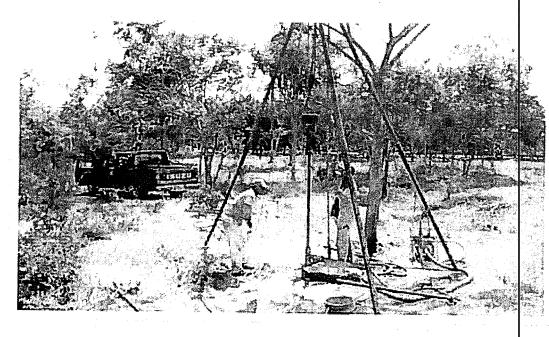
NÚMERO DE GOLPES	DENSIDAD
0 4 4 10 10 30 30 50 >50	MUY SUELTO SUELTO MEDIANAMENTE DENSO DENSO MUY DENSO

HN LL LP IP #200	Humedad Natural Limite Liquido Limite Plastico Índice de Plasticidad Pasante de Tamiz 200	
------------------------------	---	--

ESPECIFICACIONES DE TIPO DE SUELOS

And







And





