

ALCALDIA DE PEREIRA

Radicación No: 28740-2017 9

Fecha: 22/06/2017-09:53:57

Recibido por: JOSE OIVER BUITRAGO

Destino: 29. Secretaria de Educación

Anexos: 2

Pereira, 22 de junio de 2017

Doctor:

DANIEL LEONARDO PERDOMO GAMBOA
SECRETARIO DE EDUCACIÓN MUNICIPAL DE PEREIRA
Ciudad.

Con el presente les informo que con el oficio 23510 del 10 de junio del 2017 y los anexos que me enviaron no resuelven mi petición, le adjunto copia de los oficios a los que yo me refiero y nuevamente le transcribo los puntos, inicialmente peticionados.

Presento ante ustedes el siguiente derecho de petición:

Yo, **GABRIEL CANO RUIZ**, identificado con cédula de ciudadanía número 10.080.390 expedida en el municipio de Pereira, obrando en calidad de docente y representante ante el consejo directivo, en ejercicio del derecho de petición que consagra el artículo 23 de la constitución nacional y las disposiciones pertinentes del Código contencioso administrativo, solicito se atienda los siguientes requerimientos:

1. Se me informe si existe otro estudio de vulnerabilidad sísmica y reforzamiento estructural del ala antigua de la Institución educativa Jesús María Ormaza diferente al realizado por la Gobernación del Risaralda a finales del año 2011 en invitación pública No SI-IP-22-11, estudio que incluye: resumen de resultados de laboratorio, memorias de cálculo correspondientes a la capacidad portante del suelo, análisis geotécnico, recomendaciones de cimentación y registros fotográficos de la zona a intervenir.
2. Se me informe las apropiaciones actualizadas que conjunta con la Secretaría Infraestructura Municipal han realizado para el reforzamiento en mención con la existencia de: estudio presupuestal de la Secretaría de Infraestructura Departamental por \$ 433.528.883 del 4 de diciembre de 2011 y respuesta 9572 a derecho de petición con radicado No 15163-15596 de 2012 de parte del Secretario de Infraestructura Jesús A Bermúdez y Directora Operativa de Diseño y Obras de Infraestructura Lina M Frascia donde se informaba que los recursos estaban en apropiación y esperaban iniciar los procesos de contratación.
3. Se me informe los proyectos que se tienen y cuando iniciarán las obras, ya que la institución cuenta con más de 1000 estudiantes, está en proyecto de inicio de jornada única y el área en mención es de alto riesgo y peligrosidad para las personas que diariamente la frecuentamos, solo ustedes son responsables en este momento por lo que allí pueda suceder al heredar un problema que en tantos años no le han dado solución.

Recibo correspondencia en la carrera 30 Bis, calle 77, Conjunto Residencial Codelmar II etapa, casa 9, Pereira, teléfono 3461171, celular 3108378631, autorizo correspondencia al correo caruga.3@hotmail.com

Por la atención que presten a esta solicitud les anticipo los más sinceros agradecimientos.

Atentamente,



GABRIEL CANO RUIZ.

CC 10.080.390 de Pereira.

MEMORIAS DE CALCULO CAPACIDAD DE CARGA DE ZAPATAS CUADRADAS,
ADECUACION Y REMODELACION COLEGIO JESUS MARIA ORMAZA, CUBA, PEREIRA

	CRITERIOS DE DISEÑO PARA CIMIENTOS										Fecha:
	5,00	7,50	10,00	12,50	15,00	17,50	20,00	22,50	25,00		
Carga de Servicio (muerta + viva), P (Ton) =	5,00	7,50	10,00	12,50	15,00	17,50	20,00	22,50	25,00		
Profundidad de Cimentación, Df (Mtrs) =	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00		
ancho de zapata, B (Mtrs) =	0,7	0,8	0,9	1,0	1,1	1,2	1,3	1,4	1,4		
espesor de la zapata, h (Mtrs) =	0,35	0,35	0,35	0,35	0,35	0,35	0,35	0,35	0,35		
Area de la Zapata de ancho B (M ²) =	0,45	0,67	0,88	1,08	1,29	1,48	1,67	1,86	2,04		
Peso Unitario del concreto, γ c (Ton/M ³) =	2,40	2,40	2,40	2,40	2,40	2,40	2,40	2,40	2,40		
Peso de la Zapata, Wz (Ton) =	0,38	0,56	0,74	0,91	1,08	1,25	1,39	1,59	1,65		
Peso Unitario húmedo del suelo, γ m (Ton/M ³) =	1,65	1,65	1,65	1,65	1,65	1,65	1,65	1,65	1,65		
Peso de los rellenos, Ws (Ton) =	0,48	0,71	0,94	1,16	1,38	1,59	1,80	2,00	2,19		
Presión Bruta, qb, (Ton/M ²) =	13,11	13,17	13,30	13,44	13,58	13,72	14,21	14,70	15,20		
Presión neta, qn, (Ton/M ²) =	11,46	11,52	11,65	11,79	11,93	12,07	12,56	13,05	13,55		
Ne =	8,0	8,04	8,14	8,33	8,43	8,43	8,53	8,64	8,74		
Capacidad portante del suelo, qu (Ton/M ²) =	8,40	8,40	8,40	8,40	8,40	8,40	8,40	8,40	8,40		
Cu, (Ton/M ²) =	4,20	4,20	4,20	4,20	4,20	4,20	4,20	4,20	4,20		
Capacidad Última neta, qn neto (Ton/M ²) =	33,60	33,77	34,17	34,58	35,00	35,42	35,84	36,27	36,71		
Factor de seguridad, Fs =	3,00	3,00	3,00	3,00	3,00	3,00	3,00	3,00	3,00		
Presión neta Admisible, qa adm. (Ton/M ²) =	11,20	11,26	11,39	11,53	11,67	11,81	11,95	12,09	12,24		
PARAMETROS DE COMPRESIBILIDAD SEGUN CH. E. WILLIAMS											
EU, (Ton/M ²) =	1400,00	1407,00	1421,88	1440,97	1458,26	1475,76	1493,47	1511,39	1529,53		
Mv, (Mv/Ton) =	0,00019	0,00019	0,000185	0,000183	0,000181	0,000179	0,000177	0,000174	0,000172		
CALCULO DE ASENTAMIENTOS											
A asentamiento Elástico, ΔHe (cm) =	0,42	0,52	0,59	0,66	0,72	0,77	0,82	0,86	0,90		
A asentamiento por consolidación, ΔHc (cm) =	0,08	0,09	0,10	0,11	0,12	0,13	0,14	0,14	0,15		
A asentamiento Total, ΔHt (cm) =	0,50	0,61	0,70	0,77	0,84	0,90	0,95	1,00	1,05		
CALCULO COEFICIENTE DE BALASTO ANALISIS ITERACION SUELO - ESTRUCTURA											
Deformaciones Elásticas inmediatas, Ke (Ton/M ²) =	2653,91	2183,18	1924,82	1752,70	1628,87	1535,27	1462,04	1401,31	1355,33		
Deformaciones Consolidación, Kc (Ton/M ²) =	2251,25	1853,34	1636,95	1493,21	1390,16	1312,56	1252,10	1203,86	1164,66		
Calculo Modulo de Rigidez Dinámico al Esfuerzo Cortante, G (Ton/m ²) =	5600,0	5628,0	5695,54	5763,88	5833,05	5903,05	5973,88	6045,57	6118,12		



GOBERNACIÓN DE RISARALDA
SENTIMIENTO DE TODOS!

DEPARTAMENTO DE RISARALDA
Secretaría de Infraestructura

PROCESO CONTRATACION
PRESUPUESTO

Versión: 9

Vigencia: 07-2011

REFORZAMIENTO ESTRUCTURAL INSTITUCION EDUCATIVA JESUS MARIA ORMAZA
PEREIRA (RISARALDA)
(04 DICIEMBRE 2011)

No	ITEM	Cubs	DESCRIPCION	UN	CANT	V. UNIT	V. TOTAL
I. PRELIMINARES Y DEMOLICIONES							40,340,857
1.1	ITE006		Demolición muro en saga, incluye revoque y/o enchape	M2	495.25	11,131	5,512,628
1.2	ITE014		Corte con disco muro ambos lados	M	860.00	6,518	4,301,880
1.3	ITE010		Demolición losa sobre terreno	M2	72.00	2,374	170,928
1.4	ITE965		Corte de baldosa existente	M	162.00	5,418	877,392
1.5	ITE011		Demolición viga estructural en concreto	M3	6.20	86,406	535,717
1.6	ITE009		Demolición manual de concreto ciclópeo	M3	9.14	166,165	1,517,917
1.7	ITE193		Corte con disco en concreto	M	186.00	4,652	865,272
1.8	ITE025		Excavación en tierra seca de 0 - 2 m, incluye cinta de señalización	M3	63.29	16,229	1,027,133
1.9	ITE063		Retiro de escombros	M3	96.82	18,673	1,807,967
1.10	ITE048		Lleno compactado con material del sitio	M3	41.14	17,685	727,632
1.11	ITE198		Demolición revoque y/o enchape	M2	1,854.75	4,768	8,843,448
1.12	ITE099		Desmante aparatos sanitarios, con recuperación de ellos	Un	8.00	13,490	107,920
1.13	ITE192		Desmante techo y estructura metálica	M2	1,173	11,974	14,045,023
II. CONCRETO							103,955,781
2.1	ITE105		Revoque estructural e=4cm	M3	94.00	260,019	24,441,786
2.2	ITE138		Columna en concreto de 3.000 psi sección < 1.601 cm2	M3	36.72	643,880	23,644,481
2.3	ITE140		Columna de amarre en concreto de 3.000 psi de 0,15 x 0,15 m, incluye refuerzo	M	42.00	40,218	1,689,156
2.4	ITE135		Zapatas en concreto de 3.000 psi	M3	19.50	472,556	9,215,551
2.5	ITE149		Viga en concreto de 3.000 psi	M3	43.66	690,296	30,140,049
2.6	ITE197		Pilote en concreto de 3.000 psi diametro 30cm	M3	7.42	527,559	3,915,550
2.7	ITE152		Viga cinta en concreto de 3.000 psi de 0,15 x 0,10 m, incluye refuerzo	M	256.20	26,332	6,746,258
2.8	ITE160		Placa piso en concreto de 3.000 psi e = 0,10 m	M2	72.00	39,376	2,835,072
2.9	ITE109		Solado en concreto de 1.500 psi	M3	3.60	368,855	1,327,878
ACERO Y ANCLAJES							92,255,857
3.1	ITE194		Malla electrosoldada ojo 0,2 x 0,2 m 6,0 m 2,35 m de 4 mm	Kg	2,820.00	5,142	14,500,440
3.2	ITE107		Acero Fy = 60.000 psi	Kg	20,343.99	3,851	74,275,909
3.3	ITE195		Anclaje hierro 3/8" - Perf. 1/2" 10-15cm	Un	180.00	11,575	2,063,500
3.4	ITE196		Anclaje hierro 5/8" - Perf. 3/4" 18-20cm	Un	72.00	19,389	1,396,008
MAMPOSTERIA, REVOQUE Y PINTURA							76,206,020
1.1	ITE215		Revoque muro incluye dilataciones y filos	M2	990.50	18,601	18,424,291
1.2	ITE209		Muro en ladrillo tolete en saga	M2	459.75	26,695	12,273,028
1.3	ITE300		Estuco y pintura muros	M2	3,048.60	13,838	42,186,527
1.4	ITE303		Pintura con esmalte	M2	286.00	11,616	3,322,176
PISOS							6,918,350
5.1	ITE224		Piso en baldosa de cemento de 25 x 25 cm	M2	50.00	40,341	2,017,050
5.2	ITE260		Piso en cerámica de 1ra. de 32 x 32 cm tipo Terranova trafico 4, incluye mortero de pega	M2	100.00	49,013	4,901,300
CUBIERTA Y CARPINTERIA							13,806,892
6.1	ITE447		Reinstalación puerta, suministro de marco en lámina, incluye resane, anticorrosivo, pintura y tope	Un	15.00	111,944	1,679,160
6.2	ITE309		Techo en teja ondulada de A. C.	M2	117.30	53,128	6,231,702
6.3	ITE418		Correa metálica de 7 - 8 m, incluye templetes, anticorrosivo y pintura	M	70.00	55,409	3,878,630
6.4	ITE374		Pintura con esmalte estructura metálica	M2	175.00	11,528	2,017,400



Ingenieros Civiles S.A.S
NIT 900 354 502 - 1

Ingeniería de Edificaciones, Estructuras, Estabilidad
Talleres, Contactos Hidráulicos y Asfálticos, Filtros, Anclajes y
Drenes, Construcciones e Interventorias

RESUMEN ENSAYOS DE LABORATORIO

PROYECTO: ADECUACION Y REMODELACION COLEGIO JESUS MARIA ORMAZA, CUBA, PEREIRA

FECHA: nov-11

SONDEO	MUESTRA			w	CLASIFICACION						RESISTENCIA			%	%	TABLA	T _u (g/cm ²)	T _{em} (g/cm ²)
	No.	TIPO	PROF. (m)		%	w _L	w _P	IP	U.S.C.	e o	P _u (kg/cm ²)	N, SPT	q _s SPT (kg/cm ²)					
2	1	SS	1,5	73,30	87,34	81,74	25,60	MH			6	0,75	0,75	100,0	67,8	olivo gris amarillo	0,847	1,64
	2	SS	3,5	78,30	95,40	55,73	39,67	MH			8	1,00	1,00	100,0	75,4	olivo gris amarillo	0,889	1,59
	3	SS	5,5	68,70	81,32	52,75	28,57	MH			14	1,75	1,37	100,0	68,20	olivo gris amarillo	0,978	1,65
4	1	SS	1,5	62,50	95,40	55,73	39,67	MH			9	1,13	1,23	100,0	67,80	olivo gris amarillo	0,922	1,61
	2	SS	3,5	70,80	81,32	52,75	28,57	MH			8	1,00	0,87	100,0	75,40	olivo gris amarillo	0,987	1,60
											10	1,25	1,43	100,0	68,20	olivo gris amarillo	0,960	1,64
Estratigrafía		PROF. (m)	RESUMEN CARACTERIZACIÓN POR ESTRATOS															
			W%	w _L	w _P	IP	U.S.C.	q _s SPT (kg/cm ²)	Cu (kg/cm ²)	PASA T # 4	PASA T # 200	ángulo fricción	K _o	K _a	K _p	T _u (g/cm ²)	T _{em} (g/cm ²)	
	limo	1,5	73,30	81,37	58,74	32,64	MH	0,84	0,42	100,00	67,80	22,6	0,82	0,44	2,25	0,935	1,63	
	limo	3,5	70,40	95,40	55,73	39,67	MH	1,19	0,50	100,00	75,40	23,1	0,61	0,44	2,39	0,936	1,593	
	limo	5,50	68,75	81,32	52,75	28,57	MH	1,05	0,78	100,00	68,20	25,0	0,58	0,41	2,46	0,909	1,645	

NOTA: EL VALOR DEL C_u SE CALCULO EMPLEANDO CORRELACIONES

TS: MUESTRA TIPO SHELBY

SS: MUESTRA TIPO TUBO PARTIDO (SPLIT SPOON)

REFORZAMIENTO ESTRUCTURAL INSTITUCION EDUCATIVA JESUS MARIA ORMAZA
 PEREIRA (RISARALDA)
 DICIEMBRE 2011)

No	ITEM	Cubs	DESCRIPCION	UN	CANT	V. UNIT	V. TOTAL
			TOTAL COSTO DIRECTO				333,483,756
			A.I.U (%)		30.00		100,045,127
			TOTAL				433,528,883



Clasificación	Petición ó Tutela		
Fecha de radicación:	22 de junio de 2017	Número de radicado:	28740
Tipo de documento:	DERECHOS DE PETICION	Fecha de oficio entrante:	
Número de oficio entrante:			
Persona natural o jurídica:	GABRIEL CANO RUIZ		
Descripción o asunto:	DERECHO DE PETICION	Tiempo de respuesta (días):	
Anexos físicos:		Descripción de anexos físicos:	2
Anexos digitales:			
Destino:	OPERADOR SAIA EDUCACION - Auxiliar Administrativo	Copia a:	-

