

No.	FECHA	MODIFICACIONES	ELABORÓ
0	D / M / A		
1			
2			
3			
4			

No.	PROYECTO
	FONADE

VERSIÓN	ESCALA
	1:100

CONTENIDO	
CENTRO DE ASOMENORES EN TURBACO MUROS NO ESTRUCTURALES AUDITORIO Y TALLERES	

MUNICIPIO	TURBACO
DEPARTAMENTO	BOLIVAR

PLANO
EST 57 de .
MAYO DE 2013

MUROS NO ESTRUCTURALES EN MAMPOSTERIA

1. CARACTERISTICAS DE LOS MATERIALES.

ESPECIFICACIONES:

$f_c = 210$ kg/cm². (3000 p.s.i.) Resistencia Ultima a la compresion del concreto.
 $f_{cr} = 105$ kg/cm². Resistencia Ultima a la compresion del mortero de relleno.
 $f_{cp} = 125$ kg/cm². Resistencia Ultima a la compresion del mortero de pega.
(valido para muros de fachada e interiores)
 $f_m = 82$ kg/cm². Resistencia Ultima a la compresion de la mamposteria de arcilla en fachada.

$f_y = 4200$ kg/cm². (60000 p.s.i.) para $\phi > 3/8"$ o varillas #3,4,5,6,7, etc.
 $f_y = 2400$ kg/cm². (34000 p.s.i.) para $\phi = 1/4"$.

- Las resistencias deben comprobarse mediante ensayos ejecutados de acuerdo con las Normas Colombianas de Diseño y Construcción Sismo-Resistente. (NSR - 10).
- Solo se necesita mortero de pega en las paredes laterales del bloque tanto horizontales como verticales a excepcion de las juntas de los bloques que se inyecten donde el mortero de pega debera cubrir todas las superficies.
- Toda celda reforzada debe llevar ventana de limpieza.
- El mortero de relleno lleva agregado grueso maximo 3/8".

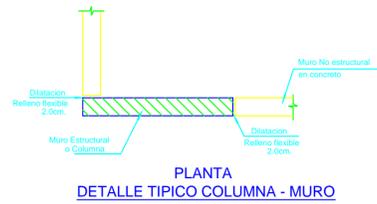
Nota:

El valor teorico de f_m se ha determinado considerando:
 $f_{cu} = 180$ K/cm Resistencia a la compresion de la unidad de mamposteria de arcilla para fachada medida sobre area neta.

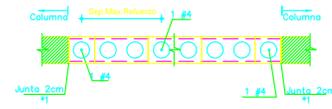
NOTA1 : PARA DISEÑO DE ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES SE REQUIERE MINIMO, GRADO DE DESEMPEÑO EXIGIDO : BUENO

El presente plano certifica que he realizado los diseños de los muros de mampostería no estructurales y que mi firma en el ítem de diseño de elementos no estructurales del formulario de radicación del proyecto en curaduría urbana y en este plano, avala mi responsabilidad en los diseños de los muros de mampostería no estructural única y exclusivamente.

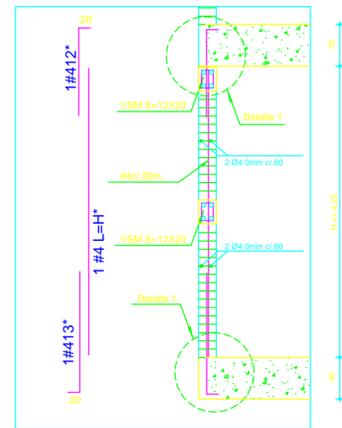
El diseño de los elementos no estructurales tales como los descritos en los literales a), b), c), d), e) y f) del artículo A.9.1.2 de la NSR-10, serán responsabilidad del profesional designado como Diseñador Responsable en cada caso particular, en los términos que lo contempla el artículo A.9.3 de la NSR-10



PLANTA
DETALLE TIPICO COLUMNA - MURO

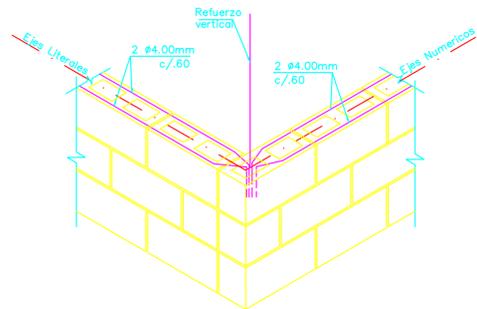


*1 : SELLAR JUNTA CON MATERIAL FLEXIBLE
PLANTA DE REFUERZO MUROS FACHADA
E INTERIORES -MUROS h<=4.25m.

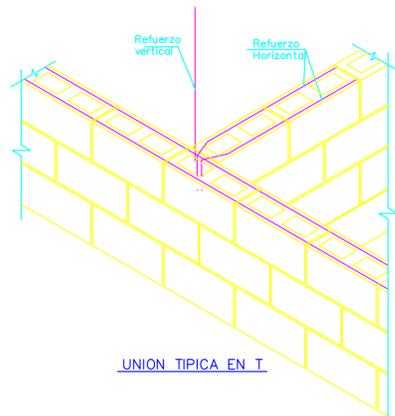


* EL REFUERZO VERTICAL #4 SE COLOCA EN LOS EXTREMOS DE CADA MURO Y CON SEPARACION MAXIMA DE .90m.

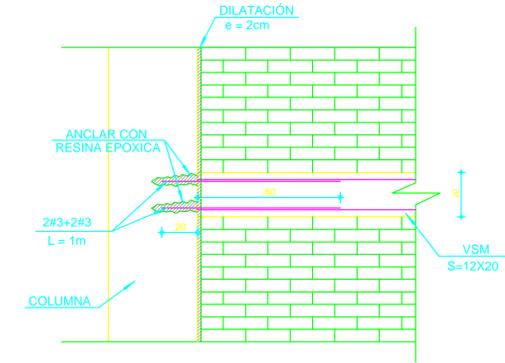
MUROS FACHADA E INTERIORES h<=4.25m.



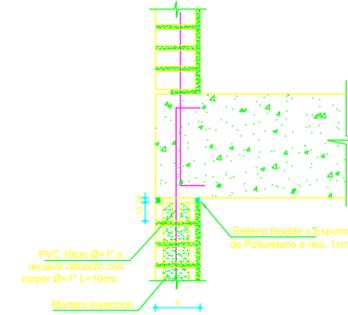
UNION TIPICA EN L



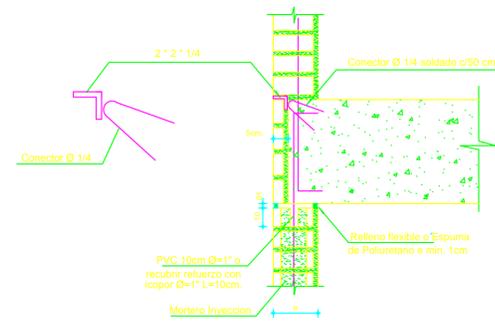
UNION TIPICA EN T



DETALLE ANCLAJE VIGAS VSM S=15X20
MUROS DE FACHADA E INTERIORES CON H > 3.0m



DETALLE 1



DETALLE 1
(CON ENCHAPE)

ESPECIFICACIONES

NOMENCLATURA REFUERZO	CANTIDAD VARILLAS	
	NUMERO VARILLAS	LONGITUD EN DECIMETROS
CONCRETO:		
$f_c =$	p.s.i.	3000
ACERO:		
$f_y = 60.000$ p.s.i.	$\phi \geq 3/8"$	
$f_y = 34.000$ p.s.i.	$\phi 1/4"$	

NOMENCLATURA REFUERZO	NUMERO VARILLAS	LONGITUD EN DECIMETROS
2	1/4	10
3	3/8	15
4	1/2	20
5	5/8	25
6	3/4	30
7	7/8	35
8	1	40