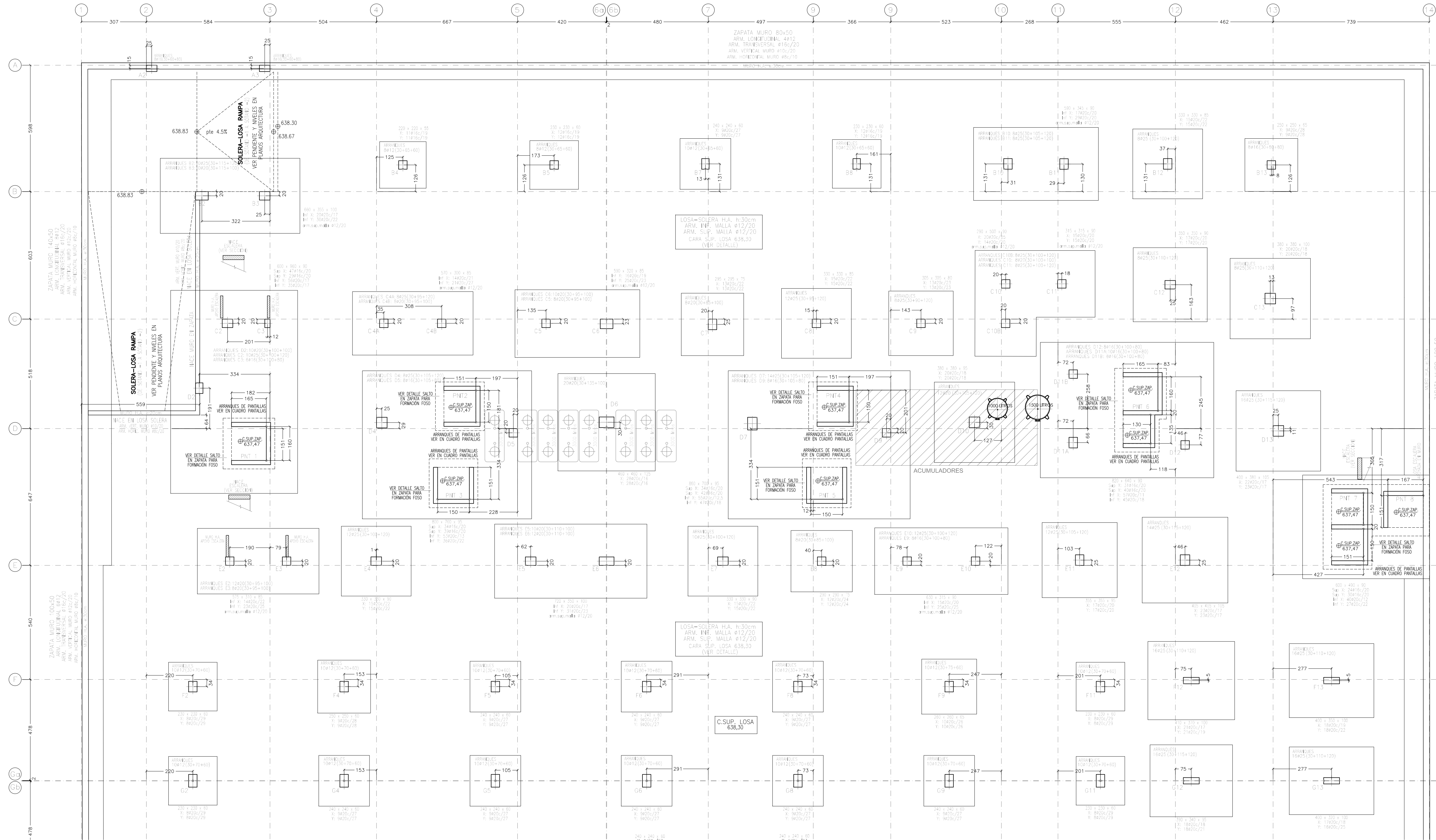


COTA CARA SUPERIOR LOSA-SOLERA -7,00 (638,30) (EXCEPTO DESNIVELES INDICADOS EN PLANTA)
COTA CARA SUPERIOR ZAPATAS -7,30 (638,00) (EXCEPTO FOSOS ASCENSORES -7,83 (637,47))
COTA 0,00=UTM +645,30 (CARA SUP. LOSA INTERIOR VIVIENDA EN PL. BAJA)

NOTA: SE REVISARÁN LAS COTAS-NIVELES DEFINIDOS EN PLANTA CON LOS REPRESENTADOS EN LOS PLANOS DE ARQUITECTURA. EN CASO DE CONTRADICCIÓN, CONSULTAR A DIRECCIÓN FACULTATIVA.

VER DETALLE DE SECCIONES DE MURO DE SÓTANO Y DE RAMPAS EN PLANO EST.02

VER DETALLE SOLUCIÓN PROPUESTA ESTABILIZACIÓN EN FASE EXCAVACIÓN EN PLANO EST.03



NOTAS:

- DATOS RELATIVOS A LA CIMENTACIÓN:
 - TENSION ADMISIBLE DEL TERRENO CONSIDERADA: 2.50 kg/cm² (SUSTRATO MOCENO COMPACTO, A.G.)
 - UNA VEZ REALIZADO EL VACADO DE LA EXCAVACIÓN Y ALCANZADO EN NIVEL DE DESPLANTE DE LA CIMENTACIÓN, DEBERÁ COMPROBARSE IN SITU MEDIANTE LA PRESENCIA DE UN TÉCNICO COMPETENTE EN GEOTECNIA, LA HIPÓTESIS DE TENSION ADMISIBLE CONSIDERADA PARA EL TERRENO EN EL DIMENSIONADO DE LA CIMENTACIÓN (2.50 kg/cm²).
 - EN CASO DE QUE EL VALOR DE LA TENSION ADMISIBLE CONSIDERADA EN PROYECTO SE MODIFIQUA, SE TRASLADARÁ A LA DIRECCIÓN FACULTATIVA PARA REESTUDIAR LA PROPUESTA PROYECTADA.
 - SE HA PROPUESTO UNA CIMENTACIÓN MEDIANTE ZAPATAS EMPOTRADAS EN EL SUSTRATO MOCENO COMPACTO (NIVEL GEOTECNICO II).
 - SI EL VALOR DE LAS AGUAS ANALIZADAS NO PRESENTA AGRESIVIDAD FRENTE A LOS ELEMENTOS ESTRUCTURALES QUE COMPOENEN LA CIMENTACIÓN.
 - SI EL DESPLANTE DE LA CIMENTACIÓN EN ALGUNA ZAPATA NO SE PRODUCE SOBRE EL SUSTRATO MOCENO COMPACTO, SE DEBERÁ EXCAVAR HASTA DICHO SUSTRATO, RELLENANDO POSTERIORMENTE CON POZOS DE HORMIGÓN EN MASA HM-15 O CICLOPEOS.
 - LA UBICACIÓN DE LOS COMPONENTES DE LA RED DE SANEAMIENTO SE ENCUENTRA EN LOS PLANOS DE INSTALACIÓN DE SANEAMIENTO.
- TODAS LAS MEDIDAS SERÁN VERIFICADAS EN OBRA.
- EL DRENAJE DEL TRASDÓS DEL MURO SE REALIZARÁ SEGÚN LA SOLUCIÓN DETALLADA EN LOS PLANOS DE ARQUITECTURA E INSTALACIONES.

-DATOS RELATIVOS A LA SUPRESIÓN GENERADA POR EL EMPUJE DEL AGUA:

- EL ESTUDIO GEOTECNICO ESTABLECE LA NECESIDAD DE PROYECTAR UNA COTA ARMADA QUE RESISTA LOS ESFUERZOS INDUCIDOS POR LA SUPRESIÓN DEL AGUA.
- DICH ESTUDIO ASIGNA AL NIVEL FREÁTICO LA COTA 840.840 BASE AL VALOR OBTENIDO EN EL SONDEO SE.
- DADO QUE EN LOS SONDEOS S1 Y S3 LA COTA DEL NIVEL FREÁTICO ESTÁ A UNA COTA MUY INFERIOR, COTAS 639.87 Y 638.85, EN FASE DE VACIO DE LA EXCAVACIÓN SE DEBERÁ CONCRETAR EL VALOR DEL NIVEL FREÁTICO ESTABLECIDO Y REVISAR LA PROPUESTA DEL PROYECTO PARA LA LOSA DEL SÓTANO -2 FRENTE AL EMPUJE GENERADO POR LA SUPRESIÓN DEL AGUA.
- EN PROYECTO LA LOSA SE HA DIMENSIONADO PARA UN VALOR DE EMPUJE DEL AGUA DE 198KN/M².
- DURANTE LA EJECUCIÓN DE LA ESTRUCTURA, Y HASTA QUE SE HAYA TERMINADO AL MENOS LA EJECUCIÓN DE LA LOSA DE PLANTA 1^a, SE REALIZARÁ EL BOMBEO DE AGUA PARA EVITAR LOS EMPUJES DEBIDOS AL NIVEL FREÁTICO.

CUADRO DE CARACTERÍSTICAS							CÓDIGO ESTRUCTURAL
		HORMIGÓN					
LOCALIZACION	TIPIFICACION	RESISTENCIA DE CALCULO	TIPO DE CEMENTO	MÍN. CEMENTO	MÁXIMA RELACION A/C	VALOR NOMINAL REQUERIMIENTOS	NIVEL DE CONTROL
CEMENTACION	HA-25/F20/XC2	16,6 Nmm ²	EN 197-1 CEM 142,5 N	275 kg/m ³	0,60	20+10 mm-Horm.Limp. 50 mm en resto	NORMAL
PILARES	HA-25/F20/XC1	16,6 Nmm ²	EN 197-1 CEM 142,5 N	275 kg/m ³	0,60	40 mm (RF-120) (a laje de la barra)	NORMAL
RESTO DE ESTRUCTURA	HA-25/F20/XC1	16,6 Nmm ²	EN 197-1 CEM 142,5 N	275 kg/m ³	0,60	20+10 mm	NORMAL
		ACERO					
LOCALIZACION	DESIGNACION	RESISTENCIA DE CALCULO	PRODUCTO CERTIFICADO			NIVEL DE CONTROL	COCIENTE Y _f
MALLAS- LOSAS Y FORJADOS	B 500 T	435 Nmm ²	DISTINTIVO DE CALIDAD O MARCADO CE			NORMAL	1.15
BARRAS- RESTO DE OBRA	B 500 S	435 Nmm ²	DISTINTIVO DE CALIDAD O MARCADO CE			NORMAL	1.15
EJECUCION							
CONTROL DE LA EJECUCION A NIVEL NORMAL							
OBSERVACIONES NIVEL DE DUREZDA: BAJO (40) EL CONTROL DE LA EJECUCION SE REALIZARA SEGUN EL CAPITULO II DEL CÓDIGO ESTRUCTURAL. EL SUMINISTRADOR DE ACERO GARANTIZARA LOS REQUISITOS TÉCNICOS ESTABLECIDOS EN LA LEY 3608/09 Y 11 EL REQUERIMIENTO DE ACERO SE DETERMINA ENTRE LOS DEFINIDOS EN ESTE CUADRO Y EL CUADRO 38-04-6							

BOMBEO DE AGUA CON NIVEL FREATICO:

DURANTE LA EJECUCIÓN DE LA ESTRUCTURA SE MANTENDRÁ EL DEPOSITO DE BOMBEO EXISTENTE CONECTADO CON EL EXTERIOR PARA BOMBLEAR EL AGUA Y ASÍ NO TENER EMPUJES DEBIDOS AL NIVEL FREÁTICO.

UNA VEZ TERMINADA LA ESTRUCTURA DE HORMIGÓN HASTA PLANTA PRIMERA, SE PODRÁ SELLAR EL DEPOSITO. EL EDIFICIO ESTÁ DISEÑADO PARA, A PARTIR DE ESTE MOMENTO, SOPORTAR EL EMPUSE DEL NIVEL FREÁTICO Y EL DEPOSITO DE BOMBEO SERVIRÍA ÚNICAMENTE PARA BOMBLEAR LAS AGUAS DE FILTRACIÓN.

UNIT 10 DE TRADE 10

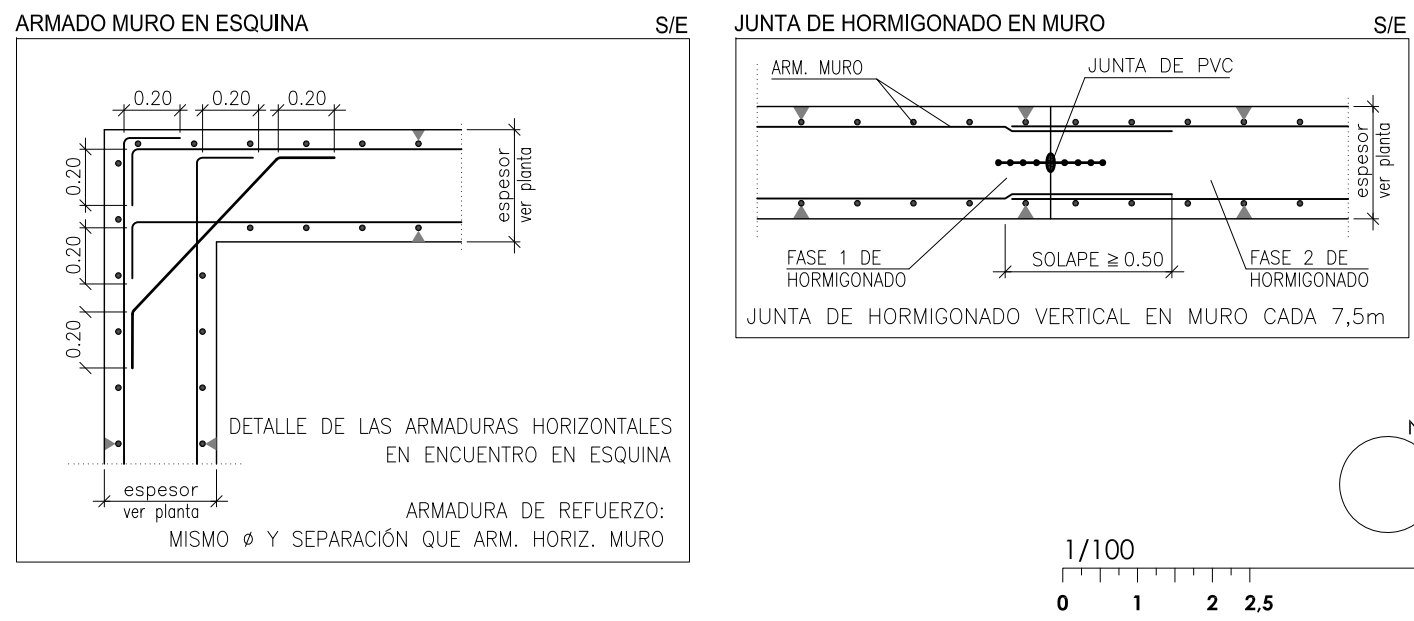
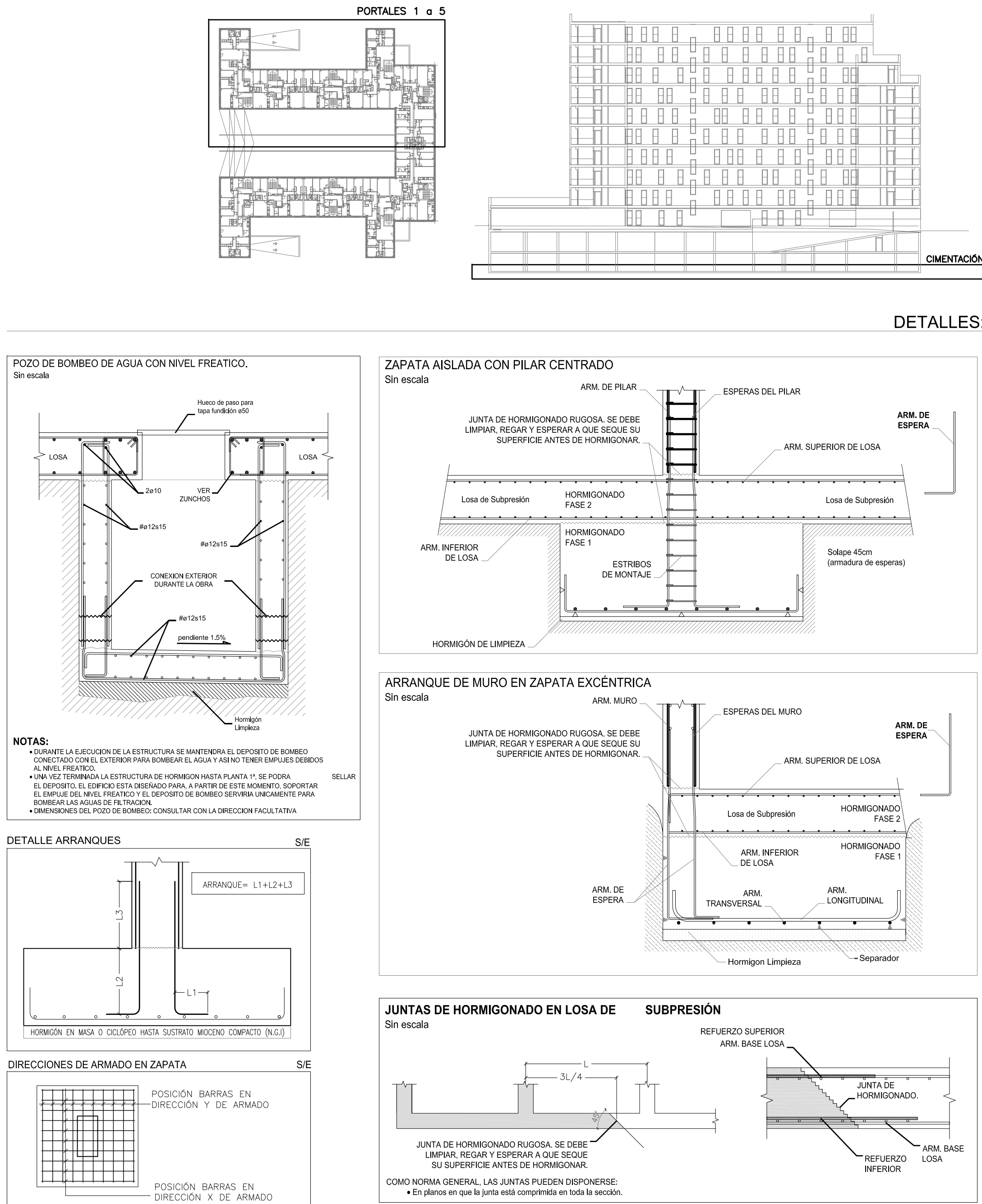
LA EMPRESA CONSTRUCTORA DEBERÁ PLANTEAR LAS FASES DE EJECUCIÓN DE LOS FORJADOS, TENIENDO EN CUENTA ENTRE OTROS LOS SIGUIENTES CONDICIONANTES:

- NO SE HORMIGONARÁN PASTILLAS MAYORES DE 25x25cm.
- LAS JUNTAS DE HORMIGONADO SE PLANTEARÁN A 3/4
- SE REALIZARÁN LAS JUNTAS CON MALLA DEPLOYE
- SE DEBERÁ ESPERAR UN MÍNIMO DE 3 DÍAS PARA HORMIGONAR PASTILLAS CONTIGUAS, O HACERLAS EN DAMERO.

LOGITUDES DE ANLAJE-SOLAPE				
TIPO DE HORMIGÓN HA=25				
DIAMETRO (mm)	ELEMENTOS HORIZONTALES		ELEMENTOS VERTICALES	
	LONG.ANLAJE (cm)	LONG.SOLAPE (cm)	LONG.ANLAJE (cm)	LONG.SOLAPE (cm)
6	25	40	15	30
8	30	55	20	40
10	40	65	25	45
12	45	80	30	55
16	60	105	40	75
20	85	155	60	110
25	135	240	95	170
32	220	390	155	280

*LAS ARMADURAS QUE LLEGAN A BORDOS SE ACABARÁN EN PATILLA
 *LOS SOLAPES DE ARMADURAS INFERIORES SE REALIZARÁN PROXIMOS A LOS PIRASER
 *LOS SOLAPES DE ARMADURAS SUPERIORES SE REALIZARÁN EN EL CENTRO DEL VANO
 *EL CRITERIO DE POSICIÓN EN ANLAJE Y SOLAPE SE INVIERTI EN LA COMENTACION

*NOTA: LAS LONGITUDES DE ANLAJE Y SOLAPE CORRESPONDEN A LA TABLA ADJUNTA A EXCEPCION DE INDICACIONES EN DETALLES DE PLANO



 SARA VELÁZQUEZ ARIZMENDI	 SILVIA MINGARRO CUARTERO
 GERMÁN VELÁZQUEZ ARTEAGA	 GERMÁN VELÁZQUEZ ARIZMENDI
 DANIEL DIEDRICH VALERO	

PLANO Nº	
EST-01-A	
PLANTA ESTRUCTURA Y DETALLES CIMENTACIÓN, PORTALES 1 a 5	
ESCALA 1:100	MARZO 2004
PROYECTO EJECUCIÓN	
EDIFICIO DE VIVIENDAS VPPA Y CONSUMO DE ENERGÍA CASI NULO PARCELA FR-63 -PAU 4-MOSTOLES 28938 MOSTOLES (COMUNIDAD DE MADRID)	
PROMOTOR	
AGENCIA DE VIVIENDA SOCIAL CONSEJERÍA DE VIVIENDA, TRANSPORTE E INFRAESTRUCTURAS COMUNIDAD DE MADRID	
UTE ESTUDIO DMDV ARQUITECTOS S.LP. VELAZQUEZ MINGARRO SLP Y PLENUM INGENIEROS SL	
ESTUDIO DMDV ARQUITECTOS S.L.P. DANIEL DEDRICK Y VALERO VELAZQUEZ MINGARRO S.L.P. GERMAN VELAZQUEZ ARIZUMENDI PLENUM INGENIEROS S.L. WABRANO MARTIN LECHUGA	
INGENIERO COLABORADOR EN CÁLCULO DE ESTRUCTURA: EDUARDO QOZCOBI ECHARREN	