TÍNH TOÁN TƯỜNG VÂY CHỊU UỐN THEO TIỆU CHUẨN BS EN 1992																								
I. Tính toán		Cấu kiện/ Member					Tính to	án tác độr	đất			Không tính toán tác động động đất												
1. Số liệu đầu vào/ Input parameters									DW1000 - MẶT CẮT 1-1					ake affect o	alculatio	on		Without earthquake affect calculation						
Các thông số						Thông số/ Parameters Ca					<b>số/</b> Facto													
Bê tông/ Concrete Cốt thép dọc/ Vertical rebar							Cốt thép ngang/ Transversal rebar					Lớp bảo	o vệ	d <sub>r-top</sub> =	75	$\alpha_{cc} =$	0.85	k <sub>1</sub> =	0.44		k <sub>2</sub> =	1.25		
	B30	<sup>r</sup> <sub>ck</sub> (MPa) =	24	CB500	<sub>)-V</sub> f <sub>yk</sub> (	MPa) =	500	CB300-	V		$f_y$ (MPa) =	295	Clear co	ver	$d_{r-bot} =$	75	$\alpha_{cw} =$	1	k <sub>3</sub> =	0.54		k <sub>4</sub> =	1.25	
		$f_{cd}$ (MPa) =	13.6		$f_{yd}$ (	MPa) =	435				$f_{ywd}$ (MPa) =	257					λ =	0.8				$\mu_{\text{max}}$ =	0.04	
		$E_b$ (MPa) =	32500		E <sub>s</sub> (	MPa) =	2E+05	Hệ số p	hân ph	ői	δ=	0.8	Hệ số a	n toàn	γ <sub>c</sub> =	1.5	η =	1				$\mu_{min}$ =	0.0013	
		ε <sub>cu2</sub> =	0.0035			$\varepsilon_{\rm s}$ =	0.002	Factor o	of the red	distribut	ed moment		Partial s	afety facto	$\gamma_S =$	1.15						$\rho_{\text{w,min}}$ =	0.0008	
(*)																								
2. Tính toán cốt thép dầm/ Spandrel reinforcement calculation																								
Thông số tính toán/ Design parameters									Tính to	án chịu ı	<b>uốn/</b> Flexural d	Tính toán chịu cắt/ Shear resistance design												
Vị trí	Tiết diện	Tổ hợp	Vị trí	Р	V2	M3	t <sub>s</sub>	h <sub>s</sub>	X <sub>lim</sub>	A <sub>s, req</sub>	A <sub>s, botri</sub>	Kiểm tra	$V_{Rd,c}$	$V_{Rd,max}$	(kN)	Kiểm tra	cotθ	A <sub>sw</sub> /s,req		Bố trí		A <sub>sw</sub> /s	Kiểm tra	
Location	tường	Load case	Loc	(kN)	(kN)	(kNm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm <sup>2</sup> )	(mm²)	Check	(kN)	θ=21.8°	θ=45°	Check		$(mm^2/m)$	ф	а	n	$(mm^2/m)$	Check	
0->-2,9	TD-1	ENVE	Mặt trong	37	198	470	1000	1000	266	1300	1570	ОК	256	2118	3071	Cấu tạo		784	12	200	3	1696	ОК	
0->-2,9	TD-1	ENVE	Mặt ngoài	37	198	136	1000	1000	266	1300	1570	ОК												
-2,9->-6,8	TD-2	ENVE	Mặt trong	108	272	806	1000	1000	266	2079	7720	ОК	278	2118	3071	Cấu tạo		784	12	200	3	1696	ОК	
-2,9->-6,8	TD-2	ENVE	Mặt ngoài	108	272	755	1000	1000	266	1943	4025	ОК												
-6,8->-11,8	TD-3	ENVE	Mặt trong	279	689	892	1000	1000	266	2310	7720	ОК	308	2118	3071	Tínhthép	2.5	1291	12	200	3	1696	ОК	
-6,8->-11,8	TD-3	ENVE	Mặt ngoài	279	689	859	1000	1000	266	2221	12055	ОК												
-11,8->-15,7	TD-4	ENVE	Mặt trong	438	557	1368	1000	1000	266	3629	11735	ОК	372	2118	3071	Tínhthép	2.5	1043	12	200	3	1696	ОК	
-11,8->-15,7	TD-4	ENVE	Mặt ngoài	438	557	168	1000	1000	266	1300	4025	ОК												
15,7->27,4	TD-5	ENVE	Mặt trong	422	226	1541	1000	1000	266	4126	8660	ОК	384	2118	3071	Cấu tạo		784	12	200	3	1696	ОК	
15,7->27,4	TD-5	ENVE	Mặt ngoài	422	226	32	1000	1000	266	1300	1570	ОК												
-27,4->-36	TD-6	ENVE	Mặt trong	115	229	303	1000	1000	266	1300	1570	ОК	266	2118	3071	Cấu tạo		784	12	200	3	1696	ОК	
-27,4->-36	TD-6	ENVE	Mặt ngoài	115	229	364	1000	1000	266	1300	3140	ОК												

TÍNH TOÁN TƯỜNG VÂY CHỊU UỐN THEO TIÊU CHUẨN BS EN 1992																										
I. Tính toán		Cấu kiện/ Member					Tính to	án tác độn	đất			Không tính toán tác động động đất														
1. Số liệu đầu vào/ Input parameters									DW1200 - MẶT CẮT 2-2					Earthquake affect calculation						Without earthquake affect calculation						
Các thông số						Thông số/ Parameters Ca					<b>số/</b> Facto	rs														
Bê tông/ Concrete Cốt thép dọc/ Vertical rebar							Cốt thép ngang/ Transversal rebar					Lớp bảo	o vệ	d <sub>r-top</sub> =	75	$\alpha_{cc} =$	0.85	k <sub>1</sub> =	0.44		k <sub>2</sub> =	1.25				
	B30	<sup>r</sup> <sub>ck</sub> (MPa) =	24	CB500	<sub>)-V</sub> f <sub>yk</sub> (	MPa) =	500	CB300-	V		$f_y$ (MPa) =	295	Clear co	ver	$d_{r-bot} =$	75	$\alpha_{cw} =$	1	k <sub>3</sub> =	0.54		k <sub>4</sub> =	1.25			
		$f_{cd}$ (MPa) =	13.6		$f_{yd}$ (	MPa) =	435				$f_{ywd}$ (MPa) =	257					λ =	0.8				$\mu_{\text{max}}$ =	0.04			
		$E_b$ (MPa) =	32500		E <sub>s</sub> (	MPa) =	2E+05	Hệ số p	hân ph	ői	δ=	0.8	Hệ số a	n toàn	γ <sub>c</sub> =	1.5	η =	1				$\mu_{min}$ =	0.0013			
		$\varepsilon_{cu2} =$	0.0035			$\varepsilon_{\rm s}$ =	0.002	Factor o	of the re	distribut	ed moment		Partial s	afety facto	$\gamma_S =$	1.15						$\rho_{\text{w,min}}$ =	0.0008			
(*)																										
2. Tính toán cốt thép dầm/ Spandrel reinforcement calculation																										
Thông số tính toán/ Design parameters									Tính to	án chịu ı	<b>uốn/</b> Flexural de	Tính to	án chịu cắ	resistance	design											
Vị trí	Tiết diện	Tổ hợp	Vị trí	Р	V2	M3	t <sub>s</sub>	h <sub>s</sub>	X <sub>lim</sub>	A <sub>s, req</sub>	A <sub>s, botri</sub>	Kiểm tra	$V_{Rd,c}$	$V_{Rd,max}$	(kN)	Kiểm tra	cotθ	A <sub>sw</sub> /s,req		Bố trí		A <sub>sw</sub> /s	Kiểm tra			
Location	tường	Load case	Loc	(kN)	(kN)	(kNm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm <sup>2</sup> )	(mm <sup>2</sup> )	Check	(kN)	θ=21.8°	θ=45°	Check		$(mm^2/m)$	ф	а	n	$(mm^2/m)$	Check			
0->-2,9	TD-1	ENVE	Mặt trong	48	306	792	1000	1200	324	1658	11500	ОК	295	2575	3734	Tínhthép	2.5	784	12	200	3	1696	ОК			
0->-2,9	TD-1	ENVE	Mặt ngoài	48	306	10	1000	1200	324	1560	1570	ОК														
-2,9->-5,8	TD-2	ENVE	Mặt trong	104	260	1425	1000	1200	324	3045	11500	ОК	343	2575	3734	Cấu tạo		784	12	200	3	1696	ОК			
-2,9->-5,8	TD-2	ENVE	Mặt ngoài	104	260	220	1000	1200	324	1560	3470	ОК														
-5,8->-11,7	TD-3	ENVE	Mặt trong	264	760	1675	1000	1200	324	3610	11500	ОК	381	2575	3734	Tínhthép	2.5	1170	12	200	3	1696	ОК			
-5,8->-11,7	TD-3	ENVE	Mặt ngoài	264	760	469	1000	1200	324	1560	9620	ОК														
-11,7->-17,5	TD-4	ENVE	Mặt trong	414	650	2359	1000	1200	324	5208	15750	ОК	444	2575	3734	Tínhthép	2.5	1001	12	200	3	1696	ОК			
-11,7->-17,5	TD-4	ENVE	Mặt ngoài	414	650	241	1000	1200	324	1560	3140	ОК														
17,5->25,3	TD-5	ENVE	Mặt trong	342	313	2360	1000	1200	324	5211	15750	ОК	436	2575	3734	Cấu tạo		784	12	200	3	1696	ОК			
17,5->25,3	TD-5	ENVE	Mặt ngoài	342	313	414	1000	1200	324	1560	3140	ОК														
-25,3->-36	TD-6	ENVE	Mặt trong	207	163	788	1000	1200	324	1650	3140	ОК	314	2575	3734	Cấu tạo		784	12	200	3	1696	ОК			
-25,3->-36	TD-6	ENVE	Mặt ngoài	207	163	426	1000	1200	324	1560	3140	ОК														

					TÍN	ін то	ÁN T	ΥÒΝ	G VÂ	Y CH	ịU UỐN T	HEO TI	ÊU CH	IUẨN B	S EN	1992								
I. Tính toán dầm nối vách/ Wall spandrel flexual design									Cấu kiện/ Member					án tác độn	g động	đất		Không tính toán tác động động đất						
1. Số liệu đầu vào/ Input parameters									DW1000 - MẶT CẮT 3-3					ake affect c	alculatio	on		Without earthquake affect calculation						
Các thông số về vật liệu/ Material's parameters														<b>ső/</b> Param	Các hệ	số/ Facto								
Bê tông/ Concrete Cốt thép dọc/ Vertical rebar						Cốt thể	Cốt thép ngang/ Transversal rebar					o vệ	d <sub>r-top</sub> =	75	α <sub>cc</sub> =	0.85	k <sub>1</sub> =	0.44		k <sub>2</sub> =	1.25			
	B30	<sup>c</sup> ck (MPa) =	24	CB500	<b>)₋∨</b> ƒ <sub>yk</sub> (	MPa) =	500	CB300-	V		$f_y$ (MPa) =	295	Clear co	ver	$d_{r-bot} =$	75	$\alpha_{cw} =$	1	k <sub>3</sub> =	0.54		k <sub>4</sub> =	1.25	
	j	$f_{cd}$ (MPa) =	13.6		$f_{yd}$ (	MPa) =	435				$f_{ywd}$ (MPa) =	257					λ =	0.8				$\mu_{\text{max}}$ =	0.04	
		$E_b$ (MPa) =	32500		E <sub>s</sub> (	MPa) =	2E+05	Hệ số p	hân ph	ối	δ=	0.8	Hệ số a	n toàn	γ <sub>C</sub> =	1.5	η =	1				$\mu_{min}$ =	0.0013	
		ε <sub>cu2</sub> =	0.0035			$\varepsilon_{\rm s}$ =	0.002	Factor o	of the red	distribut	ed moment		Partial s	afety facto	$\gamma_S =$	1.15						$\rho_{\text{w,min}} =$	0.0008	
(*)																								
2. Tính toán cốt thép dầm/ Spandrel reinforcement calculation																								
Thông số tính toán/ Design parameters									Tính to	án chịu (	<b>uốn/</b> Flexural de	esign	Tính to	án chịu cắ	<b>t/</b> Shear	resistance	design							
Vị trí	Tiết diện	Tổ hợp	Vị trí	Р	V2	M3	t <sub>s</sub>	h <sub>s</sub>	X <sub>lim</sub>	A <sub>s, req</sub>	A <sub>s, botri</sub>	Kiểm tra	$V_{Rd,c}$	V <sub>Rd,max</sub>	(kN)	Kiểm tra	cotθ	A <sub>sw</sub> /s,req		Bố trí		A <sub>sw</sub> /s	Kiểm tra	
Location	tường	Load case	Loc	(kN)	(kN)	(kNm)	(mm)	(mm)		(mm <sup>2</sup> )	(mm²)	Check	(kN)	θ=21.8°	θ=45°	Check		$(mm^2/m)$	ф	а	n	$(mm^2/m)$	Check	
0->-1	TD-1	ENVE	Mặt trong	10	217	172	1000	1000	266	1300	1570	ОК	253	2118	3071	Cấu tạo		784	12	200	3	1696	ОК	
0->-1	TD-1	ENVE	Mặt ngoài	10	217	151	1000	1000	266	1300	1570	ОК												
-1->-3	TD-2	ENVE	Mặt trong	38	227	531	1000	1000	266	1352	8040	ОК	257	2118	3071	Cấu tạo		784	12	200	3	1696	ОК	
-1->-3	TD-2	ENVE	Mặt ngoài	38	227	550	1000	1000	266	1402	14510	ОК												
-3->-10,8	TD-3	ENVE	Mặt trong	244	868	935	1000	1000	266	2427	12055	ОК	391	2118	3071	Tínhthép	2.5	1626	12	200	3	1696	ОК	
-3->-10,8	TD-3	ENVE	Mặt ngoài	244	868	1935	1000	1000	266	5296	14510	ОК												
-10,8->-22,5	TD-4	ENVE	Mặt trong	438	555	2050	1000	1000	266	5649	12055	ОК	422	2118	3071	Tínhthép	2.5	1040	12	200	3	1696	ОК	
-10,8->-22,5	TD-4	ENVE	Mặt ngoài	438	555	172	1000	1000	266	1300	4025	ОК												
-22,5->-30,3	TD-5	ENVE	Mặt trong	213	392	1434	1000	1000	266	3817	5595	ОК	350	2118	3071	Tínhthép	2.5	784	12	200	3	1696	ОК	
-22,5->-30,3	TD-5	ENVE	Mặt ngoài	213	392	1016	1000	1000	266	2647	4025	ОК												
-30,3->-36	TD-6	ENVE	Mặt trong	111	266	0	1000	1000	266	1300	1570	ОК	265	2118	3071	Tínhthép	2.5	784	12	200	3	1696	ОК	
-30,3->-36	TD-6	ENVE	Mặt ngoài	111	266	550	1000	1000	266	1402	2570	ОК												