

IDENTIFICAÇÃO DO DOCUMENTO											
CÓDIGO DOCUMENTO	CÓDIGO ML	DESIGNAÇÃO		VERSÃ	O ATUAL			REGISTO	DE VERSÕE	S	
T. J. S.		Título	Subtitulo	REV.	DATA	0	A	В	С	D	Е
TOMO II - VOLUME 1 - TROÇO 85° : S.SEBASTIÃO - A	MOREIRAS										
01 - ESTRUTURAS											
1. Projeto geotécnico de escavação e estruturas prov	isórias, incluind	o métodos construtivos associados									
PEÇAS ESCRITAS											
LVSSA MSA PE STR TUN 000 NC 087000 0		NOTA DE CÁLCULO CRITÉRIOS GERAIS DE PROJETO		0							
LVSSA MSA PE STR TUN T85 MD 087001 0		TÚNEL. MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA		0							
LVSSA MSA PE STR TUN T85 NC 087001 0		TÚNEL. NOTA DE CÁLCULO. SUPORTE PRIMÁRIO		0							
			,						'		
PEÇAS DESENHADAS											
LVSSA MSA PE STR TUN T85 DW 087000 0	133477	TÚNEL	85° TROÇO (PARCIAL): TERMINO SAO SEBASTIAO/ EST. CAMPOLIDE/AMOREIRAS - IMPLANTAÇÃO	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T85 DW 087001 0	133478	TÚNEL	85° TROÇO 1/3 - PLANTA E PERFIL LONGITUDINAL	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T85 DW 087002 0	133479	TÚNEL	85° TROÇO 2/3 - PLANTA E PERFIL LONGITUDINAL	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T85 DW 087003 0	133480	TÚNEL	85° TROÇO 3/3 - PLANTA E PERFIL LONGITUDINAL	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T85 DW 087004 0	133481	TÚNEL	TROÇOS 81, 82, 83, 84 E 85 SECÇÕES TIPO,	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T85 DW 087005 0	133482	TÚNEL	SUPORTE E REVESTIMENTO TROÇOS 81, 82, 83, 84 E 85 SECÇÃO TIPO D,	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T85 DW 087006 0	133483	TÚNEL	CAMBOTA TROÇOS 81, 82, 83, 84 E 85 SECÇÕES TIPO TV-B, TV-	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T85 DW 087901 0	133484	TÚNEL	C E TV-D, MÉTODO CONSTRUTIVO METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV-	0							
			B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1 METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV-								
LVSSA MSA PE STR TUN T85 DW 087902 0	133485	TÚNEL	B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1 METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV-	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T85 DW 087903 0	133486	TÚNEL	B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1 METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV-	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T85 DW 087904 0	133487	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO: SECÇÕES TIPO: TV- B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1 METODOLOGIA DE EXECUÇÃO: SECÇÕES TIPO: TV-	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T85 DW 087905 0	133488	TÚNEL	B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T85 DW 087906 0	133489	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV- B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T85 DW 087907 0	133490	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T85 DW 087908 0	133491	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T85 DW 087909 0	133492	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T85 DW 087910 0	133493	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T85 DW 087911 0	133494	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T85 DW 087912 0	133495	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T85 DW 087913 0	133496	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T85 DW 087914 0	133497	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
		l									
2. Projeto das estruturas definitivas incluindo método	s construtivos a	ssociados e impermeabilização									
PEÇAS ESCRITAS											
LVSSA MSA PE STR TUN T85 NC 087002 0		TÚNEL. NOTA DE CÁLCULO. REVESTIMENTO DEFINITIVO		0							
								1			1
PEÇAS DESENHADAS											
LVSSA MSA PE STR TUN T85 DW 087007 0	133498	TÚNEL	TROÇOS 81, 82, 83, 84 E 85 REVESTIMENTO	0							
			DEFINITIVO								
02 - SERVIÇOS AFETADOS											
1.Projeto de Desvio de Redes, Enterradas e em Super	fície										
	IICIE										
PEÇAS ESCRITAS		NEMODIA DECODITIVA E MICENIA MA									
LVSSA MSA PE SAF TUN T85 MD 057001 0		MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA		0							
PEÇAS DESENHADAS	I										
LVSSA MSA PE SAF LIN T85 DW 057001 0	133499	PLANTA GERAL MULTIREDES	REDES EXISTENTES - INTERFERÊNCIA	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T85 DW 057002 0	133500	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE SANEAMENTO	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T85 DW 057003 0	133501	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE ABASTECIMENTO DE ÁGUA	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T85 DW 057004 0	133502	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE GÁS	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T85 DW 057005 0	133503	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE TELECOMUNICAÇÕES	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T85 DW 057006 0	133504	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	SLAT	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T85 DW 057007 0	134981	SERVIÇOS AFETADOS	Baixa Tensão - Provisório	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T85 DW 057008 0	134982	SERVIÇOS AFETADOS	Baixa Tensão - Definitivo	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T85 DW 057009 0	134983	SERVIÇOS AFETADOS	Média Tensão - Provisório	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T85 DW 057010 0	134984	SERVIÇOS AFETADOS	Média Tensão - Definitivo	0							
	1	I								1	



IDENTIFICAÇÃO DO DOCUMENTO											
		DESIGNAÇÃO		VERSÃ	O ATUAL			REGISTO I	DE VERSÕES		
CÓDIGO DOCUMENTO	CÓDIGO ML	Título	Subtítulo	REV.	DATA	0	A	В	С	D	Е
LVSSA MSA PE SAF LIN T85 DW 057011 0	134985	SERVIÇOS AFETADOS	Iluminação Pública - Provisório	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T85 DW 057012 0	134986	SERVIÇOS AFETADOS	Iluminação Pública - Definitivo	0							
03 - FLUIDOS											
1. Projeto de Rede de incêndios											
PEÇAS ESCRITAS											
LVSSA MSA PE AGI TUN T85 MD 097001 0		PROJETO DE REDE DE INCÊNDIOS. TÚNEIS. T85	MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA	0							
	ļ					-					
PEÇAS DESENHADAS											
LVSSA MSA PE AGI TUN T85 DW 097001 0	133505	PROJETO DE REDE DE INCÊNDIOS. TÚNEIS. T85		0							
				ļ.							
04 - ENERGIA											
1. Projeto de Baixa Tensão											
PEÇAS ESCRITAS											
LVSSA MSA PE ENE TUN T85 MD 107002 0		BAIXA TENSÃO	MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA	0							
		1	1		1		1	1	1	1	
PEÇAS DESENHADAS											
LVSSA MSA PE ENE LIN T85 DW 101001 0	133506	T85	Iluminação, tomadas e alavanca de disparo	0							
LVSSA MSA PE ENE LIN T85 DW 101002 0	133507	T85	Iluminação, tomadas e alavanca de disparo	0							
									1		
05 - TELECOMUNICAÇÕES											
1. Projeto de Telecomunicações											
PEÇAS ESCRITAS											
LVSSA MSA PE TLM TUN T85 ME 117001 0		TELECOMUNICAÇÕES	MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA	0							
PEÇAS DESENHADAS											
LVSSA MSA PE TLM TUN T85 DW 117003 0	133508	TELECOMUNICAÇÕES	SISTEMA DE CIRCUITO INTERNO DE TELEVISÃO (CITV)	0							
LVSSA MSA PE TLM TUN T85 DW 117007 0	133509	TELECOMUNICAÇÕES	SISTEMA AUTOMÁTICO DE DETEÇÃO DE INCÊNDIO (SADI)	0							
LVSSA MSA PE TLM TUN T85 DW 117009 0	133510	TELECOMUNICAÇÕES	SISTEMA DE SUPERVISÃO DE INSTALAÇÕES TÉCNICAS (SSIT)	0							
LVSSA MSA PE TLM TUN T85 DW 117010 0	133511	TELECOMUNICAÇÕES	TELEFONES ML E SISTEMA DECT	0							
LVSSA MSA PE TLM TUN T85 DW 117012 0	133512	TELECOMUNICAÇÕES	TRAÇADO DE CALEIRAS E ESTEIRAS	0							
LVSSA MSA PE TLM TUN T85 DW 117013 0	133513	TELECOMUNICAÇÕES	CABO RADIANTE	0							
06 - SEGURANÇA CONTRA INCÊNDIOS											
Projeto de Segurança contra incêndios											
PEÇAS ESCRITAS	ı	I	T								
sem peças escritas na presente fase, será objeto de detalhameto complementar do PE				0							
PEÇAS DESENHADAS		INSTALAÇÃO DE DETEÇÃO AUTOMÁTICA DE MARANO MA TAMES			I						
LVSSA MSA PE SCI TUN T85 DW 197000 0	133514	INSTALAÇÃO DE DETEÇÃO AUTOMÁTICA DE INCÊNDIO NO TÚNEL E VIAS DE RESGUARDO INTERLIGAÇÃO DAS CENTRAIS SADI A INSTALAR EM TODAS AS		0							
LVSSA MSA PE SCI TUN T85 DW 197001 0	133515	INTERLIGAÇÃO DAS CENTRAIS SADI A INSTALAR EM TODAS AS ESTAÇÕES E PVS		0							
07 - OUTRAS ESPECIALIDADES											
1.Estudo de sobreposição de especialidades											
PEÇAS ESCRITAS											
sem peças escritas na presente fase, será objeto de detalhameto complementar do PE				0							
PEÇAS DESENHADAS											
sem peças desenhadas.											



			IDENTIFICAÇÃO DO DOCUMENTO								
CÓDIGO DOCUMENTO	CÓDIGO ML	DESIGNAÇ	ÇÃO	VERSÂ	ÓO ATUAL			REGISTO	DE VERSÕES	3	
CODIGO DOCUMENTO	CODIGO ML	Título	Subtítulo	REV.	DATA	0	A	В	С	D	Е
TOMO II - VOLUME 2 - TROÇO 84° : AMOREIRAS/ CAMP	POLIDE - CAMPO DE OUF	RIQUE									
01 - ESTRUTURAS											
1. Projeto geotécnico de escavação e estruturas provi	sórias, incluindo método	s construtivos associados									
PEÇAS ESCRITAS											
LVSSA MSA PE STR TUN T84 MD 087001 0		TÚNEL. MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA		0							
VSSA MSA PE STR TUN T84 NC 087001 0		TÚNEL. NOTA DE CÁLCULO. SUPORTE PRIMÁRIO		0							
PEÇAS DESENHADAS											
VSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087000 0	133516	TÚNEL	84° TROÇO: EST. CAMPOLIDE/AMOREIRAS/ EST. CAMPO DE OURIQUE - IMPLANTAÇÃO GERAL -	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087001 0	133517	TÚNEL	84° TROÇO 1/4 - PLANTA E PERFIL LONGITUDINAL	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087002 0	133518	TÚNEL	84° TROÇO 2/4 - PLANTA E PERFIL LONGITUDINAL	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087003 0	133519	TÚNEL	84° TROÇO 3/4 - PLANTA E PERFIL LONGITUDINAL	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087004 0	133520	TÚNEL	84° TROÇO 4/4 - PLANTA E PERFIL LONGITUDINAL	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087005 0	133521	TÚNEL	TROÇOS 81, 82, 83, 84 E 85 SECÇÕES TIPO, SUPORTE E REVESTIMENTO	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087006 0	133522	TÚNEL	TROÇOS 81, 82, 83, 84 E 85 SECÇÃO TIPO D, CAMBOTA	0							
VSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087007 0	133523	TÚNEL	TROÇOS 81, 82, 83, 84 E 85 SECÇÕES TIPO TV-B, TV- C E TV-D, MÉTODO CONSTRUTIVO	0							
VSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087900 0	133524	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV- B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087901 0	133525	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV- B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087902 0	133526	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV- B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087903 0	133527	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV- B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087904 0	133528	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV- B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087905 0	133529	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV- B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087906 0	133530	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087907 0	133531	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087908 0	133532	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087909 0	133533	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087910 0	133534	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087911 0	133535	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087912 0	133536	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087913 0	133537	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
	1			<u> </u>							
2. Projeto das estruturas definitivas incluindo métodos	s construtivos associado	s e impermeabilização									
PEÇAS ESCRITAS											
LVSSA MSA PE STR TUN T84 NC 087002 0		TÚNEL. NOTA DE CÁLCULO. REVESTIMENTO DEFINITIVO		0							T
	ı		l	1							
PEÇAS DESENHADAS											
VSSA MSA PE STR TUN T84 DW 087008 0	133538	TÚNEL	TROÇOS 81, 82, 83, 84 E 85 REVESTIMENTO DEFINITIVO	0							T
	l .	ı			1				1	1	



13/10/2024			IDENTIFICAÇÃO DO DOCUMENTO								
		DESIGNAÇÃ		VERSÃO	ATUAL			REGISTO I	DE VERSÕES		
CÓDIGO DOCUMENTO	CÓDIGO ML	Título	Subtítulo	REV.	DATA	0	A	В	С	D	E
02 - SERVIÇOS AFETADOS											
1.Projeto de Desvio de Redes, Enterradas e em Super	fície										
PEÇAS ESCRITAS											
LVSSA MSA PE SAF TUN T84 MD 057001 0		MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA		0							
		-					-				
PEÇAS DESENHADAS											
LVSSA MSA PE SAF LIN T84 DW 057001 0	133539	PLANTA GERAL MULTIREDES	REDES EXISTENTES - INTERFERÊNCIA	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T84 DW 057002 0	133540	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE SANEAMENTO (1+100/1+1750)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T84 DW 057003 0	133541	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE ABASTECIMENTO DE ÁGUA (1+100/1+1750)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T84 DW 057004 0	133542	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE GÁS (1+100/1+1750)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T84 DW 057005 0	133543	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE TELECOMUNICAÇÕES (1+100/1+1750)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T84 DW 057006 0	133544	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	SLAT (1+100/1+1750)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T84 DW 057007 0	133545	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE SANEAMENTO (0+600/1+300)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T84 DW 057008 0	133546	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE ABASTECIMENTO DE ÁGUA (0+600/1+300)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T84 DW 057009 0	133547	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE GÁS (0+600/1+300)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T84 DW 057010 0	133548	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE TELECOMUNICAÇÕES (0+600/1+300)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T84 DW 057011 0	133549	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	SLAT (0+600/1+300)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T84 DW 057012 0	134987	SERVIÇOS AFETADOS	Baixa Tensão - Provisório	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T84 DW 057013 0	134988	SERVIÇOS AFETADOS	Baixa Tensão - Definitivo	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T84 DW 057014 0	134989	SERVIÇOS AFETADOS	Média Tensão - Provisório	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T84 DW 057015 0	134990	SERVIÇOS AFETADOS	Média Tensão - Definitivo	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T84 DW 057016 0	134991	SERVIÇOS AFETADOS	Iluminação Pública - Provisório	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T84 DW 057017 0	134992	SERVIÇOS AFETADOS	Iluminação Pública - Definitivo	0							
PEÇAS ESCRITAS LVSSA MSA PE AGI TUN T84 MD 097001 0		PROJETO DE REDE DE INCÊNDIOS. TÚNEIS. T84	MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA	0							
PEÇAS DESENHADAS	1										
LVSSA MSA PE AGI TUN T84 DW 097001 0	133550	PROJETO DE REDE DE INCÊNDIOS. TÚNEIS. T84		0							
04 - ENERGIA											
1. Projeto de Baixa Tensão											
PEÇAS ESCRITAS	T	T	MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA				T T			T	
LVSSA MSA PE ENE TUN T84 MD 107002 0		BAIXA TENSÃO	MEMORIA DEGUNTIVA E GUSTIFICATIVA	0							
PEÇAS DESENHADAS			Iluminação, tomadas e alavanca de disparo								
LVSSA MSA PE ENE LIN T84 DW 101001 0	133551	T84	Iluminação, tomadas e alavanca de disparo	0							
LVSSA MSA PE ENE LIN T84 DW 101002 0	133552	T84	Iluminação, tomadas e alavanca de disparo	0							
LVSSA MSA PE ENE LIN T84 DW 101003 0	133553	T84	Iluminação, tomadas e alavanca de disparo	0							
LVSSA MSA PE ENE LIN T84 DW 101004 0	133554	T84		0							
05 - TELECOMUNICAÇÕES											
Projeto de Telecomunicações											
PEÇAS ESCRITAS											
LVSSA MSA PE TLM TUN T84 MD 117001 0		TELECOMUNICAÇÕES	MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA	0							
	!	1	1			1	1	1	1	1	1
PEÇAS DESENHADAS											
LVSSA MSA PE TLM TUN T84 DW 117003 0	133555	TELECOMUNICAÇÕES	SISTEMA DE CIRCUITO INTERNO DE TELEVISÃO (CITV)	0							
LVSSA MSA PE TLM TUN T84 DW 117007 0	133556	TELECOMUNICAÇÕES	SISTEMA AUTOMÁTICO DE DETEÇÃO DE INCÊNDIO (SADI)	0							
LVSSA MSA PE TLM TUN T84 DW 117009 0	133557	TELECOMUNICAÇÕES	SISTEMA DE SUPERVISÃO DE INSTALAÇÕES TÉCNICAS (SSIT)	0							
LVSSA MSA PE TLM TUN T84 DW 117010 0	133558	TELECOMUNICAÇÕES	TELEFONES ML E SISTEMA DECT	0							
LVSSA MSA PE TLM TUN T84 DW 117012 0	133559	TELECOMUNICAÇÕES	TRAÇADO DE CALEIRAS E ESTEIRAS	0							
LVSSA MSA PE TLM TUN T84 DW 117013 0	133560	TELECOMUNICAÇÕES	CABO RADIANTE	0							



PROJETO DE EXECUÇÃO (PE)

13/10/2024											
		II	DENTIFICAÇÃO DO DOCUMENTO								
CÓDIGO DOCUMENTO	CÓDIGO ML	DESIGNAÇÃO)	VERSÃ	O ATUAL			REGISTO	DE VERSÕES		
CODIGO DOCUMENTO	CODIGO WL	Título	Subtítulo	REV.	DATA	0	A	REGISTO DE VER	С	D	E
6 - SEGURANÇA CONTRA INCÊNDIOS											
Projeto de Segurança contra incêndios											
PEÇAS ESCRITAS											
sem peças escritas na presente fase, será objeto de detalhameto complementar do PE				0							
PEÇAS DESENHADAS											
.VSSA MSA PE SCI TUN T84 DW 197000 0	133561	INSTALAÇÃO DE DETEÇÃO AUTOMÁTICA DE INCÊNDIO NO TÚNEL E VIAS DE RESGUARDO		0							
LVSSA MSA PE SCI TUN T84 DW 197001 0	133562	INTERLIGAÇÃO DAS CENTRAIS SADI A INSTALAR EM TODAS AS ESTAÇÕES E PV'S		0							
07 - OUTRAS ESPECIALIDADES											
l.Estudo de sobreposição de especialidades											
PEÇAS ESCRITAS											
sem peças escritas na presente fase, será objeto de detalhameto complementar do PE											
PEÇAS DESENHADAS											
sem peças desenhadas.											



			IDENTIFICAÇÃO DO DOCUMENTO								
		DESIGNAÇÃ	io	VERSÃ	O ATUAL			REGISTO D	E VERSÕES		
CÓDIGO DOCUMENTO	CÓDIGO ML	Título	Subtítulo	REV.	DATA	0	A	В	С	D	Е
TOMO II - VOLUME 3 - TROÇO 83° : CAMPO DE OURIO	QUE - INFANTE SA	NTO									
01 - ESTRUTURAS											
Projeto geotécnico de escavação e estruturas provis	sórias, incluindo n	nétodos construtivos associados									
PEÇAS ESCRITAS											
LVSSA MSA PE STR TUN T83 MD 087001 0		TÚNEL. MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA		0							
LVSSA MSA PE STR TUN T83 NC 087001 0		TÚNEL. NOTA DE CÁLCULO. SUPORTE PRIMÁRIO		0							
PEÇAS DESENHADAS											
LVSSA MSA PE STR TUN T83 DW 087000 0	133563	TÚNEL	83° TROÇO: EST. CAMPO DE OURIQUE/ EST. INFANTE SANTO - IMPLANTAÇÃO GERAL - PLANTA E	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T83 DW 087001 0	133564	TÚNEL	83° TROÇO 1/3 - PLANTA E PERFIL LONGITUDINAL	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T83 DW 087002 0	133565	TÚNEL	83° TROÇO 2/3 - PLANTA E PERFIL LONGITUDINAL	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T83 DW 087003 0	133566	TÚNEL	83° TROÇO 3/3 - PLANTA E PERFIL LONGITUDINAL	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T83 DW 087004 0	133567	TÚNEL	TROÇOS 81, 82, 83, 84 E 85 SECÇÕES TIPO, SUPORTE E REVESTIMENTO	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T83 DW 087005 0	133568	TÚNEL	TROÇOS 81, 82, 83, 84 E 85 SECÇÃO TIPO D, CAMBOTA	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T83 DW 087006 0	133569	TÚNEL	TROÇOS 81, 82, 83, 84 E 85 SECÇÕES TIPO TV-B, TV- C E TV-D, MÉTODO CONSTRUTIVO	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T83 DW 087900 0	133570	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV- B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T83 DW 087901 0	133571	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV- B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1	0							
LVSSA MSA PE STR TUN 183 DW 08/901 0	133571	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV-	0							
LVSSA MSA PE STR TUN 183 DW 08/902 0	1335/2	TÚNEL	B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1 METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV-	0							
			B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1 METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV-	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T83 DW 087904 0	133574	TÚNEL	B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1 METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV-								
LVSSA MSA PE STR TUN T83 DW 087905 0	133575	TÚNEL	B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1 METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T83 DW 087906 0	133576	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T83 DW 087907 0	133577	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T83 DW 087908 0	133578	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T83 DW 087909 0	133579	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T83 DW 087910 0	133580	TÚNEL		0							
LVSSA MSA PE STR TUN T83 DW 087911 0	133581	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T83 DW 087912 0	133582	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T83 DW 087913 0	133583	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
2. Projeto das estruturas definitivas incluindo método	s construtivos ass	ociados e impermeabilização									
PEÇAS ESCRITAS											
LVSSA MSA PE STR TUN T83 NC 087002 0		TÚNEL. NOTA DE CÁLCULO. REVESTIMENTO DEFINITIVO		0							
PEÇAS DESENHADAS											
LVSSA MSA PE STR TUN T83 DW 087007 0	133584	TÚNEL	TROÇOS 81, 82, 83, 84 E 85 REVESTIMENTO DEFINITIVO	0							
	•	•	•								
02 - SERVIÇOS AFETADOS											
1.Projeto de Desvio de Redes, Enterradas e em Superl	ĭcie										
PEÇAS ESCRITAS											
LVSSA MSA PE SAF TUN T83 MD 057001 0		MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA		0							
		ı	1		1	1	1	1			
PEÇAS DESENHADAS											
LVSSA MSA PE SAF LIN T83 DW 057001 0	133585	PLANTA GERAL MULTIREDES	REDES EXISTENTES - INTERFERÊNCIA	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T83 DW 057002 0	133586	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE SANEAMENTO (2+000/2+500)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T83 DW 057003 0	133587	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE ABASTECIMENTO DE ÁGUA (2+000/2+500)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T83 DW 057004 0	133588	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE GÁS (2+000/2+500)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN 183 DW 057005 0	133589	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE TELECOMUNICAÇÕES (2+000/2+500)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN 183 DW 057006 0	133599	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	SLAT (2+000/2+500)	0							
			REDE DE SANEAMENTO (1+600/2+200)								
LVSSA MSA PE SAF LIN T83 DW 057007 0	133591	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE ABASTECIMENTO DE ÁGUA (1+600/2+200)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T83 DW 057008 0	133592	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE GÁS (1+600/2+200)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T83 DW 057009 0	133593	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE TELECOMUNICAÇÕES (1+600/2+200)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T83 DW 057010 0	133594	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO		0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T83 DW 057011 0	133595	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	SLAT (1+600/2+200)	0							



			IDENTIFICAÇÃO DO DOCUMENTO								
,	,	DESIGNAÇÃ	ÃO O	VERSÃ	O ATUAL			REGISTO D	E VERSÕES		
CÓDIGO DOCUMENTO	CÓDIGO ML	Título	Subtítulo	REV.	DATA	0	A	В	С	D	Е
LVSSA MSA PE SAF LIN T83 DW 057012 0	134993	SERVIÇOS AFETADOS	Baixa Tensão - Provisório	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T83 DW 057013 0	134994	SERVIÇOS AFETADOS	Baixa Tensão - Definitivo	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T83 DW 057014 0	134995	SERVIÇOS AFETADOS	Média Tensão - Provisório	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T83 DW 057015 0	134996	SERVIÇOS AFETADOS	Média Tensão - Definitivo	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T83 DW 057016 0	134997	SERVIÇOS AFETADOS	Iluminação Pública - Provisório	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN 183 DW 057017 0	134998	SERVIÇOS AFETADOS	Iluminação Pública - Definitivo	0							
LV35A MOA PE SAF LIN 103 DW 03/01/ 0	134990	SERVIÇOS AFETADOS	ilulililação Publica - Delililitivo	0							
03 - FLUIDOS											
1. Projeto de Rede de incêndios											
PEÇAS ESCRITAS	T	I									
LVSSA MSA PE AGI TUN T83 MD 097001 0		PROJETO DE REDE DE INCÊNDIOS. TÚNEIS. T83	MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA	0							
PEÇAS DESENHADAS	T								l		
LVSSA MSA PE AGI TUN T83 DW 097001 0	133596	PROJETO DE REDE DE INCÊNDIOS. TÚNEIS. T83		0							
04 - ENERGIA											
1. Projeto de Baixa Tensão											
PEÇAS ESCRITAS											
LVSSA MSA PE ENE TUN T83 MD 107002 0		BAIXA TENSÃO	MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA	0							
PEÇAS DESENHADAS											
LVSSA MSA PE ENE LIN T83 DW 101001 0	133597	Т83	Iluminação, tomadas e alavanca de disparo	0							
LVSSA MSA PE ENE LIN T83 DW 101002 0	133598	Т83	Iluminação, tomadas e alavanca de disparo	0							
LVSSA MSA PE ENE LIN T83 DW 101003 0	133599	T83	Iluminação, tomadas e alavanca de disparo	0							
	1										
05 - TELECOMUNICAÇÕES											
Projeto de Telecomunicações											
PEÇAS ESCRITAS											
LVSSA MSA PE TLM TUN T83 MD 117001 0		TELECOMUNICAÇÕES	MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA	0							
PEÇAS DESENHADAS											
	133600	T	SISTEMA DE CIRCUITO INTERNO DE TELEVISÃO								
LVSSA MSA PE TLM TUN T83 DW 117003 0		TELECOMUNICAÇÕES	(CITV) SISTEMA AUTOMÁTICO DE DETEÇÃO DE INCÊNDIO	0							
LVSSA MSA PE TLM TUN T83 DW 117007 0	133601	TELECOMUNICAÇÕES	(SADI)	0							
LVSSA MSA PE TLM TUN T83 DW 117009 0	133602	TELECOMUNICAÇÕES	SISTEMA DE SUPERVISÃO DE INSTALAÇÕES TÉCNICAS (SSIT)	0							
LVSSA MSA PE TLM TUN T83 DW 117010 0	133603	TELECOMUNICAÇÕES	TELEFONES ML E SISTEMA DECT	0							
LVSSA MSA PE TLM TUN T83 DW 117012 0	133604	TELECOMUNICAÇÕES	TRAÇADO DE CALEIRAS E ESTEIRAS	0							
LVSSA MSA PE TLM TUN T83 DW 117013 0	133605	TELECOMUNICAÇÕES	CABO RADIANTE	0							
06 - SEGURANÇA CONTRA INCÊNDIOS											
Projeto de Segurança contra incêndios											
PEÇAS ESCRITAS											
sem peças escritas na presente fase, será objeto de detalhameto complementar do PE				0							
PEÇAS DESENHADAS											
LVSSA MSA PE SCI TUN T83 DW 197000 0	133606	INSTALAÇÃO DE DETEÇÃO AUTOMÁTICA DE INCÊNDIO NO TÚNEL E VIAS DE RESGUARDO		0							
LVSSA MSA PE SCI TUN T83 DW 197001 0	133607	INTERLIGAÇÃO DAS CENTRAIS SADI A INSTALAR EM TODAS AS ESTAÇÕES E PV'S		0							
	1	1	ı	<u> </u>		<u> </u>	-	-	I.	-	
07 - OUTRAS ESPECIALIDADES											
1.Estudo de sobreposição de especialidades											
PEÇAS ESCRITAS											
sem peças escritas na presente fase, será objeto de detalhameto											
complementar do PE											
PEÇAS DESENHADAS											
sem peças desenhadas.											



			IDENTIFICAÇÃO DO DOCUMENTO								
	242122 111	DESIGNAÇÃ	io	VERSÃ	O ATUAL			REGISTO	DE VERSÕES		
CÓDIGO DOCUMENTO	CÓDIGO ML	Título	Subtítulo	REV.	DATA	0	A	В	С	D	E
TOMO II - VOLUME 4 - TROÇO 82° : INFANTE SANTO -	ALCÂNTARA										
01 - ESTRUTURAS											
Projeto geotécnico de escavação e estruturas provis	sórias, incluindo m	étodos construtivos associados									
PEÇAS ESCRITAS											
LVSSA MSA PE STR TUN T82 MD 087001 0		TÚNEL. MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA		0							
LVSSA MSA PE STR TUN T82 NC 087001 0		TÚNEL. NOTA DE CÁLCULO. SUPORTE PRIMÁRIO		0							
PEÇAS DESENHADAS											
LVSSA MSA PE STR TUN T82 DW 087000 0	133608	TÚNEL	82° TROÇO: EST. INFANTE SANTO/ EST. ALCÂNTARA - IMPLANTAÇÃO GERAL - PLANTA E PERFIL	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T82 DW 087001 0	133609	TÚNEL	82° TROÇO 1/3 - PLANTA E PERFIL LONGITUDINAL	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T82 DW 087002 0	133610	TÚNEL	82° TROÇO 2/3 - PLANTA E PERFIL LONGITUDINAL	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T82 DW 087003 0	133611	TÚNEL	82° TROÇO 3/3 - PLANTA E PERFIL LONGITUDINAL	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T82 DW 087004 0	133612	TÚNEL	TROÇOS 81, 82, 83, 84 E 85 SECÇÕES TIPO, SUPORTE E REVESTIMENTO	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T82 DW 087005 0	133613	TÚNEL	TROÇOS 81, 82, 83, 84 E 85 SECÇÃO TIPO D, CAMBOTA	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T82 DW 087006 0	133614	TÚNEL	TROÇOS 81, 82, 83, 84 E 85 SECÇÕES TIPO TV-B, TV-	0							
LVSSA MSA PE STR TUN 182 DW 087900 0	133615	TÚNEL	C E TV-D, MÉTODO CONSTRUTIVO METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV- B1 TV P11 TV P2 TV P21 TV C1	0							
LVSSA MSA PE STR TUN 182 DW 087900 0	133615	TÚNEL	B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1 METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV-	0							
			B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1 METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV-								
LVSSA MSA PE STR TUN T82 DW 087902 0	133617	TÚNEL	B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1 METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV-	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T82 DW 087903 0	133618	TÚNEL	B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1 METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV-	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T82 DW 087904 0	133619	TÚNEL	B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1 METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV-	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T82 DW 087905 0	133620	TÚNEL	B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1 METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T82 DW 087906 0	133621	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T82 DW 087907 0	133622	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T82 DW 087908 0	133623	TÚNEL		0							
LVSSA MSA PE STR TUN T82 DW 087909 0	133624	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T82 DW 087910 0	133625	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T82 DW 087911 0	133626	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T82 DW 087912 0	133627	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T82 DW 087913 0	133628	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
2. Projeto das estruturas definitivas incluindo métodos	construtivos asso	ciados e impermeabilização									
PEÇAS ESCRITAS											
LVSSA MSA PE STR TUN T82 NC 087002 0		TÚNEL. NOTA DE CÁLCULO. REVESTIMENTO DEFINITIVO		0							
		!	1		ı			1			
PEÇAS DESENHADAS											
LVSSA MSA PE STR TUN T82 DW 087007 0	133629	TÚNEL	TROÇOS 81, 82, 83, 84 E 85 REVESTIMENTO DEFINITIVO	0							
02 - SERVIÇOS AFETADOS											
1.Projeto de Desvio de Redes, Enterradas e em Superfi	ície										
PEÇAS ESCRITAS											
LVSSA MSA PE SAF TUN T82 MD 057001 0		MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA		0							
	<u> </u>	I	1	<u> </u>	1		1	1	1		1
PEÇAS DESENHADAS											
LVSSA MSA PE SAF LIN T82 DW 057001 0	133630	PLANTA GERAL MULTIREDES	REDES EXISTENTES - INTERFERÊNCIA	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T82 DW 057002 0	133631	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE SANEAMENTO (2+900/3+500)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T82 DW 057003 0	133632	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE ABASTECIMENTO DE ÁGUA (2+900/3+500)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T82 DW 057004 0	133633	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE GÁS (2+900/3+500)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN 182 DW 057004 0	133633	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE TELECOMUNICAÇÕES	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN 182 DW 057006 0	133634		SLAT (2+900/3+500)	0							
		PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE SANEAMENTO (2+500/3+000)								
LVSSA MSA PE SAF LIN T82 DW 057007 0	133636	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE ABASTECIMENTO DE ÁGUA (2+500/3+000)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T82 DW 057008 0	133637	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE GÁS (2+500/3+000)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T82 DW 057009 0	133638	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE TELECOMUNICAÇÕES (2+500/3+000)	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T82 DW 057010 0	133639	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO		0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T82 DW 057011 0	133640	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	SLAT (2+500/3+000)	0							



			IDENTIFICAÇÃO DO DOCUMENTO								
οόριοο ροομμεμέο	oánico III	DESIGNAÇÃ	lo o	VERSÂ	O ATUAL			REGISTO D	E VERSÕES		
CÓDIGO DOCUMENTO	CÓDIGO ML	Título	Subtítulo	REV.	DATA	0	А	В	С	D	Е
LVSSA MSA PE SAF LIN T82 DW 057012 0	134999	SERVIÇOS AFETADOS	Baixa Tensão - Provisório	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T82 DW 057013 0	135000	SERVIÇOS AFETADOS	Baixa Tensão - Definitivo	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T82 DW 057014 0	135001	SERVIÇOS AFETADOS	Média Tensão - Provisório	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T82 DW 057015 0	135002	SERVIÇOS AFETADOS	Média Tensão - Definitivo	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T82 DW 057016 0	135003	SERVIÇOS AFETADOS	Iluminação Pública - Provisório	0							
LVSSA MSA PE SAF LIN T82 DW 057017 0	135004	SERVIÇOS AFETADOS	Iluminação Pública - Definitivo	0							
ENGLISH ENGLISH OF THE STATE OF	100004	ozivijoo ni zinboo	mannageo i denda Delimbio	ľ							
03 - FLUIDOS											
Projeto de Rede de incêndios											
PEÇAS ESCRITAS	1	PROJETO DE REDE DE INCÊNDIOS. TÚNEIS. T82	MENÁDIA DECODITIVA E INCTIFICATIVA	0		l					
LVSSA MSA PE AGI TUN T82 MD 097001 0		PROJETO DE REDE DE INCENDIOS. TUNEIS. 162	MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA	U							
DEGLO DEGENULADA O											
PEÇAS DESENHADAS	T	PROJETO DE REPE DE MOĈINIOS TÚMBO TO				l					
LVSSA MSA PE AGI TUN T82 DW 097001 0	133641	PROJETO DE REDE DE INCÊNDIOS. TÚNEIS. T82		0							
AL ENERGIA											
04 - ENERGIA											
1. Projeto de Baixa Tensão											
PEÇAS ESCRITAS	I	1		ı		I					I
LVSSA MSA PE ENE TUN T82 MD 107002 0		BAIXA TENSÃO	MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA	0							
PEÇAS DESENHADAS	1	1									
LVSSA MSA PE ENE LIN T82 DW 101001 0	133642	T82	Iluminação, tomadas e alavanca de disparo	0							
LVSSA MSA PE ENE LIN T82 DW 101002 0	133643	T82	lluminação, tomadas e alavanca de disparo	0							
LVSSA MSA PE ENE LIN T82 DW 101003 0	133644	Т82	Iluminação, tomadas e alavanca de disparo	0							
05 - TELECOMUNICAÇÕES											
1. Projeto de Telecomunicações											
PEÇAS ESCRITAS											
LVSSA MSA PE TLM TUN T82 MD 117001 0		TELECOMUNICAÇÕES	MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA	0							
PEÇAS DESENHADAS											
LVSSA MSA PE TLM TUN T82 DW 117003 0	133645	TELECOMUNICAÇÕES	SISTEMA DE CIRCUITO INTERNO DE TELEVISÃO (CITV)	0							
LVSSA MSA PE TLM TUN T82 DW 117007 0	133646	TELECOMUNICAÇÕES	SISTEMA AUTOMÁTICO DE DETEÇÃO DE INCÊNDIO (SADI)	0							
LVSSA MSA PE TLM TUN T82 DW 117009 0	133647	TELECOMUNICAÇÕES	SISTEMA DE SUPERVISÃO DE INSTALAÇÕES TÉCNICAS (SSIT)	0							
LVSSA MSA PE TLM TUN T82 DW 117010 0	133648	TELECOMUNICAÇÕES	TELEFONES ML E SISTEMA DECT	0							
LVSSA MSA PE TLM TUN T82 DW 117012 0	133649	TELECOMUNICAÇÕES	TRAÇADO DE CALEIRAS E ESTEIRAS	0							
LVSSA MSA PE TLM TUN T82 DW 117013 0	133650	TELECOMUNICAÇÕES	CABO RADIANTE	0							
ETOOK MORPE TEM TON 102 DW 117013 0	133636	TEELOOMONOAÇOEO	OADO TADIANTE								
OC. CECUIDANCA CONTRA INCÉNIDIOS											
06 - SEGURANÇA CONTRA INCÊNDIOS											
Projeto de Segurança contra incêndios											
PEÇAS ESCRITAS sem peças escritas na presente fase, será objeto de detalhameto											
complementar do PE				0							
PEÇAS DESENHADAS		INCTAL ACÃO DE DETECÃO ALITOMÍTICA DE MOA									
LVSSA MSA PE SCI TUN T82 DW 197000 0	133651	INSTALAÇÃO DE DETEÇÃO AUTOMÁTICA DE INCÊNDIO NO TÚNEL E VIAS DE RESGUARDO		0							
LVSSA MSA PE SCI TUN T82 DW 197001 0	133652	INTERLIGAÇÃO DAS CENTRAIS SADI A INSTALAR EM TODAS AS ESTAÇÕES E PV'S		0							
07 - OUTRAS ESPECIALIDADES											
1.Estudo de sobreposição de especialidades											
PEÇAS ESCRITAS											
sem peças escritas na presente fase, será objeto de detalhameto complementar do PE											
				-		-					
PEÇAS DESENHADAS	_										
sem peças desenhadas.											
	1	1	1				1			1	



IDENTIFICAÇÃO DO DOCUMENTO											
CÓDIGO DOCUMENTO	CÓDIGO ML	DESIGNAÇ	ÃO	VERSÃ	O ATUAL			REGISTO I	DE VERSÕES		
CODIGO DOCUMENTO	CODIGO WL	Título	Subtítulo	REV.	DATA	0	А	В	С	D	Е
TOMO II - VOLUME 5 - TROÇO 81° : ALCÂNTARA - TÉ	RMINO										
01 - ESTRUTURAS											
Projeto geotécnico de escavação e estruturas provi	sórias, incluindo m	étodos construtivos associados									
PEÇAS ESCRITAS											
LVSSA MSA PE STR TUN T81 MD 087001 0		TÚNEL. MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA		0							
LVSSA MSA PE STR TUN T81 NC 087001 0		TÚNEL. NOTA DE CÁLCULO. SUPORTE PRIMÁRIO		0							
PEÇAS DESENHADAS											
LVSSA MSA PE STR TUN T81 DW 087000 0	133653	TÚNEL	81º TROÇO: EST. ALCÂNTARA/ TÉRMINO ALCÂNTARA - IMPLANTAÇÃO GERAL - PLANTA E	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T81 DW 087001 0	133654	TÚNEL	81° TROÇO 1/2 - PLANTA E PERFIL LONGITUDINAL	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T81 DW 087002 0	133655	TÚNEL	81º TROÇO 2/2 - PLANTA E PERFIL LONGITUDINAL	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T81 DW 087003 0	133656	TÚNEL	TROÇOS 81, 82, 83, 84 E 85 SECÇÕES TIPO, SUPORTE E REVESTIMENTO	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T81 DW 087004 0	133657	TÚNEL	TROÇOS 81, 82, 83, 84 E 85 SECÇÃO TIPO D, CAMBOTA	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T81 DW 087005 0	133658	TÚNEL	TROÇOS 81, 82, 83, 84 E 85 SECÇÕES TIPO TV-B, TV- C E TV-D, MÉTODO CONSTRUTIVO	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T81 DW 087900 0	133659	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV- B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T81 DW 087901 0	133660	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV- B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T81 DW 087902 0	133661	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV- B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T81 DW 087903 0	133662	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV-B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T81 DW 087904 0	133663	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV- B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T81 DW 087905 0	133664	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÕES TIPO: TV- B1, TV-B1*, TV-B2, TV-B2* e TV-C1	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T81 DW 087906 0	133665	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T81 DW 087907 0	133666	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T81 DW 087908 0	133667	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T81 DW 087909 0	133668	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T81 DW 087910 0	133669	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T81 DW 087911 0	133670	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T81 DW 087912 0	133671	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
LVSSA MSA PE STR TUN T81 DW 087913 0	133672	TÚNEL	METODOLOGIA DE EXECUÇÃO. SECÇÃO TIPO: TV-D	0							
	•			•							
2. Projeto das estruturas definitivas incluindo método:	s construtivos ass	ociados e impermeabilização									
PEÇAS ESCRITAS											
LVSSA MSA PE STR TUN T81 NC 087002 0		TÚNEL. NOTA DE CÁLCULO. REVESTIMENTO DEFINITIVO		0							
	•		•	•							
PEÇAS DESENHADAS											
LVSSA MSA PE STR TUN T81 DW 087006 0	133673	TÚNEL	TROÇOS 81, 82, 83, 84 E 85 REVESTIMENTO DEFINITIVO	0							
		•		•							
02 - SERVIÇOS AFETADOS											
1.Projeto de Desvio de Redes, Enterradas e em Superl	ície										
PEÇAS ESCRITAS											
LVSSA MSA PE SAF TUN T81 MD 057001 0		MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA		0							
	1	1					1	1	1		ı



IDENTIFICAÇÃO DO DOCUMENTO											
CÓDIGO DOCUMENTO	CÓDIGO ML	DESIGNAÇÃ	io	VERSÂ	O ATUAL			REGISTO [DE VERSÕES		
		Título	Subtítulo	REV.	DATA	0	A	В	С	D	Е
EÇAS DESENHADAS											
/SSA MSA PE SAF LIN T81 DW 057001 0	133674	PLANTA GERAL MULTIREDES	REDES EXISTENTES - INTERFERÊNCIA	0							
VSSA MSA PE SAF LIN T81 DW 057002 0	133675	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE TELECOMUNICAÇÕES	0							
VSSA MSA PE SAF LIN T81 DW 057003 0	133676	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE SANEAMENTO	0							
VSSA MSA PE SAF LIN T81 DW 057004 0	133677	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE ABASTECIMENTO DE ÁGUA	0							
VSSA MSA PE SAF LIN T81 DW 057005 0	133678	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	REDE DE GÁS	0							
VSSA MSA PE SAF LIN T81 DW 057006 0	133679	PROPOSTAS DE INTERVENÇÃO	SLAT	0							
VSSA MSA PE SAF LIN T81 DW 057007 0	135005	SERVIÇOS AFETADOS	Baixa Tensão - Provisório	0							
VSSA MSA PE SAF LIN T81 DW 057008 0	135006	SERVIÇOS AFETADOS	Baixa Tensão - Definitivo	0							
VSSA MSA PE SAF LIN T81 DW 057009 0	135007	SERVIÇOS AFETADOS	Média Tensão - Provisório	0							
VSSA MSA PE SAF LIN T81 DW 057010 0	135008	SERVIÇOS AFETADOS	Média Tensão - Definitivo	0							
VSSA MSA PE SAF LIN T81 DW 057011 0	135009	SERVIÇOS AFETADOS	Iluminação Pública - Provisório	0							
VSSA MSA PE SAF LIN T81 DW 057012 0	135010	SERVIÇOS AFETADOS	Iluminação Pública - Definitivo	0	-						
	I										
3 - FLUIDOS											
. Projeto de Rede de incêndios											
PEÇAS ESCRITAS											
.VSSA MSA PE AGI TUN T81 MD 097001 0		PROJETO DE REDE DE INCÊNDIOS. TÚNEIS. T81	MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA	0							
				_							
PEÇAS DESENHADAS											
		Decress of process and moderning structures and		Ι.		1					
VSSA MSA PE AGI TUN T81 DW 097001 0	133680	PROJETO DE REDE DE INCÊNDIOS. TÚNEIS. T81		0							
04 - ENERGIA											
I. Projeto de Baixa Tensão											
PEÇAS ESCRITAS	T					1					
LVSSA MSA PE ENE TUN T81 MD 107002 0		BAIXA TENSÃO	MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA	0							
PEÇAS DESENHADAS											
LVSSA MSA PE ENE LIN T81 DW 101001 0	133681	T81	lluminação, tomadas e alavanca de disparo	0							
VSSA MSA PE ENE LIN T81 DW 101002 0	133682	T81	lluminação, tomadas e alavanca de disparo	0							
	•										
D5 - TELECOMUNICAÇÕES											
I. Projeto de Telecomunicações											
PEÇAS ESCRITAS											
.VSSA MSA PE TLM TUN T81 MD 117001 0		TELECOMUNICAÇÕES	MEMÓRIA DESCRITIVA E JUSTIFICATIVA	0							
PEÇAS DESENHADAS											
VSSA MSA PE TLM TUN T81 DW 117003 0	133683	TELECOMUNICAÇÕES	SISTEMA DE CIRCUITO INTERNO DE TELEVISÃO (CITV)	0							
VSSA MSA PE TLM TUN T81 DW 117007 0	133684	TELECOMUNICAÇÕES	SISTEMA AUTOMÁTICO DE DETEÇÃO DE INCÊNDIO (SADI)	0							
VSSA MSA PE TLM TUN T81 DW 117009 0	133685	TELECOMUNICAÇÕES	SISTEMA DE SUPERVISÃO DE INSTALAÇÕES	0							
VSSA MSA PE TLM TUN T81 DW 117010 0	133686	TELECOMUNICAÇÕES	TÉCNICAS (SSIT) TELEFONES ML E SISTEMA DECT	0							
			TRAÇADO DE CALEIRAS E ESTEIRAS								
VSSA MSA PE TLM TUN T81 DW 117012 0	133687	TELECOMUNICAÇÕES	CADO DADIANTE	0							
VSSA MSA PE TLM TUN T81 DW 117013 0	133688	TELECOMUNICAÇÕES	CABO RADIANTE	0							
6 - MECÂNICAS											
. Projeto de ventilação principal, desemfumagem e s	istema de AVAC										
PEÇAS ESCRITAS											
em peças escritas na presente fase, será objeto de detalhameto omplementar do PE											
EÇAS DESENHADAS											
sem peças desenhadas na presente fase, será objeto de detalhameto											



IDENTIFICAÇÃO DO DOCUMENTO											
CÓDIGO DOCUMENTO	CÓDIGO ML	DESIGNAÇÃO)	VERSA	O ATUAL			REGISTO D	E VERSÕES		
CODIGO DOCUMENTO	CODIGO WIL	Título	Subtítulo	REV.	DATA	0	A	В	С	D	Е
07 - SEGURANÇA CONTRA INCÊNDIOS				•				'			
1. Projeto de Segurança contra incêndios											
PEÇAS ESCRITAS											
sem peças escritas na presente fase, será objeto de detalhameto complementar do PE				0							
PEÇAS DESENHADAS											
LVSSA MSA PE SCI TUN T81 DW 197000 0	133690	INSTALAÇÃO DE DETEÇÃO AUTOMÁTICA DE INCÊNDIO NO TÚNEL E VIAS DE RESGUARDO		0							
LVSSA MSA PE SCI TUN T81 DW 197001 0	133691	INTERLIGAÇÃO DAS CENTRAIS SADI A INSTALAR EM TODAS AS ESTAÇÕES E PVS		0							
08 - OUTRAS ESPECIALIDADES											
1.Estudo de sobreposição de especialidades											
PEÇAS ESCRITAS											
sem peças escritas na presente fase, será objeto de detalhameto complementar do PE											
PEÇAS DESENHADAS											
sem peças esritas. Sem entregáveis no anteprojeto											
	•										





METRO DE LISBOA

PROLONGAMENTO DA LINHA VERMELHA ENTRE SÃO SEBASTIÃO E ALCÂNTARA EMPREITADA DE CONCEÇÃO E CONSTRUÇÃO

PROJETO DE EXECUÇÃO



TOMO II VOLUME 4 – TÚNEL T82 MEMÓRIA DESCRITIVA

Documento SAP:	LVSSA MSA PE STR TUN T82 MD 087001 0

	Nome	Assinatura	Data
Elaborado	Francisco Bernardo José Alexandre		2024-10-13
Revisto	Sandra Ferreira		2024-10-13
Verificado	Rui Rodrigues		2024-10-13
Coordenador Projeto	Raúl Pistone		2024-10-13
Aprovado	Raúl Pistone		2024-10-13

Nome	Assinatura	Data







Índice

1	OBJETIVO E ÂMBITO	5
2	ELEMENTOS DE BASE	5
3	CONDICIONAMENTOS	5
3.1	Traçado	5
3.2	Geológicos e Geotécnicos	5
3.3	Desvios de Circulação	9
3.4	Ocupação de Superfície e de Subsolo	9
3.5	Interferências, Demolições de Edifícios, Soluções de Reforço de Edifícios e Contenç 10	ões
3.6	Implantação	10
3.7	Segurança	10
3.8	Arquitetónicos	11
3.9	Compatibilidade com as Outras Especialidades	11
3.10	Ambiente	11
4	REGULAMENTAÇÃO E BIBLIOGRAFIA DE BASE	12
5	MATERIAIS	14
5.1	Suporte primário	14
5.2	Estruturas Definitivas	15
6	CRITÉRIOS DE DIMENSIONAMENTO	18
6.1	Tempo de Vida Útil	18
6.2	Classificação da Obra de Acordo com a sua Importância	18
6.3	Classe de Inspeção	18
6.4	Classe de Fiabilidade	18
6.5	Classificação do Tipo de Terreno	19
6.6	Critérios de Estanqueidade em Estruturas Subterrâneas	19
6.6.1	Túneis	20





6.6.2	Requisitos legais de proteção de águas subterrâneas	20
7	DESCRIÇÃO DA SOLUÇÃO	21
7.1	Suporte primário	21
7.2	Revestimento definitivo	24
8	FASEAMENTO CONSTRUTIVO	25
9	PROJETO GEOTÉCNICO DO SUPORTE PRIMÁRIO	26
9.1	Metodologia de Cálculo	26
9.2	Verificação da segurança	28
10	PROJETO DE ESTRUTURAS DEFINITIVAS (JMA)	28
10.1	Metodologia de Cálculo	28
10.2	Ações	29
10.2.1	Ações Permanentes	29
10.2.2	Ações Variáveis	29
10.2.3	Ação Sísmica	30
10.2.4	Ações Acidentais	31
10.2.4	.1 Ação Acidental de Incêndio	31
10.2.5	Movimentos das Fundações	31
10.3	Combinações de Ações	31
10.3.1	Combinação de Ações para os Estados Limites Últimos (ELU)	31
10.3.1	.1 Combinações fundamentais:	31
10.3.1	.2 Combinações acidentais:	32
10.3.1	.3 Combinações Sísmicas:	32
10.3.2	Combinação de Ações para os Estados Limites de Serviço (ELS)	32
10.3.2	.1 Combinação rara de ações:	32
10.3.2	.2 Combinação frequente:	32
10.3.2	.3 Combinação quase permanente:	32
10.4	Critérios de Verificação da Segurança	33
10.4.1	Verificação da Segurança aos Estados Limites Últimos (ELU)	33



10.4.2	Verificação da Segurança aos Estados Limites de Utilização (ELS)	33
10.4.3	Verificação da Segurança relativamente à rotura por Levantamento Global	34
10.5	DISPOSIÇÕES CONSTRUTIVAS	34
10.5.1	Junta de contração	34
10.5.2	Estanqueidade	34
11	PLANO DE INSTRUMENTAÇÃO E OBSERVAÇÃO	34
11.1	Introdução	34
11.2	Grandezas a medir	36
11.3	Escavações Mineiras	36
11.4	Edificações	36
11.5	Frequência de leituras	37
11.6	Critérios de alerta e alarme, incluindo medidas de atuação/plano de contingência´	37
12	INTERFERÊNCIAS	39
12.1	Enquadramento	39
12.2 infraes	Estado do edificado, incluindo património, das infraestruturas enterradas e das truturas ferroviárias	40
12.2.1	Atividades realizadas	40
12.2.2	Edifícios	40
12.2.3	Infraestruturas enterradas	44
12.3	Medidas de mitigação	44
13	AVALIAÇÃO DE DANOS	44
14	REDE DE TERRAS	44







1 OBJETIVO E ÂMBITO

O presente documento diz respeito ao desenvolvimento, ao nível de **Projeto de Execução**, da **Memória Descritiva e Justificativa dos túneis**, no âmbito do Prolongamento da Linha Vermelha entre S. Sebastião e Alcântara, que é parte integrante do **Tomo II** – **Estruturas** do **Volume 4** – **Túnel T82**.

1.1 ELEMENTOS DE BASE

Com base nos elementos do Programa Preliminar do Prolongamento da Linha Vermelha entre S. Sebastião e Alcântara, realizado pelo Metropolitano de Lisboa, e do Anteprojeto fizeram-se as verificações necessárias bem como os acrescentos e ajustes considerados como pertinentes para otimização e desenvolvimento detalhado, das soluções técnicas e elementos de obra, bem como dos processos e faseamento construtivos associados.

Os documentos considerados como elementos de entrada associados à obra foram os seguintes:

- Procedimento Proc. n.º 125/2022–DLO/ML;
- Programa Preliminar, Tomo IV Estruturas, Volume 1 Túnel:
 - Memória Descritiva e Justificativa "LVSSA ML PP STR TUN 000 MD 087001 0";
 - Peças Desenhadas ("LVSSA ML PP STR TUN 000 DW 087000 A" a "LVSSA ML PP STR TUN T85 DW 087003 0");

2 CONDICIONAMENTOS

2.1 Traçado

A solução estrutural adotada e os processos e faseamento construtivos previstos encontram-se compatibilizados com o projeto do traçado da linha.

2.2 Geológicos e Geotécnicos

Nesta fase e de acordo com as condições conhecidas para terrenos com características semelhantes foram estabelecidas soluções de suporte que terão de ser confirmadas e/ou desenvolvidas nas próximas fases de projeto, em função da interpretação dos resultados dos trabalhos de prospeção já concluídos e das campanhas do Programa de prospeção complementar a implementar.

Os condicionamentos Geológicos e Geotécnicos, são descritos no Volume 6 do Tomo I – Estudo Geológico–Geotécnico. Os trabalhos de prospeção complementares são propostos no Programa de reconhecimento complementar (Geológico–geotécnico, hidrogeológico e ambiental).



JUSTIFICATIVA



Apresenta-se na Figura 1, a planta com a cartografia geológica do traçado e, na figura 2, o excerto do perfil geológico-geotécnico do local.

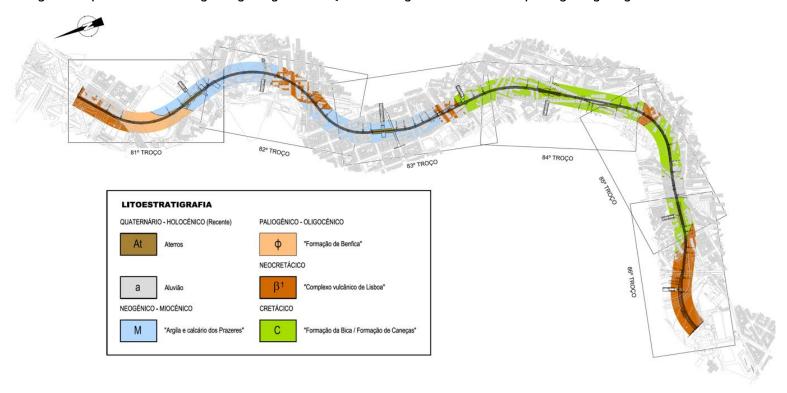


Figura 1 – Planta com traçado e cartografia geológica

LVSSA MSA PE STR TUN T82 MD 087001 0.DOCX PAG. 6/46





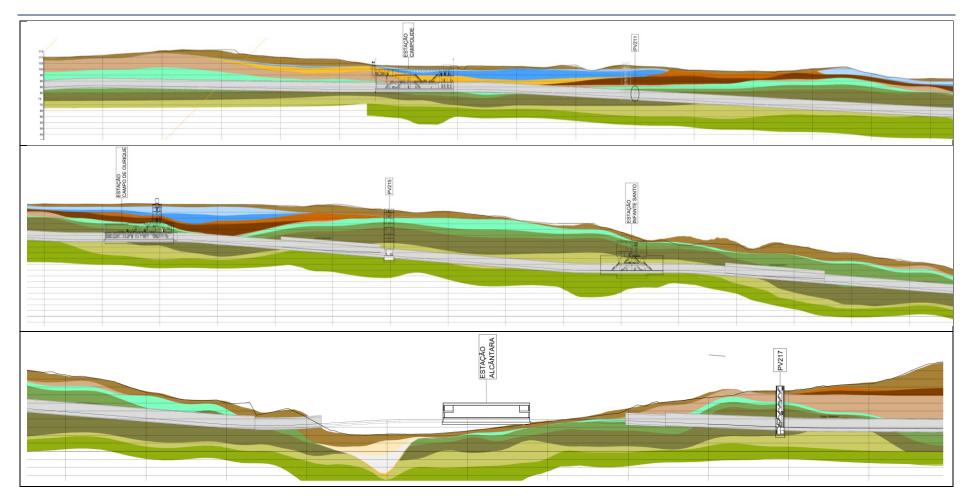


Figura 2 – Perfil longitudinal – Geologia / Geotecnia

LVSSA MSA PE STR TUN T82 MD 087001 0.DOCX PAG. 7/46



MEMÓRIA DESCRITIVA E



As unidades atravessadas, representadas em perfil, são as indicadas na Figura 3.



Figura 3 – Legenda das unidades representadas no Perfil longitudinal – Geologia / Geotecnia

Em planta as unidades representadas na cartografia geológica de superfície, são desde o início do traçado, o CVL- "Complexo Vulcânico de Lisboa" nos 200 m iniciais, passando a ocorrer a "Formação de Benfica" até à Estação das Amoreiras-Campolide, que já se desenvolve sob a "Formação dos Prazeres", cuja ocorrência em superfície se estende até próximo do km 1+900, sendo interrompida por afloramento do CVL, sensivelmente entre os pk 1+050 e 1+300. Após pequeno afloramento do CVL, o traçado desenvolve-se sob terrenos cretácicos das formações da Bica e de Caneças, entre os pk 2+075 e 3+650, sendo apenas interrompido por mancha de CVL ao pk 3+000 e pelos aluviões do Vale de Alcântara ao pk 3+400.

Relativamente à presença de água subterrânea, consideram-se ao longo do traçado as seguintes posições para o nível de água:

Início do traçado até à estação das Amoreiras (**pk 0+550**), existência de aquífero Cretácico à cota +80,00 m

No troço envolvente à estação das Amoreiras (**pk's 0+550 a 0+750**), devido à presença de níveis de água suspensos nas unidades (CVL+ ϕ +M), considera-se o nível de água à cota +85,00 m;

Do **pk 0+750 a 1+200,** nível de água à cota +75,00 m;

Do **pk 1+200 a 1+750,** nível de água em variação entre as cotas +75,00 m e +45,00 m; Do **pk 1+750 a pk 2+600,** nível de água em variação entre as cotas +70,00 m e +40,00 m;

Do **pk 2+600 a 3+150**, nível de água em variação entre as cotas +40,00 m e +2,50 m; Na proximidade do vale de Alcântara e na presença de aluvião, entre os **pk's a 3+150 a 3+600**, nível de água à cota +2,50 m (Nota: Praia mar corrente à cota +1,62 m);

Do **pk 3+600 ao 4+097,** nível de água em variação entre as cotas +2,50 m e +15,00 m.

Os níveis de água anteriores são indicados sem prejuízo da possível existência local de níveis de água suspensos.

Da análise desenvolvida às condições geológico-geotécnicas na zona da obra, resultam os parâmetros geotécnicos resumidos na tabela seguinte:

Tabela 1 – Valores caraterísticos dos parâmetros a adotar na presente fase do estudo para as várias formações ocorrentes





Unidade¤	γ [⊷] (kN/m³)	γ₅at [←] (<u>kN</u> /m³)	c _u ↩ (kPa)	E _u ← (MPa)	c'⊬ (kPa)≀	ø'⊹ (º)¤	E'⊹ (MPa)¤	K₀¤	k↩ (m/s)¤	v ¤	σ· (MPa)← [rocha]	Irochal
ATERRO, ·Att	18∞	20∞	82		0∞	28∞	10∞	0,5¤	10 ⁻⁵ ∞	0,35∞		32
ALUVIÃO, ∙a(ar)¤	19∞	21¤	123	12	0∞	34∞	50¤	0,5¤	10 ⁻⁵ ∞	0,30¤		13
ALUVIÃO, a(ag)∞	17¤	19¤	20∞	20¤	0¤	25¤	10∞	0,5¤	10 ⁻⁸ ∞	0,46∞		52
ALUVIÃO, ·a(cg)∞	20∞	22∞	122	12	0∞	35¤	75¤	0,5¤	10 ⁻⁴ 12	0,30¤	12	52
MIOCÉNICO,· M(ag)a·NSPT·>·50	22∞	23¤	350∞	100∞	10∞	33∞	60¤	1,0∞	10 ⁻⁸ ∞	0,33¤		¤
MIOCÉNICO, M(ag)b-NSPT·<·50	21∞	22∞	180∞	40∞	5∞	28¤	20∞	1,0∞	10 ⁻⁸ 12	0,38¤		¤
MIOCÉNICO·M(cal)	24∞	24∞	82		100¤	34∞	400¤	0,8¤	10 ⁻⁵ ¤	0,25¤		
OLIGOCÉNICO,-Φ•	20¤	22∞	400∞	150¤	25∞	30¤	75¤	1,2∞	10 ⁻⁷ ¤	0,30∞	121	121
BASALTO,°∙β¤	26∞	26∞	123		200≖	40∞	2000¤	0,8¤	10 ⁻⁷ ¤	0,26¤	20∞	12¤
BASALTO, βw5;w4/5	21¤	23∞	121	¤	50¤	35∞	250∞	0,7∞	10 ⁻⁶ 12	0,28∞		32
TUFOS, τ¤	20¤	21¤	122	12	60¤	35∞	120∞	1,0∞	10 ⁻⁷ ¤	0,27¤	12	
CALCÁRIO, Cc1a	23∞	23∞	12	12	50¤	32¤	60¤	0,8¤	10 ⁻⁷ ¤	0,23¤		
CALCÁRIO, Cc1bo	24∞	24∞	122	12	90¤	38¤	325¤	0,8¤	10 ⁻⁷ ¤	0,21¤	9∞	3∞
CALCÁRIO, Cc1co	25∞	25∞	12	12	300¤	42¤	4000∞	0,8¤	10 ⁻⁶ ∞	0,21¤	50∞	27,5∞
CALCÁRIO, Cc1d	24∞	24¤	122		120¤	40∞	1250∞	0,8¤	10 ⁻⁷ ¤	0,21¤	12¤	6¤
CALCÁRIO·DE· CANEÇAS¤	23∞	23¤	12	12	80¤	35¤	400¤	0,8¤	10 ⁻⁷ ¤	0,25∞	5¤	1,5¤

2.3 Desvios de Circulação

Ao longo da duração da obra os estaleiros e áreas reservadas junto à zona a realizar a céu aberto, que interfiram com a circulação existente, serão demarcadas como áreas temporárias de ocupação com os consequentes desvios de trânsito.

Os estaleiros são objeto de projeto autónomo, apresentado no Tomo I – Geral, Volume 9 – Estaleiros.

2.4 Ocupação de Superfície e de Subsolo

A execução a céu aberto de parte dos acessos da estação e do arranque do poço vertical interfere com as redes de infraestruturas existentes no subsolo. As infraestruturas serão objeto de desvios provisórios/definitivos ou eventual suspensão, de modo a compatibilizar-se com o faseamento construtivo proposto.





Os serviços afetados são objeto de projeto autónomo, apresentado no Volume 2 – Serviços Afetados, do presente Volume.

2.5 Interferências, Demolições de Edifícios, Soluções de Reforço de Edifícios e Contenções

As interferências resultantes da construção do túnel, necessidade de demolições, reforço de edifícios e contenções, encontram-se retratadas no Tomo I Geral, Volume 17 – Interferências ao Longo da Linha.

2.6 Implantação

A implantação da obra foi analisada por forma a respeita o traçado, os elementos emergentes definidos no Programa Preliminar e evitar desvios de circulação e minimizar as interferências com os edifícios existentes.

2.7 Segurança

A atividade de prevenção de riscos profissionais tem uma matriz de referência baseada num conjunto de princípios gerais de prevenção:

- 1. Evitar os riscos;
- 2. Avaliar os riscos que não possam ser evitados;
- 3. Combater os riscos na origem;
- 4. Adaptar o trabalho ao trabalhador;
- 5. Ter em conta o estado de evolução técnica;
- 6. Substituir o que é perigoso pelo que é isento de perigo ou menos perigoso;
- 7. Planificar a prevenção;
- 8. Dar prioridade à prevenção coletiva em relação à individual;
- 9. Dar formação e instruções adequadas aos trabalhadores.

Estes princípios devem nortear a ação de todos os intervenientes durante todo o processo de construção. Apresenta-se nas peças desenhadas, subscrevendo as orientações do Dono de Obra apresentadas no Programa Preliminar, desenho de notas gerais com uma lista não exaustiva de atividades que envolvem riscos especiais para a segurança e saúde dos trabalhadores decorrentes da execução do projeto e as ações para a prevenção de riscos associados à realização dos trabalhos.

Será da responsabilidade da Entidade Executante desenvolver o Plano de Segurança e Saúde, conforme indicado no Caderno de Encargos, e garantir a sua implementação na fase de execução da obra.







2.8 Arquitetónicos

O presente estudo procura atingir as soluções técnicas mais adequadas e que estão compatibilizadas com o Projeto de Arquitetura das estações.

2.9 Compatibilidade com as Outras Especialidades

O presente projeto está compatibilizado com todas as restantes especialidades, nomeadamente:

- Via Férrea Projeto de definição dos eixos da Via;
- Via Férrea Projeto de Instalação ad Via;
- Via Férrea Drenagem de Via;
- Sistemas Energia;
- Sistemas Telecomunicações;
- Sistemas Mecânica;
- Fluídos Redes de águas;
- Fluídos Redes de drenagem;
- Fluídos Coluna seca.

2.10 Ambiente

O projeto do "Prolongamento da Linha Vermelha entre S. Sebastião e Alcântara" está sujeito a Avaliação de Impacte Ambiental, tendo sido desenvolvido um Estudo de Impacte Ambiental e emitida uma Declaração de Impacte Ambiental (DIA) que determina uma **Decisão Favorável Condicionada** ao cumprimento dos termos e condições expressas na DIA (processo de AIA n.º 3462), na qual se identificam as medidas de minimização gerais a implementar em fase de construção, a serem complementadas em fase do Projeto de Execução com a realização do Relatório de Conformidade Ambiental com o Projeto de Execução (RECAPE).

No desenvolvimento do presente fase foram consideradas as seguintes medidas:

- Cumprimento das áreas mínimas de intervenção, necessárias à realização dos trabalhos, apresentadas no Programa Preliminar do M.L.;
- Consideração das medidas e recomendações constantes da DIA (processo de AIA n.º 3462);
- Consulta dos elementos patenteados a concurso referentes à identificação de todas as interferências ao longo do traçado e ao levantamento dos respetivos cadastros para análise nas fases seguintes de projeto. Nesta fase realizou-se uma análise de risco aos edifícios interferidos seguindo a metodologia de avaliação de danos nos edifícios devido a escavações profundas e de túneis patenteada pelo M.L.;
- Adoção de faseamentos construtivos que promovam a realização dos trabalhos no prazo mais curto e que minimizem o impacto sobre a vida da comunidade e sobre o património edificado;
- Definição de um plano de instrumentação e observação, no sentido de detetar, quantificar e prevenir possíveis danos nas estruturas (por exemplo, ao nível do edificado) e deformações da superfície, bem como prevenir que eventuais deformações tenham consequências ao nível do edificado.



3 REGULAMENTAÇÃO E BIBLIOGRAFIA DE BASE

A regulamentação e a bibliografia técnica adotadas são as apresentadas abaixo:

- NP EN 1990 Bases para projetos de estruturas (ECO);
- NP EN 1991 Bases de projeto e ações em estruturas (EC1);
- NP EN 1992 Projeto de Estruturas de Betão (EC2);
- NP EN 1993 Projeto de Estruturas de Aço (EC3);
- NP EN 1994 Projeto de Estruturas mistas Aço-Betão (EC4);
- NP EN 1997 Projeto Geotécnico (EC7);
- NP EN 1998 Projeto de Estruturas para Resistência aos Sismos (EC8);
- fib Model Code 2010 for Concrete Structures;
- Normas de Projeto de estruturas do Metropolitano de Lisboa.

Serão ainda consideradas as sequintes normas de execução:

- NP EN 206:2013+A1:2017 Betão: Especificação, desempenho, produção e conformidade;
- NP EN 13670-1 Execução de estruturas de betão. Parte 1: Regras Gerais;
- NP EN 14199 Execução de obras geotécnicas especiais: Microestacas;
- NP EN 1537 Execução de obras geotécnicas especiais: Ancoragens;
- EN ISO 22447-5 Geotechnical investigation and testing Testing of geotechnical structures – Part 5: Testing of grouted anchors;
- EN 1536 Execution of Special Geotechnical Works: Bored piles;
- EN 14490 Execution of Special Geotechnical Works: Soil nailing;
- NP EN 197-1 Cimento. Parte 1: Composição, especificações e critérios de conformidade para cimentos correntes;
- NP EN 197-2 Cimento. Parte 2: Avaliação de conformidade;
- NP EN 13251 Geotêxteis e produtos relacionados. Características requeridas para a utilização em obras de terraplenagem, fundações e estruturas de suporte;
- NP EN 13256 Geotêxteis e produtos relacionados. Características requeridas para a construção de túneis e obras subterrâneas;
- NP EN 14487-1 Betão projetado. Parte 1: Definições, especificações e conformidade;
- NP EN 14487-2 Betão projetado. Parte 2: Execução;
- NP EN 14889-1 Fibras para betão Parte 1: Fibras de aço Definições, especificações e conformidade;





- NP EN 14488-5 -Ensaios do betão projetado Parte 5: Determinação da capacidade de absorção de energia de provetes de lajes reforçadas com fibras;
- NP EN 445 Caldas de injeção para armaduras de pré-esforço. Métodos de ensaio;
- NP EN 446 Caldas de injeção para armaduras de pré-esforço. Procedimentos para injeção;
- NP EN 447 Caldas de injeção para armaduras de pré-esforço. Especificações para caldas correntes.





4 MATERIAIS

4.1 Suporte primário

As caraterísticas dos materiais adotados encontram-se apresentadas nos quadros seguintes:

Quadro 1 – Características dos materiais considerados no estudo do suporte primário (1/2)

MATERIAIS	PROPRIEDADES					
BETÃO	BETÃO PROJETADO (VIA HÚMIDA)	C30/37 XC 4(P) CL 0,4 DMAX.10 S5				
BETAU	REGULARIZAÇÃO/ENCHIMENTO	C12/15 XC 2(P) CL 0.4 DMAX.22 S3				
	RESISTÊNCIA À TRAÇÃO	1500 MPa				
FIBRAS	COMPRIMENTO (EXTREMIDADE COM GANCHO)	< 35 MM				
METÁLICAS	ESBELTEZA, L/D	65				
	DOSAGEM MÍNIMA DE FIBRAS	25 kg/m³				
	CLASSE DE ABSORÇÃO DE ENERGIA:	E700				
	CHAPAS E PERFIS METÁLICOS	S 275 JR				
	CAMBOTAS TRELIÇADAS	A 500NR				
AÇO	REDE ELETROSSOLDADA	A 500ER				
	ENFILAGENS	S 355 JR				
	Elementos de fixação metálica	CLASSE 8.8				
No caso particular obedecer ao estipu	das soldaduras de elementos de construção metálica lado no REAE, NP 1515 E NP EN 1993	, a sua preparação e execução deverá				
PREGAGENS DE TUBO	CARGA MÍNIMA DE CEDÊNCIA	Py = 130 kN				
EXPANSIVO	TIPO DE AÇO	S 355 MC				
FIBRA DE VIDRO	RESISTÊNCIA À TRACÇÃO	≥ 2000 MPa				
TIDIO DE VIDIO	CARGA NOMINAL DE ROTURA	430 kN				
CALDA DE CIMENTO	RESISTÊNCIA À COMPRESSÃO AOS 7 DIAS	F _{CK} MÍN. = 25 MPa				
GEODRENOS	TUBO DE POLIETILENO RÍGIDO, CORRUGADO E RANHURADO					

Quadro 2 – Características dos materiais considerados no estudo do suporte primário (2/2)

MASSA DOD UNUDADE DE ÉDEA (EN OCCA)	150 / 2
MASSA POR UNIDADE DE ÂREA (EN 9864)	150 g/m²





	MASSA POR UNIDADE DE ÁREA (EN 9864)	2 mm
	RESISTÊNCIA À TRAÇÃO (EN ISO 10319)	4,5 KN/m
	ALONGAMENTO À CARGA MÁXIMA (EN ISO 10319)	80 %
GEOTÊXTIL DO GEODRENO	PUNÇOAMENTO ESTÁTICO (EN ISO12236)	≥ 700 N
	RESISTÊNCIA À PERFURAÇÃO DINÂMICA (EN 918)	≤ 28 mm
	DURABILIDADE	[DURAÇÃO ESTIMADA DE, NO MÍNIMO, 25 ANOS EM TERRENO COM 4 < PH < 9 E TEMPERATURAS < 25°C (TEMPO DE EXPOSIÇÃO MÁXIMO DE 1 SEMANAS APÓS INSTALAÇÃO)]

4.2 Estruturas Definitivas

As características dos materiais adotados nas estruturas definitivas encontram-se apresentadas nas tabelas seguintes:

Tabela 2 – Estruturas definitivas. Características dos materiais – Betão

Materiais	Localização	Classe de resistência	Classe de exposição	cl. teor de cloretos	d _{max} (mm)	Classe de consistência
	Estrutura interior em ambiente seco (lajes elevadas, vigas, escadas, paredes e pilares)	C30/37	XC1	CL 0,40	Dinf=20 Dsup=25	S4
Betão	Estrutura interior em zonas húmidas – zonas com sanitários (lajes elevadas, vigas, escadas, paredes e pilares)	C30/37	XC3	CL 0,40	Dinf=20 Dsup=25	S4
(in situ)	Estrutura exterior (revestimento definitivo das galerias, paredes de contenção periféricas, laje de fundo do poço da estação, lajes de cobertura e elementos expostos à intempérie)	C30/37	XC4	CL 0,40	≤25	\$3
	Enchimento (sub-cais)	C20/25	X0	CL 1,00	≤25	S3



Notas:

As betonilhas de enchimento a realizar para o assentamento dos revestimentos dos pisos e para a formação de pendentes nas lajes internas deverão ter um peso específico máximo de 15 kN/m³.

Tabela 3 – Estruturas definitivas. Características dos Materiais – Aço estrutural

Materiais	Localização	Classe de resistência
	Armaduras ordinárias	A500 NR SD
	Malha eletrossoldada	A500 EL
Aço Estrutural	Estruturas metálicas (chapas e perfis)	S355 JR
	Parafusos / Pernos	Classe 8.8/10.9
	Porcas	Classe 8/10





Tabela 4 – Estruturas definitivas. Recobrimentos nominais das armaduras

Recobrimentos Nominais (*) (**)				
	Elemento	Recobrimento nominal		
Recobrimentos a Garantir de Acordo com Exigências de Resistência ao Fogo e Durabilidade dos Materiais	lajes elevadas e escadas	40 mm		
	Paredes interiores	40 mm		
	Pilares e Vigas	45 mm		
	Revestimento definitivo das galerias	45 mm		
Vida Útil Considerada: 100 Anos Estabilidade ao Fogo: R120	Laje de fundo do poço	45 mm		
	Lajes de cobertura enterradas	45 mm		
	Paredes de contenção	50 mm		

^{(*) -} Recobrimento mínimo + Margem de cálculo para as tolerâncias de execução = Recobrimento nominal.

^{(**) -} Em elementos inferiores a 0.25m o recobrimento é reduzido em 0.005m, devendo ser garantidos os recobrimentos mínimos definidos na EN 10080.

BARREIRA GEOSINTÉTICA	MATERIAL	PVC – P (POLICLORETO DE VINIL)
	ESPESSURA (EN 1849 - 2	DE ACORDO COM C.E.
	MASSA POR UNIDADE DE ÁREA (EN 1849-2)	2,56 KG/M2
	RESISTÊNCIA À TRAÇÃO (EN ISO 527)	16 MPA (DIREÇÃO TRANSVERSAL)
	RESISTENCIA A TRAÇÃO (EN ISO 327)	17 MPA (DIREÇÃO LONGITUDINAL)
	EXTENSÃO PARA A CARGA MÁXIMA (EN ISO 527)	> 300 %
	PUNÇOAMENTO ESTÁTICO (EN ISO 12236)	2,35 KN
	EXPANSÃO TÉRMICA (ASTM D696-91)	<130 X 10-6 (+/-50X10-6) 1/K
	RESISTÊNCIA À DEGRADAÇÃO MICROBIOLÓGICA (EN 12225)	<15 %
	RESISTÊNCIA À OXIDAÇÃO (EN 14575)	<10 %
	RESISTÊNCIA QUÍMICA (EN 14414)	INEXISTÊNCIA DE SINAIS DE DEGRADAÇÃO; PROPRIEDADES INALTERADAS
	REAÇÃO AO FOGO (EN ISO 13501-1 E EN ISO 11925-2)	CLASSE E







5 CRITÉRIOS DE DIMENSIONAMENTO

5.1 Tempo de Vida Útil

Tendo em conta o preconizado no ponto 2.3 do Anexo Nacional da NP EN 1990, a estrutura é classificada com sendo uma estrutura de categoria do tempo de vida útil de projeto 5, a qual corresponde um valor indicativo de tempo de vida útil de projeto de 100 anos.

5.2 Classificação da Obra de Acordo com a sua Importância

A classificação da obra de acordo com a sua importância é realizada de acordo com o especificado no Anexo Nacional da EN 1990.

Tendo em conta a definição das classes de consequências apresentada no quadro B.1 da EN 1990, as Estações e Poços de Ventilação são parte integrante de uma infraestrutura cujo colapso representa "consequência elevada em termos de perda de vidas humanas; ou consequências económicas, sociais ou ambientais muito importantes", pelo que classificam-se como sendo da classe de consequência CC3.

5.3 Classe de Inspeção

De acordo com a norma NP EN 13670 – 1 anexo G, quadro G.1, a estrutura de objeto desta Memória Descritiva e Justificativa enquadra-se na classe de inspeção 3, para betão moldado.

5.4 Classe de Fiabilidade

A Classe de Fiabilidade é definida de acordo com o anexo nacional da NP EN 1990. Tendo em conta que a obra definitiva é da classe de consequência CC3, de acordo com o ponto B.3.2 do Anexo B, fixa-se a classe de fiabilidade RC3 para a obra.





5.5 Classificação do Tipo de Terreno

Relativamente ao tipo de terreno, o EC8 preconiza a seguinte classificação:

Tabela 5 – Tipos de Solos de acordo com o EC8

Tipo de solo	Descrição			
A	Rocha ou fomação rochosa, incluindo no máximo 5m de material fraco à superfície			
В	Depósitos muito densos de areias, cascalho ou argila muito compacta, com alguma espessura (na ordem das dezenas), caracterizados por um aumento gradual das propriedades mecânicas com a profundidade			
С	Depósitos fundos de areia de média/alta densidade, cascalho ou argila compacta, com espessuras consideráveis (das dezenas às centenas de metros)			
D	Depósitos de solos de média coesão soltos ou de solos de baixa coesão compactos			
Е	Formações aluvionares de pequena espessura (5 a 20m) sobre formações rochosas			
S ₁	Depósitos com uma espessura mínima de 10m, constituídos por argila/sedimentos elevado nivel de plasticidade e alto nível freático			
S ₂	Depósitos de solos susceptíveis de liquefacção, argilas incoerentes ou outro tipo de solo que não se enquadre nas categorias acima descritas			

Cada tipo de terreno é assim definido de forma mais rigorosa e a sua classificação é função da velocidade de propagação, das ondas de corte e coesão não drenada, conforme quadro abaixo.

Tabela 6 – Caracterização dos Solos de acordo com o EC8

Tipo de Solo	ν _{s,30} (m/s)	N _{SPT}	c _u (kPa)
A	> 800		12
В	360 - 800	> 50	> 250
С	180 - 360	15 - 50	70 - 250
D	< 180	< 15	< 70
E	Formações brandas com $v_{S,30}$ do tipo C ou D		

Onde:

V_{S,30} – Velocidade das ondas de corte;

N_{SPT} - n° pancadas associadas ao ensaio SPT, para a cravação de 30 cm;

C_u – coesão não drenada.

Com base no referido acima, e tendo em conta o tipo de maciço expectável, maciço calcário, foi admitido um solo do Tipo A correspondente a "rocha ou outra formação geológica do tipo rochoso, que inclua, no máximo, 5m de material mais fraco à superfície".

5.6 Critérios de Estanqueidade em Estruturas Subterrâneas





5.6.1 Túneis

As obras em túnel e os poços de ventilação deverão apresentar desempenho correspondente à classe 3 de BTS (2010)(1) complementada com as recomendações STUVA (Haack, 1991(2)) para a mesma classe.

De acordo com estas recomendações o sistema de revestimento deverá garantir que o afluxo de água ao interior do túnel se restrinja a fenómenos de capilaridade, admitindo-se apenas, como manifestações de humidade, a existência de pequenas manchas isoladas sem qualquer escorrência de água, embora possa ocorrer alteração cromática de um papel sobre elas colocado. Esta exigência limita o influxo médio (espacial) diário de água a 0,2 litros/m2 em troços com comprimento de referência de 10 m e a 0,1 litros/m2 em troços com comprimento de referência de 100 m. Para aplicação do primeiro limite, os troços de 10 m deverão ser pontuais, com caráter esporádico.

Para a circunscrição dos eventuais defeitos do sistema de impermeabilização e dos trabalhos de reparação será efetuada a compartimentação transversal e, se necessário, longitudinal do sistema de impermeabilização (AFTES, 2005(3)).

A área máxima de cada compartimento será de 360 m2. Nos terrenos com presença de água sob pressão até 3 bar essa área fica limitada a 250 m2. Para valores indicativos de pressão superiores, o limite superior de área a considerar será de 200 m2.

A compartimentação transversal será conseguida pela solidarização de perfis extrudidos flexíveis à geomembrana impermeabilizante ao longo do perímetro do túnel. Para a eventual compartimentação longitudinal, em troços localizados, os perfis serão colocados segundo o eixo do túnel num alinhamento superior (abóbada) e em alinhamentos inferiores (juntas de betonagem no arranque dos hasteais).

Aplicam-se nos poços os princípios acima enunciados relativamente à compartimentação do sistema de impermeabilização, com as devidas adaptações.

5.6.2 Requisitos legais de proteção de águas subterrâneas

Regra geral a Lei de Proteção da Água exige que os níveis de água existentes no subsolo sejam mantidos e que a água subterrânea seja mantida sem contaminação; uma consequência direta do cumprimento destas exigências é a impossibilidade de rebaixamento permanente do lençol freático, sempre que possível.

Assim, qualquer desvio de água subterrânea deve ser limitado ao período de construção e os volumes desviados devem ser limitados por forma a garantir a plena recuperação do nível inicial do lençol freático.



MEMÓRIA DESCRITIVA E



6 DESCRIÇÃO DA SOLUÇÃO

6.1 Suporte primário

Em termos gerais, o suporte primário dos túneis de via encontra-se tipificado em 4 secções (B1, B2, C1 e D) executadas por meio de escavação faseada e desfasada, em cujo o suporte da calote e do rebaixo é composto pela aplicação de betão projetado reforçado com fibras metálicas, sendo executadas pregagens sistemáticas do tipo expansivo na calote.

Para a secção tipo D, a executar em maciços constituídos por materiais com baixa resistência, o betão projetado com fibras metálicas a executar na calote será reforçado com cambotas metálicas treliçadas, ao abrigo de um chapéu troncocónico recorrendo a enfilagens autoperfurantes em tubo metálico.

O resumo das características dos elementos que constituem o suporte primário para cada secção tipo, encontra-se indicado no Quadro 3 e as figuras ilustrativas dos elementos que compõem o suporte primário são apresentadas na Figura 4 a Figura 7.

Quadro 3 - Resumo das características do suporte primário

SUPORTE TIPO	B1	B2	C1	D
SUSTIMENTO DA CALOTE	BPRFM*1 = 7cm Pregagens expansivas L=3,6m em malha 2,0m x 2,0m	BPRFM*1 = 12cm Pregagens expansivas L=3,6m em malha 1,8m x 1,8m	BPRFM*1 = 15cm Pregagens expansivas L=3,6m em malha 1,5m x 1,5m	BPRFM*1 = 20cm Cambotas treliçadas P95-20-30 // 1,0m Chapéu troncocónico de enfilagens metálicas autoperfurantes L=12,0m com 4,0m de sobreposição
SUSTIMENTO DO REBAIXO	 B1 - BPRFM*1 = 7cm B1* - BP*2 = 5cm 	 B2 - BPRFM*1 = 12cm B2* - BP*2 = 5cm 	• BPRFM*1 = 15cm	• BPRFM*1 = 20cm
DRENAGEM DO SUPORTE	B1** - Geodrenos na abóbada L=3,0m em malha 2,0m x 4,0m B1*** - Geodrenos na frente de escavação L=9,0m	B2** - Geodrenos na abóbada L=3,0m em malha 2,0m x 4,0m B2*** - Geodrenos na frente de escavação L=9,0m	C1** - Geodrenos na abóbada L=3,0m em malha 2,0m x 4,0m C1*** - Geodrenos na frente de escavação L=9,0m	D** - Geodrenos na abóbada L=3,0m em malha 2,0m x 4,0m D*** - Geodrenos na frente de escavação L=9,0m
PARCIALIZAÇÃO DA ESCAVAÇÃO	• 2 Fases (calote e rebaixo)	• 2 Fases (calote e rebaixo)	• 2 Fases (calote e rebaixo)	3 Fases (calote, núcleo central e rebaixo)
AVANÇOS DE ESCAVAÇÃO	 Calote = 2,0m Rebaixo = 2,0m Desfasamento = 20,0m 	Calote = 2,0mRebaixo = 2,0mDesfasamento = 20,0m	 Calote = 2,0m Rebaixo = 2,0m Desfasamento = 20,0m 	 Calote = 2,0m Rebaixo = 2,0m Desfasamento = 20,0m

NOTAS:

^{*1} BPRFM – Betão projetado reforçado com fibras metálicas

^{*2} BP – Betão projetado simples





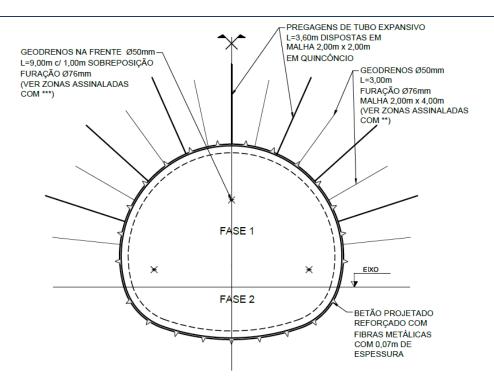


Figura 4 - Suporte Tipo B1

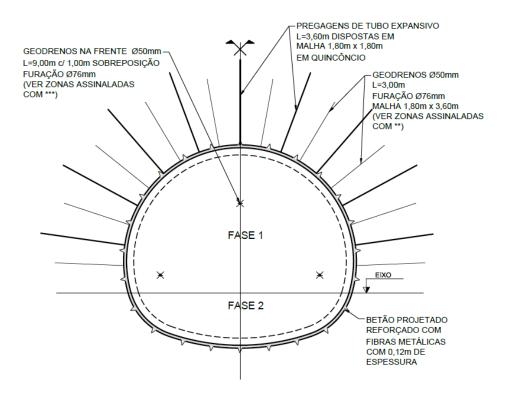


Figura 5 - Suporte Tipo B2





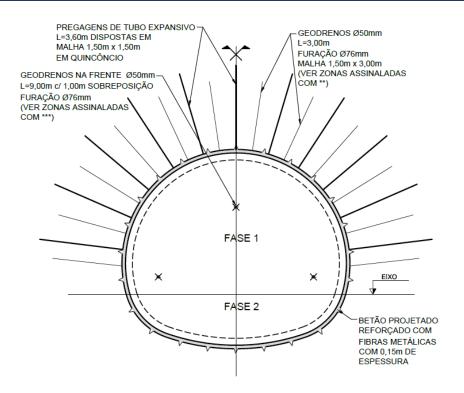


Figura 6 - Suporte Tipo C1

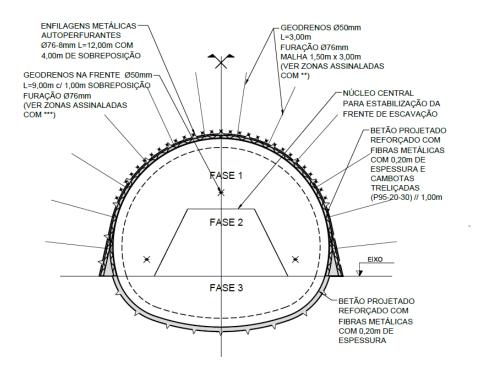


Figura 7 - Suporte Tipo D







6.2 Revestimento definitivo

Como definido anteriormente, o túnel de via, no que toca ao revestimento primário, foi dividido em 4 secções genéricas: TV-B1, TV-B2, TV-C e TV-D. A utilização de cada uma depende do meio geotécnico envolvente. O mesmo aplica-se ao revestimento definitivo, especificamente, foram definidas duas tipologias de secção, para situações de secções inseridas em maciços rochosos (TV.1) e terrosos (TV.2).

A secção **TV.1** corresponde a uma secção caracterizada por uma espessura de recobrimento considerável e um maciço de implantação com bom comportamento mecânico. Esta secção apresenta uma espessura de 0.30m em toda a secção e prevê-se a sua aplicação em zonas com revestimento primário do tipo TV-B1, TV-B2, TV-C.

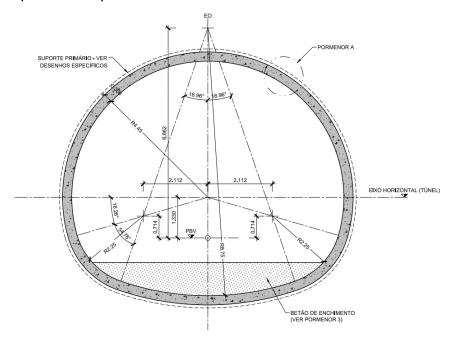


Figura 4 – Revestimento Definitivo: Secção TV.1

A secção TV.2 corresponde a uma secção caracterizada por espessuras de recobrimento inferiores e um maciço de implantação de pior qualidade. Esta secção apresenta uma espessura mínima de 0.40m, sendo a espessura constante em toda a secção. Prevê-se a sua aplicação desta secção em zonas com revestimento primário do tipo TV-D. Visto ser prevista uma escavação troncocónica, a espessura de betão varia com a escavação, no entanto, para efeitos de cálculo, considerou-se apenas a espessura mínima da secção.







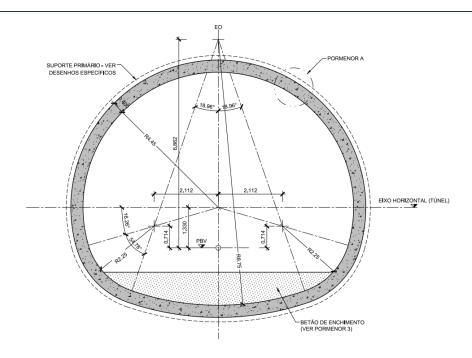


Figura 5 – Revestimento Definitivo: Secção TV.2

O perímetro interno das duas secções é igual, tendo a abóbada um raio de 4.45m e a soleira um raio de 8.75m. É prevista também uma transição nos hasteais com um raio de 2.25m.

Prevê-se a adoção de processos construtivos habituais para este tipo de estruturas, adotando-se soluções betonadas "in-situ" executadas com recurso a cofragens tradicionais.

7 FASEAMENTO CONSTRUTIVO

O suporte primário para as secções tipo B1, B2 e C1 será aplicado segundo o seguinte faseamento:

- 1. Escavação de um avanço da fase 1 (calote) em avanços de 2,0m (ajustável em função das condições qeológicas encontradas);
- Execução de uma camada de 5cm em betão projetado para regularização da superfície exposta pela escavação da calote;
- 3. Execução de pregagens, geodrenos (onde aplicável) e instalação de prismas de convergência para monitorização da deformação do suporte primário;
- 4. Aplicação sucessiva de camadas de 5cm de betão projetado do suporte primário até se atingir a espessura total de projeto;
- 5. Escavação de um avanço da fase 2 (rebaixo) em avanços de 4,0m, com um desfasamento mínimo de 20,0m em relação à frente de escavação;
- 6. Aplicação sucessiva de camadas de 5cm de betão projetado do suporte primário no rebaixo até se atingir a espessura total de projeto;
- 7. Execução do revestimento definitivo.

O suporte primário para a secção tipo D será aplicado segundo o seguinte faseamento:





- 1. Execução de um chapéu troncocónico de enfilagens metálicas;
- Escavação de um avanço da fase 1 (calote) em avanços de 2,0m (ajustável em função das condições geológicas encontradas);
- Execução de uma camada de 5cm em betão projetado para regularização da superfície exposta pela escavação da calote;
- 4. Instalação de cambotas metálicas treliçadas a cada 1,0m;
- Execução de geodrenos (onde aplicável) e instalação de prismas de convergências para monitorização da deformação do suporte primário;
- 6. Aplicação sucessiva de camadas de 5cm de betão projetado do suporte primário até se atingir a espessura total de projeto;
- 7. Desmonte do núcleo central em avanços de 3,0m;
- Escavação de um avanço da fase 2 (rebaixo) com um desfasamento mínimo de 20,0m em avanços de 4,0m;
- 9. Aplicação sucessiva de camadas de 5cm de betão projetado do suporte primário no rebaixo até se atingir a espessura total de projeto;
- Execução do revestimento definitivo.

8 PROJETO GEOTÉCNICO DO SUPORTE PRIMÁRIO

8.1 Metodologia de Cálculo

Com a vista à análise das tensões e deformações experimentadas pelo maciço ao longo das várias fases de execução da obra e as situações mais condicionantes para o dimensionamento estrutural, foi realizada uma análise tensão deformação recorrendo a um modelo numérico bidimensional, tendo sido utilizando o programa de cálculo automático Plaxis 2D.

Para a definição do modelo concebeu-se uma malha de elementos finitos, triangulares de quinze nós, tendo esta sido refinada a zona próxima da escavação. A modelação numérica foi efetuada considerando estado plano de deformação, com campo gravítico de tensões. O comportamento mecânico do terreno foi simulado por uma lei de comportamento elástico linear perfeitamente plástico, sendo a rotura controlada pelo critério de Mohr-Coulomb, sendo adotado o comportamento drenado para todos os materiais., admitindo todos os materiais como isotrópicos.

As fronteiras foram definidas de modo a abranger a quase totalidade da zona onde se faz sentir a alteração do estado de tensão e deformação causada pela abertura das escavações. Em cada fase de escavação foram retirados os elementos correspondentes e, subsequentemente instaladas as medidas de suporte primário preconizadas, de modo a reproduzir um faseamento construtivo previsto.

Os modelos de cálculo bidimensionais adotados para cada secção de suporte primário encontram-se ilustrados na figuras abaixo.





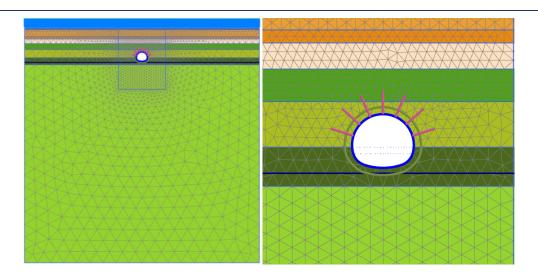


Figura 8 – Suporte Tipo B1

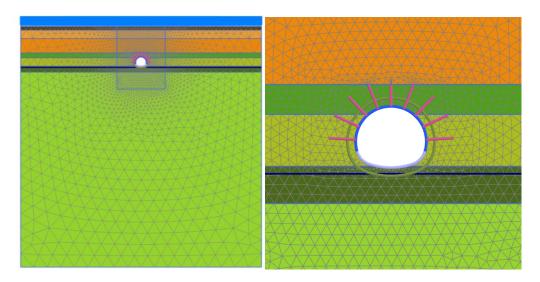


Figura 9 - Suporte Tipo B2

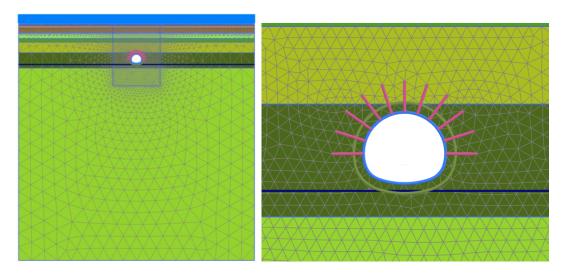




Figura 10 - Suporte Tipo C1

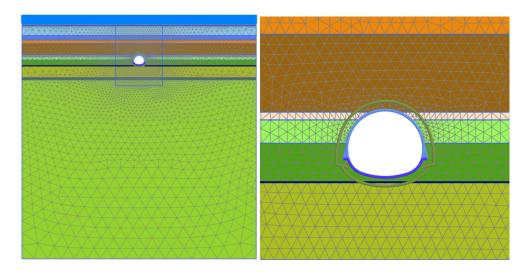


Figura 11 - Suporte Tipo D

8.2 Verificação da segurança

A verificação da segurança dos diversos elementos revestimento primário foi efetuada de acordo com as disposições regulamentares, nacionais e internacionais, em vigor no nosso país.

As referidas disposições regulamentares traduzem-se na aferição das dimensões médias dos elementos estruturais para um conjunto de situações de projeto a que corresponde uma expectável probabilidade de ocorrência dos estados limite.

Na verificação da segurança dos elementos estruturais dimensionados foi adotada a regulamentação nacional e internacional em vigor e, em situações não previstas regulamentarmente, metodologias de cálculo reconhecidamente comprovadas. Este procedimento permitiu a aferição das dimensões médias dos elementos dimensionados, cujos valores se encontram, naturalmente, condicionados pela validade das premissas consideradas.

Com vista ao dimensionamento dos elementos estruturais, as ações foram agrupadas nas sequintes combinações:

- Estados limites últimos: combinação fundamental de ações;
- Estados limites de utilização: combinação característica de ações.

Para a verificação da segurança aos estados limites referidos foram considerados valores dos coeficientes parciais de segurança relativos às ações e aos materiais, segundo os regulamentos correspondentes a cada um destes.

9 PROJETO DE ESTRUTURAS DEFINITIVAS (JMA)

9.1 Metodologia de Cálculo





O dimensionamento estrutural da secção foi realizado com recurso a um programa de cálculo automático de estruturas desenvolvido na COBA, que utiliza o método dos elementos finitos e modela a estrutura com elementos de barra apoiados elasticamente.

O cálculo estrutural realizado para a obtenção dos esforços devidos a carregamentos exteriores foi executado através de uma análise não-linear, considerando elementos lineares apoiados elasticamente, tendo-se desactivado as molas tracionadas.

O módulo de reação (k) dos apoios elásticos foi estimado a partir do módulo de deformabilidade (E) do maciço e do seu coeficiente de Poisson (v) pela sequinte expressão:

$$k = \frac{E}{R(1 + \nu)}$$

em que R representa o raio do revestimento definitivo.

9.2 Ações

Foram consideradas no dimensionamento das estruturas as ações regulamentares bem como as ações definidas no Normativo do Metropolitano de Lisboa.

9.2.1 Ações Permanentes

As ações permanentes consideradas na análise foram as seguintes:

- Peso Próprio da estrutura (PP) Para o peso do betão armado da estrutura considerouse um peso específico de γ_c = 25 kN/m³;
- Restantes Cargas Permanentes (RCP) (revestimentos em zonas correntes, técnicas e coberturas) – valores determinados em função dos materiais e tipo de revestimento previsto;
- Retração e Fluência (Ret+Flu) Os efeitos de retração e fluência do betão são ações ao longo do tempo consideradas permanentes. As extensões devidas à retração e os coeficientes de fluência foram consideradas de acordo com o estipulado na regulamentação europeia, NP EN1992-1-1 para uma idade de 10 000 dias após o início da construção.

Foram considerados os seguintes parâmetros para a sua quantificação: Humidade relativa média de 70% e temperatura ambiente de 20°C;

Para quantificação dos esforços decorrentes desta deformação imposta considera-se o módulo de elasticidade do betão igual a metade do seu valor real e o coeficiente de dilatação térmica linear com valor: α = 10x10⁻⁶.

- Impulso de Terras (It) Foram considerados os impulsos de terreno, calculados tendo em conta as caraterísticas geomecânicas dos maciços interessados (de acordo com o zonamento geotécnico apresentado nas peças desenhadas
- Impulso Hidrostático (Iw) Considera–se a existência de água e consequentemente a ação do impulso hidrostático abaixo da interface do afloramento do complexo vulcânico ($\beta+\tau$) e na faixa onde ocorrem os aterros heterogéneos. Para a determinação dos impulsos hidrostático considerou–se um peso específico da água de γ_w = 10 kN/m³.

9.2.2 Ações Variáveis



MEMÓRIA DESCRITIVA E



As ações variáveis consideradas na análise foram as sequintes:

- Sobrecarga de terrapleno (SC_Terr) Foi considerada uma sobrecarga de 10 kN/m2 para a determinação dos impulsos de terras;
- Sobrecarga Ferroviária: Comboio Tipo (CT);
- Ação da temperatura temperatura uniforme + temperatura diferencial (△tu+△td);

9.2.3 Ação Sísmica

O efeito do sismo nas estruturas enterradas (túneis e estações) materializa-se pela imposição de deslocamentos no seu contorno em resultado da propagação das ondas sísmicas, em parte influenciada pela presença das próprias estruturas e dos edifícios adjacentes. Estes deslocamentos impõem deformações na estrutura as quais, por sua vez, geram tensões e esforços de natureza sísmica.

Os deslocamentos podem ser calculados por uma análise integrada, com um modelo de propagação de ondas incidentes desde o firme rochoso sísmico subjacente, ou por uma análise simplificada através de um modelo em que se admitem conhecidos previamente os deslocamentos sísmicos impostos. No presente estudo foi sequida esta segunda metodologia.

A ação sísmica é definida com base no espetro de resposta elástico de aceleração constante do DNA da parte 1-1 do Eurocódigo 8 para as zonas sísmicas 1.3 e 2.3. No caso da definição da ação sísmica à superfície, é considerado o tipo de terreno segundo o critério definido no Quadro 3.1 da EN 1998-1. No caso da definição da ação sísmica a uma profundidade correspondente a um firme rochoso sísmico é considerado o tipo de terreno A.

O movimento sísmico é introduzido, com a consideração do efeito de radiação energética, ao longo da fronteira rígida inferior do modelo, tradicionalmente associada a velocidades de propagação de ondas de corte superiores a 800 m/s. A consideração dos efeitos não lineares no comportamento dinâmico do terreno é garantida através da adoção do espetro de resposta elástico acima referido e da modelação da dependência das propriedades de deformabilidade e de amortecimento relativamente à deformação de corte (método linear equivalente).

A metodologia de análise incorpora as seguintes fases:

- Estudo do maciço envolvente adotando uma estratificação realista, com consideração da não-linearidade através do método linear equivalente, que incluem a estrutura sob uma forma simplificada;
- Imposição estática, a um modelo estrutural detalhado, do campo cinemático de distorção mais desfavorável obtido na análise anterior e cálculo dos correspondentes esforços nas estruturas subterrâneas.
- Consideração dos esforços de origem sísmica nas combinações de ações para situações de projeto sísmicas.

Foram seguidas as indicações do Anexo C7 – "Análise Sísmica de Estruturas Enterradas" das Cláusulas Técnicas (CET) do Caderno de Encargos, que indicam a metodologia de análise sísmica das estruturas enterradas, com a dependência das propriedades dinâmicas (deformabilidade ao corte e amortecimento) relativamente à amplitude de distorção sísmica (método linear equivalente) para a estimativa da deformada sísmica do terreno e da estrutura.

Nas estruturas totalmente enterradas os efeitos inerciais da sua resposta são desprezáveis, pelo que se recorreu simplificadamente a uma análise de interação cinemática. Nesta, a envolvente mais desfavorável de deslocamentos sísmicos é imposta, estaticamente, a um modelo estrutural detalhado da estrutura enterrada. Os esforços sísmicos assim calculados são considerados nas situações de projeto sísmicas.



9.2.4 Ações Acidentais

9.2.4.1 Ação Acidental de Incêndio

Na verificação da segurança estrutural para a ação do fogo foram considerados os seguintes critérios:

- 1. Manter a função de suporte de carga em pelo menos durante 120 minutos;
- 2. Limitação da propagação de fogo (chamas, gases quentes, excesso de calor).

Estes critérios são cumpridos adotando-se as disposições prescritas no EN 1992 1-2, no qual são apresentados valores tabelados que indicam as dimensões mínimas para elementos estruturais bem como os recobrimentos mínimos das armaduras.

No que se refere aos recobrimentos, os valores mínimos apresentados no quadro do capítulo 5 da EN 1992 1-2 são em geral inferiores aos mínimos necessários para garantir os requisitos de durabilidade. Na Tabela 4 estão representados os valores dos recobrimentos adotados para cada elemento estrutural com vista a garantir o requisito de durabilidade e de resistência ao fogo.

9.2.5 Movimentos das Fundações

Na verificação da segurança associada às componentes do movimento das fundações dos edifícios e infraestruturas adjacentes, em particular as respeitantes aos assentamentos totais e relativos (diferenciais) e ainda às rotações relativas das fundações foram seguidas as disposições prescritas na NP EN 1997-1.

9.3 Combinações de Ações

9.3.1 Combinação de Ações para os Estados Limites Últimos (ELU)

As combinações de ações baseiam-se nas regras definidas na EN 1990. Consideram-se as sequintes combinações de ações:

9.3.1.1 Combinações fundamentais:

Para a verificação da segurança aos estados limites últimos de resistência, as combinações a considerar são (combinações fundamentais):

Em geral

$$S_{d} \; = \; \sum\nolimits_{i=1}^{n} {{{\gamma }_{Gi}}} \; {S_{Gik}} \; + \; {{\gamma }_{Q}} {\left[{{S_{Q1k}} \; + \; \sum\nolimits_{i=2}^{m} {{\psi }_{0j}} \; {S_{Qjk}}} \right]}$$

Em que:

 S_{Gik} – esforços resultantes de ações permanentes consideradas com os seus valores característicos;

 S_{O1k} – esforço resultante da ação variável base tomada com o seu valor característico;

 S_{Qjk} – esforços resultantes das restantes ações variáveis tomadas com os seus valores característicos.



 γ_{Gi} – Coeficiente de segurança a aplicar às cargas permanentes que toma o valor de 1.35, quando desfavorável ou valor de 1.0, caso contrário;

 γ_Q – Coeficiente de segurança a aplicar às ações variáveis que toma o valor de 1.50 as ações variáveis quando estas têm efeitos desfavoráveis, ou valor nulo caso contrário;

 ψ_0 – Valor reduzido da ação variável i.

9.3.1.2 Combinações acidentais:

$$S_{d} \, = \, \sum\nolimits_{i=1}^{n} S_{Gik} \, + \, S_{Fa} \, + (\psi_{1,1} \text{ou} \, \psi_{2,1}) \, S_{Q,1} \, + \, \sum\nolimits_{i=1}^{m} \psi_{2j} \, S_{Qjk}$$

Em que:

S_d – Esforço de cálculo;

 $S_{Q,1}$ – Esforço resultante de uma ação variável distinta da ação de base, tomada com o seu valor característico;

 S_{Fa} – Esforço resultante de uma ação de acidente, tomada com o seu valor característico;

O valor do coeficiente $(\psi_{1,1} \text{ ou } \psi_{2,1})$ S_{Q,1} é definido em função da situação de projeto acidental correspondente (choque, incêndio ou a sobrevivência após uma situação de acidente).

9.3.1.3 Combinações Sísmicas:

No caso da ação variável de base ser a ação sísmica, cujos valores de cálculo dos esforços são designados por S_{Ed} , tem-se:

$$S_{d} = \sum_{i=1}^{n} S_{Gik} + S_{Ed} + \sum_{i=1}^{m} \psi_{2j} S_{Qjk}$$

Em que:

S_d – Esforço de cálculo;

 ψ_2 – Valor reduzido da ação variável j.

9.3.2 Combinação de Ações para os Estados Limites de Serviço (ELS)

Para a verificação da segurança aos estados limites de utilização as combinações a considerar são as sequintes:

9.3.2.1 Combinação rara de ações:

$$S_{Carac} = \sum_{i=1}^{n} S_{Gik} + S_{Q1k} + \sum_{i=2}^{m} \psi_{1j} S_{Qjk}$$

9.3.2.2 Combinação frequente:

$$S_{Freq} = \sum_{i=1}^{n} S_{Gik} + \psi_{11} S_{Q1k} + \sum_{i=2}^{m} \psi_{2j} S_{Qjk}$$

9.3.2.3 Combinação quase permanente:

$$S_{QPerm} = \sum_{i=1}^{n} S_{Gik} + \sum_{j=1}^{m} \psi_{2j} S_{Qjk}$$



Em que:

 S_{Gik} – esforços resultantes de ações permanentes consideradas com os seus valores característicos:

 $\rm S_{Q1k}$ – esforço resultante da ação variável considerada como ação de base da combinação, tomada com o seu valor característico;

 S_{Qjk} – esforços resultantes das restantes ações variáveis tomadas com os seus valores característicos.

 ψ_1 e ψ_2 – Valores reduzidos da ação variável j.

9.4 Critérios de Verificação da Segurança

9.4.1 Verificação da Segurança aos Estados Limites Últimos (ELU)

A verificação da segurança aos estados limites últimos dos elementos de betão armado foi efetuada de acordo com as disposições da NP EN 1992-1.

Para a verificação da segurança aos estados limites últimos de resistência dos elementos de betão armado foram considerados valores dos coeficientes parciais de segurança, relativos as ações e aos materiais. Foram realizadas as seguintes verificações de segurança, consideradas como condicionantes:

- Estado limite último de resistência à flexão;
- Estado limite último de resistência a flexão composta (quando relevante);
- Estado limite último de resistência ao esforço transverso.

Foi igualmente verificado o estado limite último de resistência do solo de fundação.

A verificação da segurança em relação aos Estados Limite Últimos (ELU) foi realizada em termos de resistências, respeitando a condição,

$$S_d \leq S_r$$

em que S_d é o valor de cálculo do esforço atuante e S_r é o valor de cálculo do esforço resistente. A verificação da segurança estrutural para a ação do fogo são considerados os seguintes critérios:

- 1. Manter a função de suporte de carga em pelo menos durante 120 minutos;
- 2. Limitação da propagação de fogo (chamas, gases quentes, excesso de calor).

Estes critérios são cumpridos adotando-se as disposições prescritas no EN 1992 1-2, no qual são apresentados valores tabelados (capítulo 5) que indicam as dimensões mínimas para elementos estruturais bem como os recobrimentos mínimos das armaduras.

No que se refere aos recobrimentos, os valores mínimos apresentados no quadro do capítulo 5 da EN 1992 1-2 são em geral inferiores aos mínimos necessários para garantir os requisitos de durabilidade. Na Tabela 4 acima, estão representados os valores dos recobrimentos adotados para cada elemento estrutural com vista a garantir o requisito de durabilidade e de resistência ao fogo.

9.4.2 Verificação da Segurança aos Estados Limites de Utilização (ELS)

A verificação da segurança aos estados limites de utilização das estruturas de betão armado foi efetuada de acordo com as disposições da NP EN 1992-1.





- Limitação das tensões de compressão no betão armado:
- Controle da fendilhação para os elementos de betão armado:
 - \circ Abertura de fendas: limitou-se a abertura de fendas a $w_k = 0.3$ mm para a combinação quase-permanente.
 - Garantiu-se a adoção de armaduras mínimas para os efeitos provocados por deformações impedidas de retração;
 - Garantiu-se a adoção de armadura de alma nas faces laterais em vigas com altura superior a 1m.
- Controle da Deformação para os elementos de betão armado:
 - Limitação das flechas de lajes e vigas a I/250 para a combinação de ações quase permanente.
 - Limitação das flechas de elementos estruturais suscetíveis de danificar elementos adjacentes à estrutura, ou equipamentos a I/500 para a combinação de ações quase permanente.

9.4.3 Verificação da Segurança relativamente à rotura por Levantamento Global

A verificação da segurança relativamente à rotura por levantamento global foi efetuada através da comparação, em valor característico, das ações permanentes globais na direção vertical (F_v) com a subpressão (U). Considera-se verificada a segurança garantindo:

$$\frac{\mathsf{F}_{\mathsf{v}}}{\mathsf{U}} \ge \mathsf{FS}$$

Em que FS corresponde a um fator de segurança global a indicar juntamente com a verificação.

9.5 DISPOSIÇÕES CONSTRUTIVAS

9.5.1 Junta de contração

Serão previstas juntas de contração em zonas de transição de comportamento estrutural da estrutura, de forma a evitar efeitos localizados que poderão ser nefastos para o

9.5.2 Estanqueidade

A aplicação do sistema de impermeabilização que cumpra o descrito no capítulo 5.6 acima garantirá a estanqueidade da Obra.

As juntas de contração serão munidas de lâminas de estanqueidade tipo Waterstop em PVC.

10PLANO DE INSTRUMENTAÇÃO E OBSERVAÇÃO

10.1 Introdução

O recurso à instrumentação e observação permitirá prever o controlo proactivo e sistemático dos trabalhos através de um plano de monitorização dos parâmetros que influenciam o





desenvolvimento da obra, com o fim de verificar as hipóteses de projeto e, onde necessário, adaptá-lo antecipadamente de forma a garantir, sem subestimar a segurança, o cumprimento dos tempos de execução, a gestão das aleatoriedades e dos imprevistos no contexto geológico-geotécnico em que a obra se insere. Em função dos resultados obtidos, este recurso possibilita o controlo e a adaptação atempada das soluções, com consequências benéficas na minimização do risco geotécnico da obra.

De salientar ainda que a metodologia adotada no desenvolvimento deste estudo segue os princípios correntes aplicados neste tipo de intervenção.

O sistema de monitorização deverá ser robusto e garantir a durabilidade adequada, devendo ser constituído por instrumentos de provada confiabilidade e de uso corrente em obras similares.

Toda a instrumentação terá que ser adequadamente protegida para evitar que seja danificada durante a execução da obra.

A realização de leituras topográficas pressupõe o recurso a elementos de referência adequados, posicionados numa zona da obra que não sofra perturbações e a uma distância tal que o erro de leitura associado seja mínimo.

A instalação da instrumentação tem uma importância estratégica para o correto desempenho do sistema de monitorização, em particular para aqueles instrumentos que uma vez instalados não ficam acessíveis.

A instalação deverá garantir a máxima confiabilidade e êxito das operações.

As técnicas e procedimentos de instalação deverão sempre ser de acordo as indicações dos fabricantes da instrumentação.

Toda a instrumentação deverá ser instalada com a devida antecedência em relação ao início das obras para se conseguir adequadas leituras de referência.

A redundância da instrumentação é importante para aumentar a confiança no sistema e permitir um controlo cruzado.

Sempre que possível serão adotados sistemas de leitura automatizada dos dispositivos de monitorização, nomeadamente, estações totais automatizadas.

No enquadramento anterior, o sistema de observação foi definido para as diferentes obras que compõem o projeto, sendo acompanhamento realizado através da monitorização dos seguintes dispositivos:

- Prisma topográfico (edifícios)
- Prisma topográfico (pavimentos)
- Prisma topográfico para carris
- Extensómetro multiponto
- Inclinómetro
- Piezómetro tipo casagrande (a executar no ambito da obra)
- Fissurómetro (edifícios)
- Prisma de convergência
- Sismógrafo (edifícios)
- Tiltimetro (edifícios)
- Extensómetro de corda vibrante para estruturas subterraneas (*)
- Sensor de nível líquido

Para cada uma das obras, os sistemas de observação preconizados atendem às diferentes fases da obra (construção, entrada em serviço e exploração), pelo que nuns casos a observação está





limitada ao período de construção e, noutros, se estenderá à fase de exploração (sendo, posteriormente, integrada no Plano de Observação).

10.2 Grandezas a medir

De um modo geral as grandezas a medir serão:

- Medições de convergências no interior do túnel e galerias das estações recorrendo a prismas topográficos;
- Medição da inclinação dos edificios recorrendo a tiltmetros;
- Medição da abertura de fendas, utilizando fissurómetros;
- Medições de deslocamentos verticais internos do maciço e à superficie, com extensómetros multiponto;
- Medição de deslocamentos horizontais através de inclinómetros;
- Medições de assentamentos utilizando prismas topográficos com nivelação precisa;
- Medições piezométricas de água recorrendo a piezómetros;
- Medição de vibrações induzidas recorrendo a sismógrafos;
- Medições de deslocamentos axiais recorrendo a extensómetros (tipo strain gauges).

10.3 Escavações Mineiras

A avaliação da evolução do comportamento das obras subterrâneas será realizada através do registo dos deslocamentos do terreno (convergências) e observação de eventuais fissurações no suporte primário. Para tal serão criadas secções de medição de convergências, onde serão instalados pontos de convergência, na abóbada e hasteais.

Em geral, no que diz respeito às grandezas a observar, as mais relevantes são as que se relacionam com a libertação do estado de tensão, a presença e escoamento de água e com as vibrações devidas ao processo de escavação.

As ações relacionadas com a presença e escoamento de água nas escavações subterrâneas serão controladas pela observação sistemática dos caudais afluentes, não sendo expetável, neste caso especifico a sua existência na maior parte da extensão da obra. Quando necessário, particular destaque assumem os furos longitudinais realizados em avanço da escavação, que permitirão antever as condições hidrogeológicas do terreno a escavar.

10.4 Edificações

Para o controlo das edificações próximas às obras será implementado un sistema de monitorização composto por:

- Prismas topográficos para o controlo dos deslocamentos das estruturas
- Prismas de pavimento para o controlo dos deslocamentos verticais
- Níveis líquidos para controlo de pequenos deslocamentos verticais (elevada precisão)
- Sismógrafos para o controlo das vibrações induzidas pela execução das obras
- Tiltímetros para o controlo das inclinações
- Fissurómetros para o controlo de eventuais fissuras presentes nas edificações.





A adoção de medidas de instrumentação e observação permitirá em fase de obra observar os movimentos ocorridos em interferências e, se necessário, tomar medidas de minimização dos movimentos das estruturas e consequentemente reduzir os riscos humanos e materiais associados a estes movimentos. Assim sendo, foram estabelecidos dois níveis de instrumentação e observação (I e II), que se diferenciam, respetivamente, pela complexidade crescente da instrumentação instalada e pela frequência de leitura a realizar.

- Instrumentação e observação Nível I Monitorização recorrendo essencialmente a prismas refletores;
- Instrumentação e observação Nível II Monitorização recorrendo a alvos e prismas refletores e ainda a tiltímetros, níveis líquidos, fissurómetros e sismógrafos.

Note-se que os sismógrafos devem ser instalados o mais próximo possível às fundações das edificações e que os fissurómetros devem ser instalados apenas em caso de presença de fissuras.

10.5 Frequência de leituras

As leituras iniciais (zeragem) deverão ser efetuadas de acordo às indicações referidas nos pontos anteriores e sempre antes do começo dos trabalhos de escavação.

A frequência das leituras a adaptar na fase de construção e exploração são as que constam no Quadro 6.

Frequência de leitura de dispositivos (Escavações subterrâneas) Distância relativa à frente de escavação 20 - 60 m 60 - 100 m > 100 m < 20 m Prisma topográfico (edifícios) 6 leituras diárias Cada 2 dias Prisma topográfico (pavimentos) 6 leituras diárias Tiltimetro Bi-semanal Bi-semanal Semanalmente 6 leituras diárias Piezómetros Tipo Casagrande Semanalmente Fissurómetro Bi-semanal Bi-semanal Sismógrafo 1 leitura por hora 1 leitura por hora 1 leitura por hora Diariamente Prisma de convergência Extensómetro de corda vibrante para Cada 2 dias Cada 2 dias Extensómetro Diariamente Sensor de nível líquido 6 leituras diárias nclinómetro Semanalmente Semanalmente Semanalmente nspeção visual – sup. primário

Quadro 6 – Frequência de leituras de dispositivos de monitorização

10.6 Critérios de alerta e alarme, incluindo medidas de atuação/plano de contingência





O estabelecimento dos níveis de alerta e alarme para os parâmetros referidos tem por objetivo limitar os danos a uma dada categoria, uma vez que ao atingir-se o valor fixado para o nível de alerta será obrigatório fazer uma análise da evolução das deformações, para poder-se encarar atempadamente a aplicação de medidas de estabilização dos deslocamentos (inclinómetros, alvos, marcas e fissurómetros) ou das forças de tração (células de carga) quando for atingido o nível de alarme.

Os valores associados a estes limites são definidos em função dos resultados obtidos nos cálculos do projeto. São definidos, por cada parâmetro medido, como:

Limite de alerta

Cenário correspondente a um primeiro estágio, onde os valores medidos nos sistemas de monitorização são os valores definidos pelo projeto.

Limite de alarme

Cenário onde a evolução dos valores medidos apresenta uma velocidade/variação no tempo acentuada, sendo em muito superiores aos valores de projeto.

Propõe-se ainda que o sistema de alerta seja também baseado nos seguintes critérios:

- evolução das curvas de deslocamentos ao longo do tempo, tendo por base a análise da evolução da mesma grandeza medida através de instrumentos diferentes – fissurómetros, alvos de precisão, marcas de nivelamento, inclinómetros e células de carga;
- comparação entre os resultados obtidos nas distintas secções de observação;
- interpretação das deformações em função das características geológicas-geotécnicas dos terrenos.

Os critérios de alerta propostos para os deslocamentos, deverão também ser aferidos com base na variação da taxa de deformação (velocidade) sendo que valores superiores a 0,5 mm/dia podem ser considerados como o primeiro nível de alerta.

A necessidade de aplicação do plano de contingência verifica-se caso as grandezas aferidas através do plano de instrumentação ultrapassem os valores de alerta, não compatíveis com a segurança da obra e das estruturas adjacentes. Neste cenário poderão propor-se, entre outras, a adoção das seguintes medidas de contingência mais imediatas:

- Instalação de dispositivos de monitorização adicionais;
- Aumento da frequência de leitura dos dispositivos;
- Realização de inspeções visuais à estrutura;
- Redução da distância de avanço de escavação;
- Aumento da densidade de pregagens de fibra de vidro na frente de escavação;
- Realização de chapéu de enfilagens nos avanços intermédios;
- Realização de furos de drenagem adicionais na frente e/ou nos hasteais;
- Aplicação de betão projetado na frente de escavação;
- Aumento da parcialização da escavação da frente;

Estas medidas são contudo indicativas e caso se verifique um cenário de necessidade de aplicação do plano de contingência deverão ser estudadas e aplicadas medidas apropriadas à real situação detetada face, função dos fenómenos em causa.