

— COMUNE DI FANO —

REALIZZAZIONE E MESSA IN SICUREZZA DI PISTE
CICLABILI NELL'AREA TRAVE—PODERINO PER
CONNETTERE LA PISTA CICLO—PEDONALE DI FENILE
AL CENTRO URBANO DI FANO

PROGETTO DEFINITIVO/ESECUTIVO

PROGETTO: STUDIO ASSOCIATO di INGEGNERIA

DOTT. ING. FABIO TOMBARI — STEFANO ANSUINI

c.f. e p.i. 00937840411

VIA del TEATRO, 8 FANO (Pesaro) tel. 0721 / 802586

	RELAZIONE DI CALCOLO OPERE STRUTTURALI	data	16/09/2020
		agg.	
		agg.	
		agg.	

COMUNE di FANO

Provincia di Pesaro e Urbino

LAVORI DI REALIZZAZIONE E MESSA IN SICUREZZA DI PISTE CICLABILI NELL'AREA
TRAVE - PODERINO PER CONNETTERE LA PISTA CICLO PEDONALE DI FENILE AL
CENTRO URBANO DI FANO -

PROGETTO ESECUTIVO

RELAZIONE DI CALCOLO OPERE STRUTTURALI

Unica opera strutturale è il muro in c.a. sottoscarpa di contenimento del breve tratto dell'attuale scarpata su via Giustizia lato cimitero non risagomabile per via della presenza di cipressi a ridotta distanza dalla sede stradale.

la lunghezza del muro è di m. 13 con altezza ,rispetto alla sede della pista ciclabile variabile da m.1,20 a m. 2,20; lo spessore della fondazione è di cm. 35, la larghezza della parete è di cm. 35.

I materiali previsti sono :

- cls. classe C 30/37
- acciaio B450C

Segue il calcolo di verifica di stabilità e dimensionamento armature della sezione di maggior altezza H 2,40 dallo spiccato fondazione .



C.D.W. - MURI DI SOSTEGNO DELLE TERRE -ESEMPIO
DATI DI CALCOLO

PARAMETRI SISMICI				
Vita Normale	(Anni)	50	Classe d' Usa	SECONDA
Longitudine Est	(Grd)	13,01003	Latitudine Nord	(Grd) 43,84690
Categoria Sudio			Coeff. Condiz. Topogr.	(Grd) 1,00000
Probabilita' Evz (SLV)		0,10000	Periodo Ricordo Anni (SLV)	15,00000
Accelerazione Ag/g (SLV)		0,18000	Rapporto Sismicita'ia 'S'	1,00000
Probabilita' Evz (SLD)		0,03000	Periodo Ricordo Anni (SLD)	50,00000
Accelerazione Ag/g (SLD)		0,50000		
TEORIE DI CALCOLO				
Verifiche effettuate con il metodo degli stati limite ultimi				
Portanza del palz calcolata con la teoria di Norme A.S.I.				
Portanza terreno di fondazione calcolata con la teoria di Princh-Hansen				
CRITERI DI CALCOLO				
Non e' considerata l'azione sismica dovuta ai sovraccarichi sul tetto/pieno.				
Non e' considerata l'azione sismica dovuta alla torre applicate al muro.				
Non si tiene conto dell'effetto stabilizzante delle torze applicate al muro.				
Rapporto tra il taglio medio e quello nel palo piu' caricato:1,00				
Coeff. maggiorativo diretto perolazione per micropali				
Percentuale spinta a valle per la verifica a scorrimento				
Percentuale spinta a valle per la verifica a ribaltam.				
Percentuale spinta a valle per la verifica in fondazione				
Percentuale spinta a valle per calcolo sollecitazioni				
COEFFICIENTI PARZIALI GEOTECNICA				
		TABELLA M1		TABELLA M2
Tangente Resist. Taglio		1,00		1,35
Resc Specifico		1,00		1,00
Coesione efficace (c'k)		1,00		1,35
Resist. a taglio NOM drenata (cuk)		1,00		1,40
Tipo Appiccio				
Tipo di fondazione				
Combinazione Unica: (A1+M1+R3)				
Superficiale				
COEFFICIENTI R3		R3 STATICI	R3 SISMICI	R3 PALI
Capacita' Portante		1,40	1,00	
Scorrimento		1,40	1,00	
Ribaltamento		1,16	1,00	
Resist. Terreno Valle		1,40	1,00	
Resist. alla Base				1,35
Resist. lat. a Comp.				1,35
Resist. lat. a Traz.				1,30
Carichi Trasversali				1,30

CARATTERISTICHE MATERIALI

CARATTERISTICHE DEI MATERIALI			
CARATTERISTICHE C. A.		ELEVATIONE	
Classe Calcestruzzo	C30/37	Classe Acciaio	B450C
Modulo elastico CLS	32385 kg/cmq	Modulo elastico Acc	210000 kg/cmq
Coeff. di Poisson	0,2	Tipico Armatura	POCO SENSIBILI
Resist. Car. CLS 'fck'	30,0 kg/cmq	Tipico Ambiente	ORDINARIA XCl
Resist. Calcolo 'fcd'	170,0 kg/cmq	Resist. Car. Acc 'fyrk'	4500,0 kg/cmq
Tens. Max. CLS 'fcd'	170,0 kg/cmq	Tens. Acc. Acc 'fck'	4500,0 kg/cmq
Def. Lim. II. CLS 'ecu'	0,20 ‰	Resist. Calcolo 'fyd'	3813,0 kg/cmq
Def. Lim. Ult. CLS 'ecu'	0,35 ‰	Def. Lim. Ult. Acc. 'eyu'	1,00 ‰
Tessura Max. Comb. Rare	0,3 mm	Sigma CLS Comb. Rare	135,0 kg/cmq
Tessura Max. Comb. Perm	0,4 mm	Sigma CLS Comb. Perm	135,0 kg/cmq
Tessura Max. Comb. irreg	0,4 mm	Sigma Acc Comb. Rare	3600,0 kg/cmq
Peso Spec. CLS Armato	2500 kg/mc	Copriferio Netto	1,5 cm
Copriferio Netto	1,5 cm		
CARATTERISTICHE CEMENTO ARMAIO PALI			
Classe Calcestruzzo	C30/37	Classe Acciaio	B450C
Modulo elastico CLS	32385 kg/cmq	Modulo elastico Acc	210000 kg/cmq
Coeff. di Poisson	0,2	Tipico Armatura	POCO SENSIBILI
Resist. Car. CLS 'fck'	30,0 kg/cmq	Tipico Ambiente	ORDINARIA XCl
Resist. Calcolo 'fcd'	170,0 kg/cmq	Resist. Car. Acc 'fyrk'	4500,0 kg/cmq
Tens. Max. CLS 'fcd'	170,0 kg/cmq	Tens. Acc. Acc 'fck'	4500,0 kg/cmq
Def. Lim. II. CLS 'ecu'	0,20 ‰	Resist. Calcolo 'fyd'	3813,0 kg/cmq
Def. Lim. Ult. CLS 'ecu'	0,35 ‰	Def. Lim. Ult. Acc. 'eyu'	1,00 ‰
Tessura Max. Comb. Rare	0,3 mm	Sigma CLS Comb. Rare	135,0 kg/cmq
Tessura Max. Comb. Perm	0,4 mm	Sigma CLS Comb. Perm	135,0 kg/cmq
Tessura Max. Comb. irreg	0,4 mm	Sigma Acc Comb. Rare	3600,0 kg/cmq
Peso Spec. CLS Armato	2500 kg/mc	Copriferio Netto	1,5 cm
Copriferio Netto	1,5 cm		
CARATTERISTICHE MATERIALE MURI GRAVITA'			
Classe Calcestruzzo	C20/25	Classe Acciaio	B450C
Modulo elastico CLS	23919 kg/cmq	Modulo elastico Acc	210000 kg/cmq
Coeff. di Poisson	0,2	Tipico Armatura	POCO SENSIBILI
Resist. Car. CLS 'fck'	20,0 kg/cmq	Tipico Ambiente	ORDINARIA XCl
Resist. Calcolo 'fcd'	110,0 kg/cmq	Resist. Car. Acc 'fyrk'	3800,0 kg/cmq
Tens. Max. CLS 'fcd'	110,0 kg/cmq	Tens. Acc. Acc 'fck'	3800,0 kg/cmq
Def. Lim. II. CLS 'ecu'	0,20 ‰	Resist. Calcolo 'fyd'	3250,0 kg/cmq
Def. Lim. Ult. CLS 'ecu'	0,35 ‰	Def. Lim. Ult. Acc. 'eyu'	1,00 ‰
Tessura Max. Comb. Rare	0,3 mm	Sigma CLS Comb. Rare	115,0 kg/cmq
Tessura Max. Comb. Perm	0,4 mm	Sigma CLS Comb. Perm	92,0 kg/cmq
Tessura Max. Comb. irreg	0,3 mm	Sigma Acc Comb. Rare	3040,0 kg/cmq
Peso Spec. CLS Armato	2500 kg/mc	Copriferio Netto	2,0 cm
Copriferio Netto	2,0 cm		
CARATTERISTICHE DEI MATERIALI (Tipologia=Messura)			
Modulo elastico omogeneizzato del materiale:			
Stacco di taglio massimo di calcolo nel singolo micropalo		100,0	Kg/cmq
Momento flettente massimo di calcolo nel singolo micropalo		0,0	Kg/cmq
Peso specifico omogeneizzato del materiale		2500	Kg/mc
Denominazione tipo di micropali		2200	Kg/mc
		MICROPALO DI ESPRIMO	
CARATTERISTICHE DEI TIRANTI			
Tensione di snervamento dell'acciaio		3250	Kg/cmq
Modulo elastico dell'acciaio		2100	v/cmq
Incoraggi effettuati con bulbo di calcestruzzo inietato			

C.D.W. - MURI DI SOSTEGNO DELLE TERRE -ESEMPIO

DATI TERRAPIENO MURO 1

Muro n.1		D A T I T E R R A P I E N O	
Altezza del terrapieno a monte nel punto di contatto col muro:	4 m		
Altezza del terrapieno a valle nel punto di contatto col muro:	3,8 m		
Inclinaz. media terreno valle (positivo se scende verso valle):	30 °		
Angolo di attrito tra fondazione e terreno	Kg/cmq		
Adesione tra fondazione e terreno	30		
Angolo di attrito tra fondazione e terreno in presenza acqua	30		
Adesione tra fondazione e terreno in presenza di acqua	30		
Permeabilita' Terreno	ALTA		
Muro Vincolato	NO		
Coefficiente BetaX	.375		
Coefficiente di intensita' statica orizzontale	.020		
Coefficiente di intensita' statica verticale	.040		
<p>Coordinate dei vertici aggiuntivi per la determinazione della spazzata dell'estradosso del terrapieno a monte e a valle. Le coordinate sono fornite per il terrapieno a monte rispetto al punto iniziale (ovvero piu' a sinistra), mentre per il terrapieno a valle sono riferite al punto piu' in basso a sinistra della fondazione.</p>			
POLIGONALE MONTE		POLIGONALE VALLE	
Vertice	Ascissa m	Vertice	Ascissa m
1	0,10		
2	3,00		
	0,00		
	0,01		

DATI STRATIGR. MURO 1

S T R A T I G R A F I A D E L T E R R E N O	
S I R A I O n. 1 :	1,75 m
Spessore dello strato:	30 "
Angolo di attrito interno del terreno:	30 °
Angolo di attrito tra terreno e muro:	0,00 Kg/cmq
Coesione tra il terreno e il muro in condizioni drenate:	0,00 Kg/cmq
Peso specifico apparente del terreno in condizioni drenate:	1600 Kg/mc
Coesione del terreno in condizioni non drenate:	0,00 Kg/cmq
Adesione tra il terreno e il muro in condizioni non drenate:	0,00 Kg/cmq
Peso specifico efficace del terreno sommerso:	1600 Kg/mc
Coefficiente di lambe per attrito negativo pari:	0,00
S I R A I O n. 2 :	3,00 m
Spessore dello strato:	30 "
Angolo di attrito interno del terreno:	30 °
Angolo di attrito tra terreno e muro:	0,00 Kg/cmq
Coesione del terreno in condizioni drenate:	0,00 Kg/cmq
Adesione tra il terreno e il muro in condizioni drenate:	0,00 Kg/mc
Peso specifico apparente del terreno in condizioni drenate:	0,00 Kg/cmq
Coesione del terreno in condizioni non drenate:	0,00 Kg/cmq
Adesione tra il terreno e il muro in condizioni non drenate:	0,00 Kg/cmq
Peso specifico efficace del terreno sommerso:	1600 Kg/cmq
Coefficiente di lambe per attrito negativo pari:	0,00

C.D.W. - MURI DI SOSTEGNO DELLE TERRE - ESEMPIO
COORDINATE STRATI MURO 1
GEOMETRIA MURO 1

MURO A MENSOLOA IN CEMENTO ARMATO	
Altezza del paramento:	0,40 m
Spessore del muro in testa (sezione orizzontale):	33 cm
Scostamento della testa del muro (positivo verso monte):	0 cm
Spessore del muro alla base (sezione orizzontale):	33 cm

GEOMETRIA MURO 1

FONDAZIONE DIRETTA	
Lunghezza della mensola di fondazione a valle:	133 cm
Lunghezza della mensola di fondazione a monte:	0 cm
Spessore minimo della mensola a valle:	33 cm
Spessore massimo della mensola a valle:	33 cm
Spessore minimo della mensola a monte:	0 cm
Spessore massimo della mensola a monte:	0 cm
Inclinazione del piano di posa della fondazione:	0°
Sviluppo della fondazione:	1,00 m
Spessore del magrone:	0 cm
Altezza del dente di fondazione:	0 cm
Spessore minimo del dente di fondazione:	13 cm
Spessore massimo del dente di fondazione:	13 cm
Il dente di fondazione e' posizionato all'estremita' di monte?	no

CARICHI MURO 1

SOVRACCARICHI SUL TERRAPIENO	
CONDIZIONE:	1-----
Sovraccarico uniformemente distribuito generalizzato:	0,00 t/mq
Sovraccarico uniformemente distribuito a nastro:	0,00 t/mq
Distanza dal muro del punto di inizio del carico a nastro:	0,00 m
Distanza dal muro del punto di fine del carico a nastro:	0,00 m
Sovraccarico concentrato lineare lungo lo sviluppo:	0,00 t/m
Distanza dal muro del punto di applicazione carico lineare:	0,00 m
Carico concentrato puntuiforme:	0,00 t
Interasse tra i carichi puntuiformi lungo lo sviluppo:	0,00 m
Distanza dal muro punto di applicazione carico puntuiforme:	0,00 m
Sovraccarico uniformemente distribuito terrapieno a valle:	0,00 t/mq

C.D.W. - MURI DI SOSTEGNO DELLE TERRE -ESEMPIO

COMBINAZIONI MURO 1

Cond. Num.	Descrizione Condizione
1	PERMANENTE

COMBINAZIONI MURO 1

COMBINAZIONI DI CARICO S.L.U. A1											
Comb	Cond.1	Cond.2	Cond.3	Cond.4	Cond.5	Cond.6	Cond.7	Cond.8	Cond.9	Cond10	Sisma
1	1,50										0,00
2	1,00										1,00

COMBINAZIONI MURO 1

COMBINAZIONI DI CARICO S.L.E. RARA											
Comb	Cond.1	Cond.2	Cond.3	Cond.4	Cond.5	Cond.6	Cond.7	Cond.8	Cond.9	Cond10	Sisma
1	1,00										

COMBINAZIONI MURO 1

COMBINAZIONI DI CARICO S.L.E. FREQ.											
Comb	Cond.1	Cond.2	Cond.3	Cond.4	Cond.5	Cond.6	Cond.7	Cond.8	Cond.9	Cond10	Sisma
1	1,00										

COMBINAZIONI MURO 1

COMBINAZIONI DI CARICO S.L.E. PERM.											
Comb	Cond.1	Cond.2	Cond.3	Cond.4	Cond.5	Cond.6	Cond.7	Cond.8	Cond.9	Cond10	Sisma
1	1,00										

SPINIE A MONTE MURO 1 - Tabella Combinazioni: A1

SPINIE A MONTE MURO 1 - Tabella Combinazioni: A1															
Cond. Num.	Descrizione Condizione	Cond. Num.	Descrizione Condizione	Cond. Num.	Descrizione Condizione	Cond. Num.	Descrizione Condizione	Cond. Num.	Descrizione Condizione	Cond. Num.	Descrizione Condizione	Cond. Num.	Descrizione Condizione	Cond. Num.	Descrizione Condizione
1	PERMANENTE	2	PERMANENTE	3	PERMANENTE	4	PERMANENTE	5	PERMANENTE	6	PERMANENTE	7	PERMANENTE	8	PERMANENTE

C.D.W. - MURI DI SOSTEGNO DELLE TERRE -ESEMPIO

SPINIE A MONTE MURO 1 - Tabella Combinazioni: SLD

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100

VERIFICHE STABILITA' MURO 1

VERIFICA AL RIBALTAMENTO			
Combinazione di carico piu' svantaggiosa:			AL
Momento forze ribaltanti complessivo:	1137	Kgm/m	
Momento stabilizzante forze peso e carichi:	7418	Kgm/m	
Momento stabilizzante massimo dovuto ai tiranti:	3100	Kgm/m	
Coefficiente sicurezza minimo al ribaltamento:	3,23		
LA VERIFICA RISULTA	SODDISFATTA		

VERIFICHE STABILITA' MURO 1

VERIFICA ALLO SCORRIMENTO			
Combinazione di carico piu' svantaggiosa:			AL
Risultante forze che agiscono allo scorrimento:	991	Kg/m	
Risultante forze che si oppongono allo scorrimento:	4283	Kg/m	
Forza dei tiranti che si oppone allo scorrimento:	0	Kg/m	
Coefficiente sicurezza minimo allo scorrimento:	1,48		
LA VERIFICA RISULTA	SODDISFATTA		

SOLLECITAZIONI MURO 1 - Tabella Combinazioni: AL

SOLLECITAZIONI MURO						
Ord. N.º	Tipo di Elemento	Sez. N.º	Distanza cm	Angolo	M Kg	I Kg
1	DENTE FONDAZ.	1	0	130,0	877	0
		2	20	130,0	387	1800
1	MENS.FOND.VALLE	1	0	-30,0	0	-300
		2	30	-30,0	0	-300
		3	50	-30,0	0	-300
		4	80	-30,0	0	-300
		5	100	-30,0	0	-300
		6	120	-30,0	0	-300
		7	150	-30,0	0	-300
		8	150	0,0	0	0
1	PARAMETRO	1	30	0,0	3335	3113
		2	50	0,0	3345	444
		3	80	0,0	3345	145
		4	100	0,0	3345	145
		5	120	0,0	3345	145
		6	140	0,0	3345	145
		7	160	0,0	3345	145
		8	180	0,0	3345	145

SOLLECITAZIONI MURO 1 - Tabella Combinazioni: Al

SOLLECITAZIONI MURO						
Comb N.º	Tipo di Elemento	Sez. N.º	Distanza cm	Angolo º	N Kg	I Kg
1	DENTE FONDAZ.	1	0	180,0	557	0
		1	0	180,0	558	180
		1	0	180,0	0	180
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
2	MENS.FOND.VALLE	1	0	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
3	PARAMENTO	1	0	180,0	0	0
		1	0	180,0	0	0
		1	0	180,0	0	0
		1	0	180,0	0	0
		1	0	180,0	0	0
		1	0	180,0	0	0
		1	0	180,0	0	0
		1	0	180,0	0	0
		1	0	180,0	0	0
		1	0	180,0	0	0

SOLLECITAZIONI MURO 1 - Tabella Combinazioni: Rare

SOLLECITAZIONI MURO						
Comb N.º	Tipo di Elemento	Sez. N.º	Distanza cm	Angolo º	N Kg	I Kg
1	DENTE FONDAZ.	1	0	180,0	533	0
		1	0	180,0	457	180
		1	0	180,0	0	180
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
2	MENS.FOND.VALLE	1	0	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
3	PARAMENTO	1	0	180,0	0	0
		1	0	180,0	0	0
		1	0	180,0	0	0
		1	0	180,0	0	0
		1	0	180,0	0	0
		1	0	180,0	0	0
		1	0	180,0	0	0
		1	0	180,0	0	0
		1	0	180,0	0	0
		1	0	180,0	0	0

SOLLECITAZIONI MURO 1 - Tabella Combinazioni: Freq.

SOLLECITAZIONI MURO						
Comb N.º	Tipo di Elemento	Sez. N.º	Distanza cm	Angolo º	N Kg	I Kg
1	DENTE FONDAZ.	1	0	180,0	533	0
		1	0	180,0	454	180
		1	0	180,0	0	180
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
2	MENS.FOND.VALLE	1	0	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0
		1	30	180,0	0	0

C.D.W. - MURIL DI SOSTIGNO DELLE LEGGE - BENEFICIO

SOLLECITAZIONI NERO 1 - Tabella Combinazioni: Freq.

[illegible]

SOLLECITAZIONI MURC 1 - Tabella Combinazioni: Perm

[illegible]

VERIFICHE WED 1

姓名	性别	出生年月	民族	籍贯	学历	学位	职称	工作单位	研究方向	主要成果
王德胜	男	1965.03	汉族	山东烟台	本科		副教授	烟台大学	中国现代文学史	《中国现代文学史》
李小明	男	1972.08	汉族	河南郑州	硕士		讲师	郑州大学	中国古代文学史	《中国古代文学史》
张小红	女	1978.12	汉族	江苏南京	本科		助教	南京师范大学	中国当代文学史	《中国当代文学史》
刘伟	男	1985.05	汉族	湖北武汉	硕士		讲师	武汉大学	中国现代文学史	《中国现代文学史》
陈丽	女	1990.01	汉族	浙江杭州	本科		助教	浙江大学	中国当代文学史	《中国当代文学史》
赵强	男	1995.07	汉族	四川成都	本科		助教	四川大学	中国现代文学史	《中国现代文学史》
周敏	女	1998.09	汉族	广东广州	本科		助教	中山大学	中国当代文学史	《中国当代文学史》
吴昊	男	2000.03	汉族	湖南长沙	本科		助教	湖南大学	中国现代文学史	《中国现代文学史》
孙悦	女	2002.11	汉族	北京	本科		助教	北京大学	中国当代文学史	《中国当代文学史》
林浩	男	2005.06	汉族	福建厦门	本科		助教	厦门大学	中国现代文学史	《中国现代文学史》
黄磊	男	2008.02	汉族	广西桂林	本科		助教	广西大学	中国当代文学史	《中国当代文学史》
徐涛	男	2010.04	汉族	江西九江	本科		助教	江西大学	中国现代文学史	《中国现代文学史》
马飞	男	2012.08	汉族	山西太原	本科		助教	山西大学	中国当代文学史	《中国当代文学史》
宋佳	女	2015.01	汉族	辽宁沈阳	本科		助教	辽宁大学	中国现代文学史	《中国现代文学史》
周涛	男	2017.05	汉族	陕西西安	本科		助教	西安交通大学	中国当代文学史	《中国当代文学史》
吴昊	男	2019.09	汉族	安徽合肥	本科		助教	安徽大学	中国现代文学史	《中国现代文学史》
孙悦	女	2021.03	汉族	四川成都	本科		助教	四川大学	中国当代文学史	《中国当代文学史》
林浩	男	2023.07	汉族	广东广州	本科		助教	中山大学	中国现代文学史	《中国现代文学史》
黄磊	男	2025.11	汉族	浙江杭州	本科		助教	浙江大学	中国当代文学史	《中国当代文学史》

C.D.W. - MURI DI SOSTEGNO DELLE TERRE - ESEMPIO

VERIFICA DEI DATI

姓名	性别	年龄	民族	籍贯	职业	文化程度	婚姻状况	健康状况	宗教信仰	政治面貌	特长	爱好	其他
张德胜	男	45	汉族	山东	教师	大学	已婚	良好	无	中共党员	书法	阅读	
李小红	女	32	汉族	河南	护士	中专	已婚	良好	无	共青团员	舞蹈	唱歌	
王小明	男	28	汉族	江苏	程序员	本科	未婚	良好	无	共青团员	编程	运动	
赵国强	男	55	汉族	四川	工程师	硕士	已婚	良好	无	中共党员	摄影	旅行	
陈丽娟	女	40	汉族	广东	会计	大专	已婚	良好	无	中共党员	烹饪	购物	
刘伟	男	35	汉族	浙江	医生	本科	已婚	良好	无	中共党员	打球	听音乐	
孙悦	女	25	汉族	湖北	文员	高中	未婚	良好	无	共青团员	写作	看电影	
周志远	男	60	汉族	湖南	退休	小学	已婚	良好	无	中共党员	下棋	散步	
吴静	女	38	汉族	安徽	销售	大专	已婚	良好	无	中共党员	美容	逛街	
郑浩	男	22	汉族	江西	学生	高中	未婚	良好	无	共青团员	打游戏	睡觉	
马秀英	女	50	汉族	广西	退休	小学	已婚	良好	无	中共党员	广场舞	看电视	
徐峰	男	42	汉族	福建	经理	本科	已婚	良好	无	中共党员	高尔夫	应酬	
黄芳	女	30	汉族	山西	教师	大学	已婚	良好	无	中共党员	钢琴	阅读	
郭亮	男	20	汉族	陕西	学生	高中	未婚	良好	无	共青团员	打游戏	睡觉	
林娜	女	48	汉族	河北	护士	中专	已婚	良好	无	中共党员	瑜伽	购物	
宋凯	男	33	汉族	辽宁	程序员	本科	已婚	良好	无	中共党员	编程	运动	
周敏	女	27	汉族	吉林	文员	高中	未婚	良好	无	共青团员	写作	看电影	
吴刚	男	58	汉族	黑龙江	退休	小学	已婚	良好	无	中共党员	下棋	散步	
陈霞	女	36	汉族	内蒙古	销售	大专	已婚	良好	无	中共党员	美容	逛街	
刘宇	男	24	汉族	宁夏	学生	高中	未婚	良好	无	共青团员	打游戏	睡觉	
孙悦	女	44	汉族	新疆	教师	大学	已婚	良好	无	中共党员	钢琴	阅读	
郭亮	男	18	汉族	甘肃	学生	高中	未婚	良好	无	共青团员	打游戏	睡觉	
林娜	女	52	汉族	青海	退休	小学	已婚	良好	无	中共党员	广场舞	看电视	
宋凯	男	31	汉族	四川	程序员	本科	已婚	良好	无	中共党员	编程	运动	
周敏	女	29	汉族	重庆	文员	高中	未婚	良好	无	共青团员	写作	看电影	
吴刚	男	56	汉族	贵州	退休	小学	已婚	良好	无	中共党员	下棋	散步	
陈霞	女	37	汉族	云南	销售	大专	已婚	良好	无	中共党员	美容	逛街	
刘宇	男	23	汉族	陕西	学生	高中	未婚	良好	无	共青团员	打游戏	睡觉	
孙悦	女	43	汉族	宁夏	教师	大学	已婚	良好	无	中共党员	钢琴	阅读	
郭亮	男	19	汉族	甘肃	学生	高中	未婚	良好	无	共青团员	打游戏	睡觉	
林娜	女	51	汉族	青海	退休	小学	已婚	良好	无	中共党员	广场舞	看电视	
宋凯	男	30	汉族	四川	程序员	本科	已婚	良好	无	中共党员	编程	运动	
周敏	女	28	汉族	重庆	文员	高中	未婚	良好	无	共青团员	写作	看电影	
吴刚	男	55	汉族	贵州	退休	小学	已婚	良好	无	中共党员	下棋	散步	
陈霞	女	35	汉族	云南	销售	大专	已婚	良好	无	中共党员	美容	逛街	
刘宇	男	22	汉族	陕西	学生	高中	未婚	良好	无	共青团员	打游戏	睡觉	
孙悦	女	42	汉族	宁夏	教师	大学	已婚	良好	无	中共党员	钢琴	阅读	
郭亮	男	17	汉族	甘肃	学生	高中	未婚	良好	无	共青团员	打游戏	睡觉	

VERIFICHE MEDIO I

	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100	101	102	103	104	105	106	107	108	109	110	111	112	113	114	115	116	117	118	119	120	121	122	123	124	125	126	127	128	129	130	131	132	133	134	135	136	137	138	139	140	141	142	143	144	145	146	147	148	149	150	151	152	153	154	155	156	157	158	159	160	161	162	163	164	165	166	167	168	169	170	171	172	173	174	175	176	177	178	179	180	181	182	183	184	185	186	187	188	189	190	191	192	193	194	195	196	197	198	199	200	201	202	203	204	205	206	207	208	209	210	211	212	213	214	215	216	217	218	219	220	221	222	223	224	225	226	227	228	229	230	231	232	233	234	235	236	237	238	239	240	241	242	243	244	245	246	247	248	249	250	251	252	253	254	255	256	257	258	259	260	261	262	263	264	265	266	267	268	269	270	271	272	273	274	275	276	277	278	279	280	281	282	283	284	285	286	287	288	289	290	291	292	293	294	295	296	297	298	299	300	301	302	303	304	305	306	307	308	309	310	311	312	313	314	315	316	317	318	319	320	321	322	323	324	325	326	327	328	329	330	331	332	333	334	335	336	337	338	339	340	341	342	343	344	345	346	347	348	349	350	351	352	353	354	355	356	357	358	359	360	361	362	363	364	365	366	367	368	369	370	371	372	373	374	375	376	377	378	379	380	381	382	383	384	385	386	387	388	389	390	391	392	393	394	395	396	397	398	399	400	401	402	403	404	405	406	407	408	409	410	411	412	413	414	415	416	417	418	419	420	421	422	423	424	425	426	427	428	429	430	431	432	433	434	435	436	437	438	439	440	441	442	443	444	445	446	447	448	449	450	451	452	453	454	455	456	457	458	459	460	461	462	463	464	465	466	467	468	469	470	471	472	473	474	475	476	477	478	479	480	481	482	483	484	485	486	487	488	489	490	491	492	493	494	495	496	497	498	499	500	501	502	503	504	505	506	507	508	509	510	511	512	513	514	515	516	517	518	519	520	521	522	523	524	525	526	527	528	529	530	531	532	533	534	535	536	537	538	539	540	541	542	543	544	545	546	547	548	549	550	551	552	553	554	555	556	557	558	559	560	561	562	563	564	565	566	567	568	569	570	571	572	573	574	575	576	577	578	579	580	581	582	583	584	585	586	587	588	589	590	591	592	593	594	595	596	597	598	599	600	601	602	603	604	605	606	607	608	609	610	611	612	613	614	615	616	617	618	619	620	621	622	623	624	625	626	627	628	629	630	631	632	633	634	635	636	637	638	639	640	641	642	643	644	645	646	647	648	649	650	651	652	653	654	655	656	657	658	659	660	661	662	663	664	665	666	667	668	669	670	671	672	673	674	675	676	677	678	679	680	681	682	683	684	685	686	687	688	689	690	691	692	693	694	695	696	697	698	699	700	701	702	703	704	705	706	707	708	709	710	711	712	713	714	715	716	717	718	719	720	721	722	723	724	725	726	727	728	729	730	731	732	733	734	735	736	737	738	739	740	741	742	743	744	745	746	747	748	749	750	751	752	753	754	755	756	757	758	759	760	761	762	763	764	765	766	767	768	769	770	771	772	773	774	775	776	777	778	779	780	781	782	783	784	785	786	787	788	789	790	791	792	793	794	795	796	797	798	799	800	801	802	803	804	805	806	807	808	809	810	811	812	813	814	815	816	817	818	819	820	821	822	823	824	825	826	827	828	829	830	831	832	833	834	835	836	837	838	839	840	841	842	843	844	845	846	847	848	849	850	851	852	853	854	855	856	857	858	859	860	861	862	863	864	865	866	867	868	869	870	871	872	873	874	875	876	877	878	879	880	881	882	883	884	885	886	887	888	889	890	891	892	893	894	895	896	897	898	899	900	901	902	903	904	905	906	907	908	909	910	911	912	913	914	915	916	917	918	919	920	921	922	923	924	925	926	927	928	929	930	931	932	933	934	935	936	937	938	939	940	941	942	943	944	945	946	947	948	949	950	951	952	953	954	955	956	957	958	959	960	961	962	963	964	965	966	967	968	969	970	971	972	973	974	975	976	977	978	979	980	981	982	983	984	985	986	987	988	989	990	991	992	993	994	995	996	997	998	999	1000
--	---	---	---	---	---	---	---	---	---	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	------

VERTEICHE MOED 1

1	1
2	2
3	3
4	4
5	5
6	6
7	7
8	8
9	9
10	10
11	11
12	12
13	13
14	14
15	15
16	16
17	17
18	18
19	19
20	20
21	21
22	22
23	23
24	24
25	25
26	26
27	27
28	28
29	29
30	30
31	31
32	32
33	33
34	34
35	35
36	36
37	37
38	38
39	39
40	40
41	41
42	42
43	43
44	44
45	45
46	46
47	47
48	48
49	49
50	50
51	51
52	52
53	53
54	54
55	55
56	56
57	57
58	58
59	59
60	60
61	61
62	62
63	63
64	64
65	65
66	66
67	67
68	68
69	69
70	70
71	71
72	72
73	73
74	74
75	75
76	76
77	77
78	78
79	79
80	80
81	81
82	82
83	83
84	84
85	85
86	86
87	87
88	88
89	89
90	90
91	91
92	92
93	93
94	94
95	95
96	96
97	97
98	98
99	99
100	100

[illegible]

VERTICAL MIXER 1

[illegible]

	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100
1	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100
2	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100
3	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100
4	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100
5	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100
6	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100
7	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100
8	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100
9	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100
10	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100
11	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100
12	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100
13	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100
14	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100
15	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100
16	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100
17	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63																																					

VERTICA PORTANZA PRO 1

V
G
H
I
N
O
R
E
S

[illegible]

C.D.W. - MURI DI SOSTEGNO DELLE TERRE -ESEMPIO

VERIFICA PORTANZA MURO 1

VERIFICHE PORTANZA FONDAZIONE			
Valore efficace della larghezza:		1,56	m
Peso specifico omogeneizzato del terreno:		2000	Kg/mc
Pressione verticale dovuta al peso del terrapieno a valle :		1,10	t/mq
VERIFICA IN CONDIZIONI DRENATE			
Fattori di capacit� portante:	Nq =13,4011	Nc =30,1396	
Fattori di forma:	Sq =1,4692	Sc =1,9385	
Fattori di profondita:	Dq =1,1039	Dc =1,1099	
Fattori inclinazione carico:	Iq =0,5702	Ic =0,5455	
Fattori inclinazione base:	Bq =1,0000	Bc =1,0000	
Fattori incl. piano campagna:	Gq =1,0000	Gc =1,0000	
Pressione media limite:		38,23	t/mq
Sforzo normale limite:		42,76	t/m
Coefficiente di sicurezza: (Sf.Norm.Lim/Scar.Compl.Ortog.)		6,94	---
LA VERIFICA RISULTA SODDISFATTA			
VERIFICHE CEDIMENTI SLD			
Combinazione di carico SLD piu' gravosa:		5,19	t/m
Scarico complessivo ortogonale al piano di posa:		27,39	t/m
Sforzo normale limite in condizioni drenate:		5,23	
Coefficiente di sicurezza in condizioni drenate:			
LA VERIFICA RISULTA SODDISFATTA			

