



PONTE SULLO STRETTO DI MESSINA



PROGETTO DEFINITIVO

EUROLINK S.C.p.A.

IMPREGILO S.p.A. (MANDATARIA)
 SOCIETÀ ITALIANA PER CONDOTTE D'ACQUA S.p.A. (MANDANTE)
 COOPERATIVA MURATORI E CEMENTISTI - C.M.C. DI RAVENNA SOC. COOP. A.R.L. (MANDANTE)
 SACYR S.A.U. (MANDANTE)
 ISHIKAWAJIMA - HARIMA HEAVY INDUSTRIES CO. LTD (MANDANTE)
 A.C.I. S.C.P.A. - CONSORZIO STABILE (MANDANTE)

 <p>IL PROGETTISTA Dott. Ing. F. Colla Ordine Ingegneri Milano n°20355 Dott. Ing. E. Pagani Ordine Ingegneri Milano n°15408</p> 	<p>IL CONTRAENTE GENERALE Project Manager (Ing. P.P. Marcheselli)</p>	<p>STRETTO DI MESSINA Direttore Generale e RUP Validazione (Ing. G. Fiammenghi)</p>	<p>STRETTO DI MESSINA Amministratore Delegato (Dott. P. Ciucci)</p>
--	---	---	---

<p><i>Unità Funzionale</i> COLLEGAMENTI CALABRIA <i>Tipo di sistema</i> INFRASTRUTTURE STRADALI OPERE CIVILI <i>Raggruppamento di opere/attività</i> ELEMENTI DI CARATTERE GENERALE <i>Opera - tratto d'opera - parte d'opera</i> GENERALE <i>Titolo del documento</i> PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA</p>	<p>CS0606_F0</p>
--	------------------

CODICE	C G 0 7 0 0	P	R G	D	C	S C	0 0	G 0	0 0	0 0	0 0	1 9	F 0
--------	-------------	---	-----	---	---	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----

REV	DATA	DESCRIZIONE	REDATTO	VERIFICATO	APPROVATO
F0	20/06/2011	EMISSIONE FINALE	PRO ITER S.r.l.	G.SCIUTO	F.COLLA

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

INDICE

INDICE	3
PREMESSA.....	5
1 DESCRIZIONE DELLA STRUTTURA E DEL LUOGO.....	5
1.1 CARATTERISTICHE GEOMETRICHE E UBICAZIONE DELLA STRUTTURA.....	6
1.1.1 Sezione S1	6
1.1.2 Sezione S2	7
1.1.3 Sezione S3	7
1.1.4 Muro di sostegno prefabbricato.....	8
1.2 CARATTERIZZAZIONE GEOLOGICA E GEOMORFOLOGICA	8
1.3 CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA.....	9
1.4 CARATTERIZZAZIONE DELLA SISMICITA'	9
2 FASI COSTRUTTIVE.....	16
2.1 PARATIE IN DIAFRAMMI	16
2.2 MURO DI SOSTEGNO PREFABBRICATO	17
3 PIANO DI MONITORAGGIO IN CORSO D'OPERA ED IN ESERCIZIO	17
3.1 MISURE TOPOGRAFICHE	18
3.1.1 Modalità d'installazione.....	19
3.1.2 Sistema di acquisizione dati.....	19
3.1.3 Frequenza dei rilevamenti.....	19
3.2 TUBO INCLINOMETRICO	20
3.2.1 Modalità d'installazione.....	20
3.2.2 Sistema di lettura	21
3.2.3 Frequenza dei rilevamenti.....	22
3.3 ESTENSIMETRO MULTIBASE	22
3.3.1 Modalità d'installazione.....	23
3.3.2 Sistema di lettura	24
3.3.3 Frequenza dei rilevamenti.....	24
3.4 BARRETTE ESTENSIMETRICHE	24
3.4.1 Modalità d'installazione.....	25
3.4.2 Frequenza rilevamenti	25
3.4.3 Restituzione dati	26

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

3.5	CELLE DI CARICO.....	26
3.5.1	Modalità d'installazione.....	27
3.5.2	Frequenza rilevamenti	27
3.5.3	Restituzione dati	28
4	ELABORATI DI RIFERIMENTO.....	28

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

PREMESSA

1 DESCRIZIONE DELLA STRUTTURA E DEL LUOGO

Nell'ambito del progetto del ponte sullo stretto di Messina, lato Calabria, è prevista la realizzazione di opere di sostegno per la realizzazione della trincea di prosecuzione dell'imbocco Sud della galleria naturale Pian di Lastrico, lungo il tracciato stradale della Rampa B. Tali opere si rendono necessarie in quanto la rampa, di raccordo tra il ponte sullo stretto lato Calabria e l'autostrada A3 Salerno - Reggio Calabria, presenta una quota variabile sempre inferiore a quella del piano campagna esistente.

In tale tratto, la sede stradale si troverà quindi sempre confinata, sui due lati, da opere di sostegno costituite da paratie di diaframmi in c.a. fino alla progressiva km 0+916.09, e da un muro di sostegno fino alla progressiva km 0+972.88, quest'ultimo in prossimità della Galleria Artificiale Polistena.

Le paratie sono costituite da diaframmi in c.a., dimensioni 120cm x 250cm, contrastate, ove necessario (altezze di scavo maggiori di 4m), mediante tiranti attivi con trefoli d'acciaio.

Mentre la paratia di monte (a Est dell'autostrada) contrasterà un versante con altezze di scavo massime di circa 17m, la paratia di valle presenterà invece altezze inferiori (7m circa). La parte fuori terra della paratia presenterà una finitura costituita da un pannello prefabbricato rivestito in pietra inclinato di 1/10 rispetto alla verticale; tra questo pannello e l'estradosso verticale del diaframma è previsto un riempimento non strutturale in calcestruzzo debolmente armato.

In corrispondenza della progressiva km 0+881.61, le paratie fungono anche da spalle alla struttura di sovrappasso di Via Campidoglio. Si rimanda alla relativa relazione di calcolo per la verifica dei diaframmi sotto l'azione dei carichi trasmessi dall'impalcato.

Il muro di sostegno è invece costituito da elementi prefabbricati, rivestiti in pietrame, di altezza in elevazione variabile da un minimo di 4m ad un massimo di 9m. Le fondazioni, di dimensioni variabili in funzione dell'altezza del pannello prefabbricato, risultano in c.a. gettate in opera.

A tergo dell'opera di sostegno è previsto materiale drenante e un tubo di drenaggio per lo smaltimento delle eventuali acque di infiltrazioni.

Nell'area oggetto degli interventi, i terreni in sito sono costituiti principalmente dalla formazione delle Sabbie e Ghiaie di Messina.

Si tenga inoltre presente che, dato che le paratie in oggetto sono opere definitive, le teste dei tiranti di contrasto dovranno essere ispezionabili e ritesabili; dovranno quindi adottarsi tutti gli

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

accorgimenti necessari per garantire la durabilità degli stessi; a tale scopo si prevede una tripla protezione dei tiranti mediante: guaina lungo il tratto libero, guaina corrugata lungo tutto il bulbo di fondazione e trefoli viplati. Per l'ispezionabilità invece saranno predisposte adeguate nicchie nel rivestimento delle paratie, poste in corrispondenza delle teste dei tiranti e coperte con pannelli rimovibili.

1.1 CARATTERISTICHE GEOMETRICHE E UBICAZIONE DELLA STRUTTURA

Le opere in oggetto si trovano tra le progr. 0+809km e 0+973km, per uno sviluppo totale in pianta pari a circa 180m.

Le tabelle seguenti riportano le caratteristiche generali delle opere in progetto.

1.1.1 Sezione S1

Diaframmi

Sezione	120cmx250cm
Lunghezza massima	28m
Materiale	Cemento armato

Tiranti attivi

Numero di ordini	4
diametro di perforazione \geq	160 mm
Trefoli	5 (per gli ordini I-II) 7 (per gli ordini III-IV)
Interasse	1.25 m (per gli ordini I-II) 2.50 m (per gli ordini III-IV)
Inclinazione sull'orizzontale	10°
Tipo tirante	IRS - ad iniezioni ripetute e selettive

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

1.1.2 Sezione S2

Diaframmi

Sezione	120cmx250cm
Lunghezza massima	22m
Materiale	Cemento armato

Tiranti attivi

Numero di ordini	3
diametro di perforazione \geq	160 mm
Trefoli	5 (per tutti gli ordini)
Interasse	1.25 m (per gli ordini I-II) 2.50 m (per il III ordine)
Inclinazione sull'orizzontale	10°
Tipo tirante	IRS - ad iniezioni ripetute e selettive

1.1.3 Sezione S3

Diaframmi

sezione	120cmx250cm
Lunghezza massima	14m
Materiale	Cemento armato

Tiranti attivi

Numero di ordini	1
diametro di perforazione \geq	140 mm
Trefoli	5
Interasse	1.25 m
Inclinazione sull'orizzontale	10°
Tipo tirante	IRS - ad iniezioni ripetute e selettive

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

Il bulbo dei tiranti verrà eseguito ad iniezioni ripetute e selettive con una valvola al metro lineare di fondazione.

In sommità delle paratie è prevista una trave di testata di calcestruzzo armato che lega i pannelli tra loro. Le altezze relative alla paratia sono comprensive dell'altezza della trave di testata, che ha sezione minima 120cmx100cm.

1.1.4 Muro di sostegno prefabbricato

Il muro di sostegno è invece costituito da elementi modulari prefabbricati di larghezza 2.50 m, rivestiti in pietrame, di altezza in elevazione variabile da un minimo di 4m ad un massimo di 9m, con due nervature di irrigidimento a tergo del paramento verticale. Le nervature di irrigidimento di spessore 15/18 cm presentano un primo tratto a sezione costante di altezza $h=30$ cm ed un secondo ad altezza variabile secondo un'inclinazione del 20% sulla verticale. Il paramento può essere verticale o inclinato fino ad un massimo del 10%, anche se a favore di sicurezza nel dimensionamento si considera sempre verticale. Le due nervature sono collegate fra loro da una soletta di spessore costante $s=10$ cm.

I bordi presentano un giunto "a sella" maschio-femmina in modo da trattenere i materiali e da permettere il montaggio degli elementi anche seguendo una curva, sia concava che convessa.

Alla base del muro le nervature presentano ciascuna un'apertura trasversale per il passaggio delle armature della trave di collegamento che si realizza fra i pannelli; l'altezza dell'apertura viene determinata in base all'altezza della suola di stabilizzazione, assicurando un adeguato ricoprimento dell'armatura superiore della trave.

I muri in oggetto sono tipo "T" dove il tipo di fondazione è sia a monte che a valle.

Le fondazioni, di dimensioni variabili in funzione dell'altezza del pannello prefabbricato, risultano in c.a. gettate in opera.

1.2 CARATTERIZZAZIONE GEOLOGICA E GEOMORFOLOGICA

Le litologie prevalenti sono costituite dalle formazioni delle Sabbie e Ghiaie di Messina.

I materiali in oggetto sono granulometricamente descritti come ghiaie e ciottoli da sub arrotondati ad appiattiti con matrice di sabbie grossolane.

Considerando il numero esiguo di prove per la caratterizzazione sismica disponibili nelle vicinanze dell'opera, cautelativamente alla zona in esame si assegna la categoria di suolo sismico (secondo N.T.C. 2008) di classe **C** (C415).

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

Per le informazioni più specifiche pertinenti gli studi geologici-geomorfologici, dai quali è stata definita la caratterizzazione geotecnica e geologica, si rimanda agli elaborati relativi alla geologia ed alla geotecnica presenti negli studi di base (Componente di progetto 8 per la Calabria e 36 per la Sicilia).

1.3 CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA

Di seguito si riporta la stratigrafia di progetto ottenuta sulla base dei profili Geologico-Geotecnici e i parametri geotecnici caratteristici delle varie unità assunti nei calcoli.

Materiale	prof. (m)	γ (kN/m³)	ϕ' (°)	c' (Kpa)	E'^* (MPa)
Sabbie e Ghiaie di Messina (1)	0-5	20	38	0	40
Sabbie e Ghiaie di Messina (2)	5-10	20	38	0	49
Sabbie e Ghiaie di Messina (3)	10-15	20	38	0	58
Sabbie e Ghiaie di Messina (4)	15-20	20	38	0	67
Sabbie e Ghiaie di Messina (5)	20-25	20	38	0	76
Sabbie e Ghiaie di Messina (6)	>25	20	38	0	80

* E' = modulo di Young "operativo"; * = si considerano valori nel range per fronti di scavo sostenuti, opere di sostegno tirantate o puntonate; valori al minimo del range per fondazioni dirette, fondazioni su pali e rilevati.

Tabella 1: Stratigrafia di progetto e parametri caratteristici dei materiali.

dove:

γ_n = peso di volume naturale

c' = coesione drenata

ϕ' = angolo di attrito efficace

E' = modulo elastico per medie-grandi deformazioni

Per il rilevato si sono adottati i seguenti parametri:

Livello	γ (kN/m³)	ϕ_k (°)	c'_k (kPa)
Rilevato	20	38	0

Tabella 2: Stratigrafia di progetto e parametri caratteristici dei materiali.

La falda non risulta interferente con le opere, come si evince dagli elaborati di progetto:

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

Codice	Titolo del documento
CG0800PRBDCSBC8G000000001	Relazione geotecnica generale versante Calabria
CG0800PRGDCSBC6G000000003	Relazione idrogeologica
CG0800PN5DCSBC6G000000003	Carta idrogeologica versante Calabria
CG0800PF6DCSBC6ST000000003	Profilo geologico-geotecnico Tracciato stradale - Ramo B

1.4 CARATTERIZZAZIONE DELLA SISMICITA'

L'azione sismica di progetto, desunta dal D.M. del 14/01/2008, deriva dalla pericolosità sismica di base del sito; in particolare, viene definita a partire dall'accelerazione orizzontale massima attesa in condizioni di campo libero su sito di riferimento rigido con superficie topografica orizzontale (a_g). Lo stato limite ultimo indagato è lo Stato Limite di salvaguardia della Vita (SLV). Trattandosi di un'opera di sostegno di altezza superiore a 5m si sono considerate le seguenti condizioni vita nominale e classe d'uso:


Vita nominale della costruzione	100 anni
Classe d'uso della costruzione	IV
Coefficiente d'uso della costruzione c_u	2

Inserendo questi parametri e le coordinate geografiche dell'opera (riportate di seguito) nel programma Spettri di risposta ver. 1.0.3 distribuito dal Consiglio Superiore LL.PP si ottiene il valore di a_g da utilizzare nella progettazione:

Lat.	38° 13' 23.93" N
Long.	15° 38' 49.16" E

a_{g-SLV}	0.438
-------------	-------

A partire dall'accelerazione su suolo rigido si ricava l'accelerazione attesa al sito (a_{max}), ottenuta moltiplicando a_g per i coefficienti correttivi che tengono conto delle possibili amplificazioni del moto del suolo dovute a effetti stratigrafici e/o topografici. Localmente non ci sono indagini che raggiungano i primi 30 m di profondità per la caratterizzazione sismica del suolo: cautelativamente

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

si assume una categoria nel contesto in esame (cat. C) corrispondente a “*Depositi di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti*”, mentre la categoria topografica è T1 in quanto il rilievo considerato ha altezza inferiore a 30m; si ottiene quindi questo valore di a_{max} :

$$\begin{array}{l|l}
 S_S & 1.046 \\
 S_T & 1.00 \\
 a_{max-SLV} & a_{g-SLV} \cdot S_S \cdot S_T = 0.458
 \end{array}$$

I coefficienti sismici di progetto per le verifiche geotecniche e strutturali delle opere di sostegno si deducono, in accordo con il D.M. del 14/01/2008, sulla base delle relazioni:

$$k_h = \alpha \cdot \beta \cdot \frac{a_{max}}{g} \qquad k_v = \pm 0.5 \cdot k_h$$

dove α e β sono due coefficienti che dipendono dall'altezza H della paratia, dal tipo di sottosuolo e dallo spostamento ammissibile dell'opera u_s , limitato superiormente da 0.005 volte l'altezza della paratia. Tali valori possono essere ricavati dai grafici di Figura 1 e Figura 2.

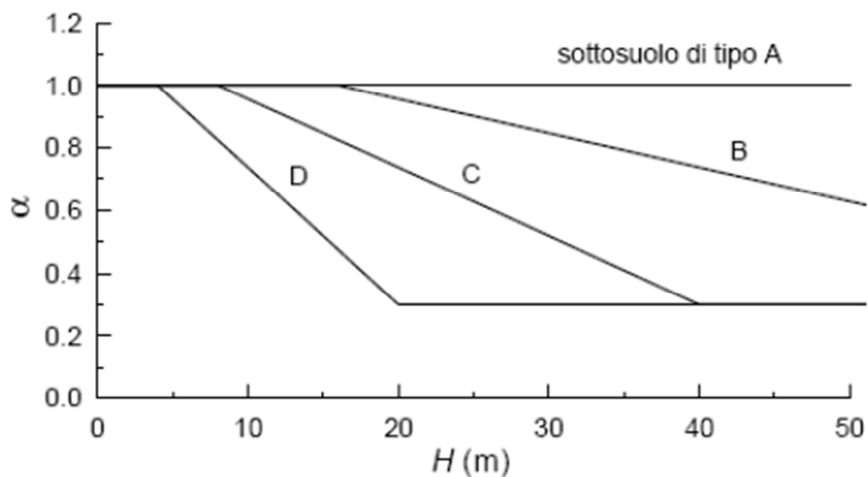



Figura 1: Figura 7.11.II delle N.T.C. 2008, da utilizzare per trovare il coefficiente α .

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

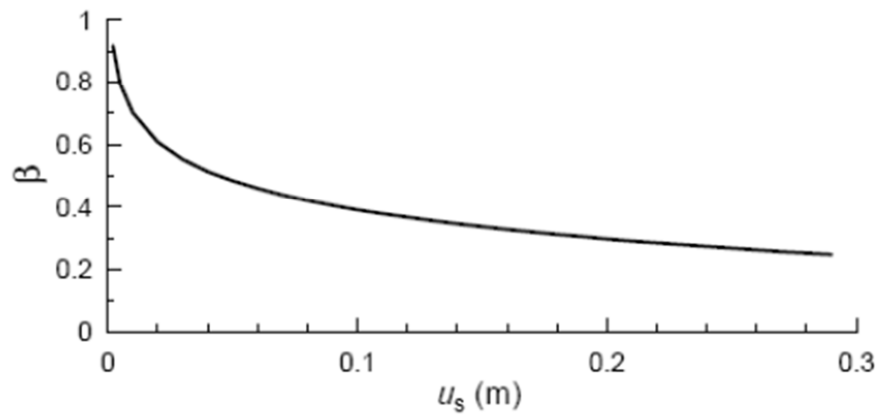




Figura 2: Figura 7.11.III delle N.T.C. 2008, da utilizzare per trovare il coefficiente β .

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

In ogni caso β non deve essere inferiore a 0.2.

Nel caso in esame si è assunto:

$$\begin{array}{l|l} u_s & 4\text{cm} \\ \alpha & 0.5625 \\ \beta & 0.5061 \end{array}$$

Conseguentemente:

$$k_h = \alpha \cdot \beta \cdot \frac{a_{max}}{g} = 0.13$$


La componente sismica verticale è stata trascurata: $k_v = 0$

Data la deformabilità dell'opera, l'azione sismica è stata considerata mediante il metodo di Mononome-Okabe implementato da Paratie Plus 2010. Tale metodo consente di calcolare automaticamente la sovraspinta sismica a monte della paratia come differenza tra le spinte delle terre in condizione sismica e in condizioni di spinta attiva. Contemporaneamente all'applicazione di tale sovraccarico, il programma sostituisce ai coefficienti di spinta passiva valutati in fase statica i coefficienti di spinta passiva in fase sismica.

Per le verifiche dei muri di sostegno, i coefficienti sismici di progetto si deducono, in accordo con il D.M. del 14/01/2008, sulla base delle relazioni:

$$k_h = \beta_m \cdot \frac{a_{max}}{g} \quad k_v = \pm 0.5 \cdot k_h$$

dove β_m è il coefficiente che porta in conto la riduzione dell'accelerazione massima attesa al sito a causa della deformabilità dell'opera. La normativa specifica di ricavare il valore di tale coefficiente dalla Tabella 7.11.II, dove vengono assegnati range di valori in funzione di a_g ; poiché però l'accelerazione sismica attesa per quest'opera supera, nello stato indagato SLV, il valore massimo considerato nella suddetta tabella (pari a 0.4g) si è proceduti ad una estrapolazione dei valori della tabella, ottenendo il grafico sottostante:

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

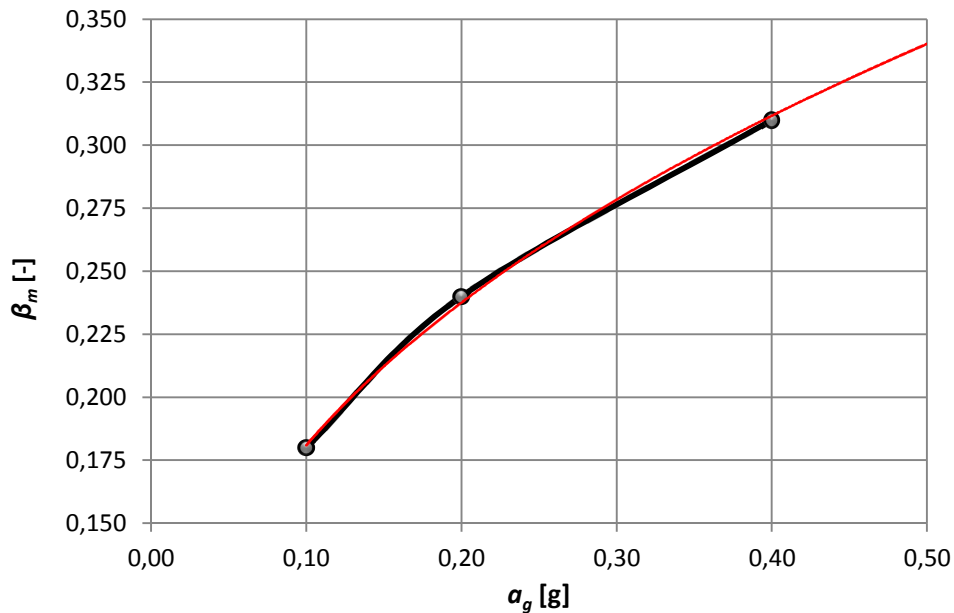



Grafico 1: estrapolazione eseguita per ottenere il valore di β_m .

Cautelativamente si è assunto $\beta_m = 0.35$ per SLV.

Per SLD risulta: $\beta_m = 0.24$

Per le verifiche di stabilità globale del pendio si è invece considerata sia l'accelerazione orizzontale che quella verticale. Poiché il valore del coefficiente β_s non può essere ottenuto direttamente dalla Tabella 7.11.I del D.M. 14/02/2008, in quanto l'accelerazione sismica attesa per quest'opera supera il valore massimo considerato nella suddetta tabella (pari a 0.4g), si è eseguita un'extrapolazione dei valori da normativa, ottenendo il grafico seguente:

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO					
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th style="text-align: left;"><i>Rev</i></th> <th style="text-align: left;"><i>Data</i></th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td style="text-align: left;">F0</td> <td style="text-align: left;">20/06/2011</td> </tr> </tbody> </table>	<i>Rev</i>	<i>Data</i>	F0	20/06/2011
<i>Rev</i>	<i>Data</i>						
F0	20/06/2011						

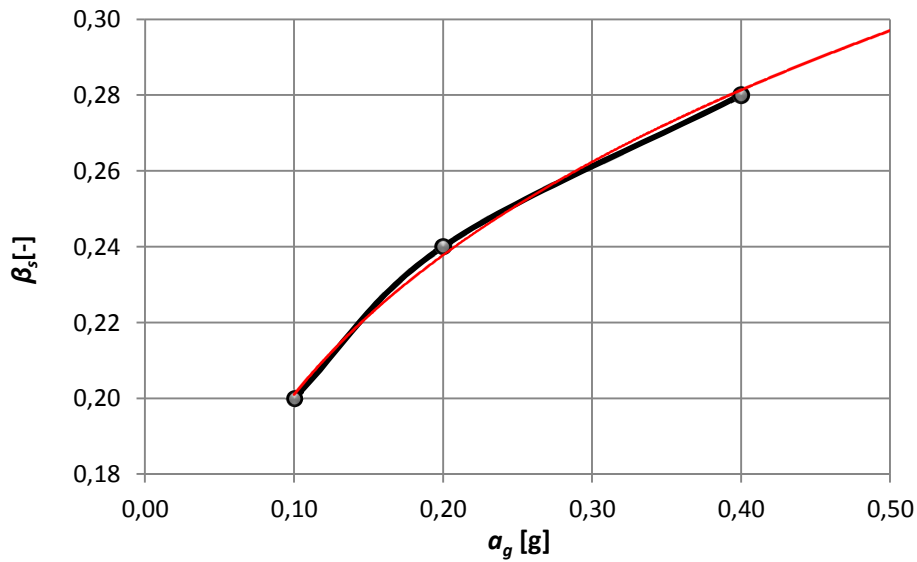


Figura 3: estrapolazione eseguita per ottenere il valore di β_s .

Cautelativamente nel calcolo dei coefficienti sismici si è assunto $\beta_s = 0.30$:

$$k_h = \beta_s \cdot \frac{a_{max}}{g} = 0.138 \quad k_v = \pm 0.5 \cdot k_s = 0.069$$

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

2 FASI COSTRUTTIVE

Nel seguito vengono brevemente descritte le fasi esecutive per la realizzazione delle opere in oggetto.

2.1 PARATIE IN DIAFRAMMI

- Scavo di regolarizzazione per ricavare la pista necessaria all'esecuzione dei diaframmi.
- Realizzazione dei diaframmi in c.a. mediante benna mordente.
- Getto della trave di testata della paratia.
- Ritombamento e ripristino dell'area interessata dagli scavi a monte dei diaframmi, con posizionamento della canaletta dietro l'opera.
- Scavo parziale fino a circa 0.5m sotto la quota d'imposta del primo ordine di tiranti, vale a dire circa 4m al di sotto del limite superiore della trave di testata.
- Esecuzione e tesatura del primo ordine di tiranti.
- Scavo parziale a circa 0.5m sotto la quota d'imposta del secondo ordine di tiranti (circa 7m al di sotto del limite superiore della trave di testata).
- Esecuzione e tesatura del secondo ordine di tiranti.
- Scavo parziale a circa 0.5m sotto la quota d'imposta del terzo ordine di tiranti (circa 9.5m al di sotto del limite superiore della trave di testata).
- Esecuzione e tesatura del terzo ordine di tiranti.
- Scavo fino a fondo scavo.
- Realizzazione del cordolo di appoggio del pannello di rivestimento in pietra.
- Posizionamento del pannello di rivestimento in pietra e getto del riempimento in calcestruzzo, armato con una rete elettrosaldata e dotato di nicchie in corrispondenza delle teste dei tiranti per garantirne l'ispezionabilità.

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

2.2 MURO DI SOSTEGNO PREFABBRICATO

- sbancamento per raggiungere la quota di imposta della fondazione;
- getto in c.a. del piano di appoggio (che dovrà essere perfettamente piano);
- getto della suola di stabilizzazione (fondazione) e contemporaneo raccordo dell'elevazione (prefabbricata);
- riempimento orizzontale a tergo del muro.

3 PIANO DI MONITORAGGIO IN CORSO D'OPERA ED IN ESERCIZIO

Il presente documento fornisce indicazioni relative al piano di monitoraggio da applicare per l'esecuzione delle paratie tirantate in diaframmi in c.a.

Tale programma viene predisposto al fine di acquisire in corso d'opera il maggior numero possibile di informazioni qualitativamente significative, di verificare l'idoneità degli interventi e delle modalità esecutive previste in progetto e di controllare che i valori di spostamento delle strutture siano compatibili con la funzionalità statica delle opere e congruenti con quelli stimati in progetto.

E' stato pertanto definito un sistema di monitoraggio costituito da:

- controlli topografici di **mire ottiche** installate sulle opere di sostegno e sulle berme degli sbancamenti, mediante chiodi in acciaio oppure supporti tassellati per mire removibili, ubicati in corrispondenza delle berme di scavo, sulla trave di testata in calcestruzzo armato e su due/tre/quattro ordini dell'opera di sostegno, in funzione dell'altezza dello scavo. I riferimenti così installati dovranno fornire gli spostamenti assoluti della paratia, in testa e sulle sezioni ad altezze intermedie, nelle tre direzioni dello spazio.
- **Inclinometri** ed **estensimetri multibase**: nella sezione di maggior altezza di scavo della paratia verranno posizionati:
 - in corrispondenza della paratia:
 - un tubo inclinometrico all'interno del diaframma in c.a., per confermare i risultati delle misure topografiche e fornire l'andamento della deformazione della paratia con la profondità in continuo;

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

- un estensimetro multibase orizzontale a 4 basi (5m, 10m, 20m, 30m), ubicato tra il 1° e il 2° ordine di tiranti, per confermare le dimensioni del cuneo di spinta a tergo della paratia.
- in corrispondenza del limite dello sbancamento a monte della paratia:
 - un tubo inclinometrico della profondità di circa 40m, per verificare gli eventuali spostamenti del versante in un'area esterna agli scavi.

I risultati delle letture verranno confrontati con le ipotesi progettuali derivanti dai calcoli.

- Strumentazione di controllo del comportamento tensionale delle strutture: sulle gabbie di armatura del diaframma, nella sezione di paratia con massima altezza di scavo, verranno applicate delle coppie di **estensimetri elettrici**, a diverse quote corrispondenti alle massime sollecitazioni tensionali. I terminali degli estensimetri dovranno essere alloggiati in un apposito pannello di centralizzazione.
- Celle di pressione per la misura della forza agente sui tiranti, mediante l'adozione di **celle di carico toroidali** per la misura del carico agente sui tiranti. Le celle di carico saranno disposte in testa ad alcuni tiranti con lo scopo di misurare i carichi trasmessi e l'evoluzione degli stessi nel tempo e nel proseguire delle lavorazioni. Le celle dovranno essere dotate di target ottici al fine di misurare eventuali spostamenti ai quali potrebbero essere soggette. I terminali delle celle di carico dovranno essere alloggiati in un apposito pannello di centralizzazione.

Nei paragrafi che seguono vengono indicate le caratteristiche e le modalità esecutive del programma di monitoraggio predisposto.

3.1 MISURE TOPOGRAFICHE

L'opera di sostegno e gli sbancamenti dovranno essere strumentati attraverso la messa in opera di misuratori di spostamento.

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

3.1.1 Modalità d'installazione

L'installazione dei chiodi di misura topografica dovrà essere realizzata secondo la seguente procedura:

1. Tracciamento topografico delle posizioni di installazione;
2. Realizzazione del foro di alloggiamento del chiodo di diametro adeguato;
3. Infissione e sigillatura del chiodo nel foro precedentemente realizzato.

Alternativamente, il chiodo potrà essere annegato direttamente nel getto della struttura da monitorare.

Al termine delle operazioni di posa potrà essere realizzata la prima livellazione topografica di riferimento per i successivi rilievi (lettura di zero). Il caposaldo di riferimento dovrà essere in posizione tale per cui eventuali cedimenti siano minimi e controllabili topograficamente con altri riferimenti certi.

Per quanto riguarda i riferimenti sulla trave, questi dovranno essere installati prima dell'esecuzione dello scavo di sbancamento della paratia; i riferimenti sulle travi di correa andranno posti in opera non appena raggiunta la relativa quota di scavo.

3.1.2 Sistema di acquisizione dati

I riferimenti così installati dovranno fornire gli spostamenti assoluti sia del pendio riprofilato (berma), sia della paratia, in testa e sulle sezioni ad altezza intermedia, nelle tre componenti: abbassamenti, spostamenti radiali e tangenziali della paratia, o in alternativa, abbassamenti, spostamenti in coordinate assolute.

Il sistema di acquisizione dati è costituito da una stazione composta da un teodolite accoppiato a un distanziometro elettronico di precisione. È richiesta la precisione seguente:

- teodolite: lettura angolare non superiore a 2 secondi centesimali;
- distanziometro elettronico: $\pm 3 \text{ mm} + 2 \text{ ppm}$.

3.1.3 Frequenza dei rilevamenti

I riferimenti topografici andranno letti in corrispondenza delle diverse fasi di scavo e più precisamente:

Trave di testata:

- Prima dell'esecuzione dello scavo;

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

- Ogni successiva fase parziale di scavo;

Paratia:

- Non appena raggiungibile la posizione di riferimento;
- Appena raggiunta la successiva quota di scavo.

Berme:

- Non appena raggiungibile la posizione di riferimento;
- Ogni successiva fase parziale di scavo;

Completati gli scavi, il programma di misure dovrà proseguire con le seguenti scadenze:

- 1 lettura giornaliera per la prima settimana dal completamento dello scavo;
- 1 lettura settimanale per il successivo mese;
- 1 lettura ogni due settimane per i successivi mesi fino al ritombamento dell'opera.

Eventuali ulteriori letture potranno essere previste, in funzione degli spostamenti registrati durante le letture precedenti. Al termine dell'opera potranno essere previste ulteriori letture a cadenza trimestrale finché possano essere ritenuti nulli gli spostamenti registrati.

Le cadenze sopra elencate dovranno essere il più possibile coincidenti con l'inizio o la fine delle principali lavorazioni previste.

3.2 TUBO INCLINOMETRICO

Il tubo dovrà essere in materiale plastico (ABS) e dotato di guide di riferimento e scorrimento per sonda inclinometrica disposte su due diametri tra loro ortogonali (spiralatura <0.5°/m).



Il diametro interno della tubazione dovrà essere non inferiore a 76mm.

3.2.1 Modalità d'installazione

L'installazione dei tubi verrà eseguita in verticale in terreno o all'interno dei diaframmi in c.a. In quest'ultimo caso potrà essere annegato all'interno del getto, opportunamente ancorato alla gabbia di armatura.

Nel caso invece di installazione in terreni, la perforazione per la posa in opera dei tubi sarà eseguita a distruzione e dovrà avere diametro minimo 101mm (max 140mm). Dovrà essere garantita la regolarità dimensionale del foro, evitando franamenti e conseguenti scavamenti nello stesso; la lunghezza di perforazione dovrà essere maggiore di 0.5m rispetto alla lunghezza di tubo prevista.

Nel caso in cui le pareti del foro non si autosostengano si dovrà provvedere alla posa in opera di

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

una tubazione di rivestimento provvisoria di diametro interno non inferiore a 100mm.

Lo scostamento della verticalità dell'asse di perforazione o di posizionamento non dovrà mai superare il 2% e dovrà essere garantito il passaggio di una sonda di misura di lunghezza pari a 2.0m.

L'installazione della tubazione sarà eseguita assemblando la tubazione man mano che la stessa sarà calata in foro.

Tutte le giunzioni del tubo dovranno essere rivettate (in posizione intermedia tra le guide di misura) ed accuratamente sigillate.

Il tubo di misura dovrà essere messo in opera mantenendo una delle coppie di guide di misura perpendicolari all'asse dell'opera ed evitando torsioni.

I punti di misura per i sensori inclinometrici dovranno essere installati secondo le modalità indicate dal fornitore, avendo cura di garantire (anche durante le fasi di movimentazione e calaggio della tubazione in foro) il corretto funzionamento degli stessi.

La cementazione verrà eseguita mediante iniezione di boiaccia idonea alle caratteristiche del terreno attraversato (miscela acqua, cemento, bentonite costituita rispettivamente da 100-30-6 parti in peso) attraverso almeno due tubi di iniezione disposti uno a fondo foro ed uno a metà dello stesso.

Durante l'esecuzione della cementazione il tubetto di iniezione verrà eventualmente recuperato ad intervalli regolari. Contemporaneamente si provvederà al riempimento del tubo con acqua pulita per ridurre la spinta idrostatica sul tubo prodotta dalla boiaccia.

Nel caso le pareti non si autosostengano, il rivestimento dovrà essere estratto in fasi successive in concomitanza con la cementazione.

Durante la presa della boiaccia si dovrà provvedere ad eventuali rabbocchi da bocca foro. Successivamente verrà installato a testa tubo un pozzetto di protezione, con chiusino di tipo carrabile.

Al termine dell'installazione dovrà essere verificata la funzionalità della tubazione e si dovrà procedere al lavaggio del tubo con acqua pulita immessa in pressione dal fondo con apposita cannetta.

3.2.2 Sistema di lettura

Ad ogni lettura si dovrà provvedere al rilievo della temperatura esterna e garantire adeguata stabilizzazione termica della strumentazione in foro.

La prima lettura di zero verrà eseguita ad avvenuta presa della boiaccia di cementazione

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

(comunque non prima di 4 giorni dalla stessa).

Per misure inclinometriche la lettura di zero dovrà essere eseguita procedendo dal basso verso l'alto sulle 4 guide e con passo di misura pari a quella dei carrelli della sonda (passo della sonda di misura).

Le letture di esercizio potranno essere eseguite sulle due guide che hanno fornito minore e medio valore di semi scarto fra letture opposte.

In caso di anomalie di misura o presenza di fenomeni deformativi significativi, potrà essere richiesta, sul singolo tubo, l'esecuzione di letture di esercizio su 4 guide.

In caso di anomalie di misura o presenza di fenomeni deformativi significativi potrà essere richiesta, sul singolo tubo, l'esecuzione di due rilievi su guide differenti (come per la lettura di zero).

I dati di misura dovranno essere restituiti sia sotto forma di letture strumentali che elaborati (in forma tabellare e di grafici profondità-spostamento incrementale ed assoluto).

3.2.3 Frequenza dei rilevamenti

La lettura sarà effettuata in corrispondenza delle diverse fasi di scavo e più precisamente:

- Prima dell'esecuzione dello scavo; in particolare per l'inclinometro posto sul versante, sarà necessario effettuare n°3 letture mensili prima de ll'inizio dello scavo della paratia;
- Ogni successiva fase parziale di scavo;

Completati gli scavi, il programma di misure dovrà proseguire con le seguenti scadenze:

- 1 lettura giornaliera per la prima settimana dal completamento dello scavo;
- 1 lettura settimanale per il successivo mese;
- 1 lettura ogni due settimane per i successivi mesi fino al ritombamento dell'opera.

Eventuali ulteriori letture potranno essere previste, in funzione degli spostamenti registrati durante le letture precedenti. Al termine dell'opera potranno essere previste ulteriori letture a cadenza trimestrale finché possano essere ritenuti nulli gli spostamenti registrati.

Le cadenze sopra elencate dovranno essere il più possibile coincidenti con l'inizio o la fine delle principali lavorazioni previste.

3.3 ESTENSIMETRO MULTIBASE

Gli estensimetri orizzontali ad asta multibase (n° 4 basi ubicate a 5m, 10, 20, e 30m) dovranno essere costituiti dai seguenti elementi:

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

- testa di misura in ferro zincato a n°4 basi con alloggiamenti in acciaio inox per i comparatori e/o trasduttori lineari di spostamento protetti da tappo in plastica, dotata di coperchio di protezione a tenuta stagna;
- riscontri di lettura con astine filettate di lunghezza non inferiore a 150 mm riposizionabili;
- n°4 aste di misura in acciaio, di lunghezza 5m, 10 m, 20m e 30m, con idoneo sistema di accoppiamento e dotate di tubazione rigida di protezione in PVC o acciaio;
- ancoraggi profondi in acciaio ad aderenza migliorata di lunghezza non inferiore a 500 mm da cementare alle pareti del foro;
- sistema di collegamento tra gli ancoraggi e le aste di misura;
- tubo di iniezione della malta cementizia.

3.3.1 Modalità d'installazione

L'installazione dello strumento verrà eseguita in orizzontale in terreno.

Il foro per l'installazione di 4 basi estensimetriche ad asta dovrà avere diametro non inferiore a 127mm e dovrà avere una lunghezza superiore di almeno 50cm della lunghezza relativa alla base di ancoraggio più profonda.

Al termine dell'esecuzione del foro si provvederà ad installare nel foro gli estensimetri ad asta, avendo cura di posizionare gli ancoraggi esattamente alle profondità indicate di 5m, 10m, 20m e 30m.

Particolare cura dovrà essere posta nell'accoppiamento tra le aste e la testa di misura in superficie; una volta che tutte le parti della strumentazione saranno correttamente posizionate si provvederà a cementare gli ancoraggi in profondità impiegando l'apposito tubo di iniezione pompando la miscela cementizia dal fondo del foro a bassa pressione, avendo cura di non causare movimenti alle aste estensimetriche installate. La cementazione degli ancoraggi profondi avverrà successivamente alla cementazione della testa di misura in superficie, da eseguirsi con cemento a presa rapida.

A presa avvenuta si procederà alla regolazione dello zero iniziale impiegando un comparatore centesimale o un trasduttore lineare di spostamento ed agendo sulla vite di regolazione della testa di misura, con esecuzione di almeno tre misure di riscontro.

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

3.3.2 Sistema di lettura

Le misure di deformazione dovranno sempre essere accompagnate da misure di temperatura dell'aria, della superficie del terreno e del sistema di estensimetri eseguite all'interno della testa dell'estensimetro.

La prima lettura di zero verrà eseguita ad avvenuta presa della boiaccia di cementazione (comunque non prima di 4 giorni dalla stessa).

La documentazione finale dovrà comprendere tutte le informazioni relative allo strumento quali la quota assoluta o relativa della testa di misura, il tipo di strumentazione installata, le caratteristiche della miscela utilizzata per la cementazione, lo schema di installazione nel foro degli estensimetri con indicazione della profondità degli ancoraggi, i risultati della calibrazione iniziale con indicazione dello zero iniziale espresso in centesimi di millimetro, della temperatura dell'aria, della roccia e del sistema estensimetrico.

I dati di misura dovranno essere restituiti sia sotto forma di letture strumentali che elaborati (in forma tabellare e di grafici profondità-spostamento incrementale ed assoluto).

3.3.3 Frequenza dei rilevamenti

La lettura sarà effettuata in corrispondenza delle diverse fasi di scavo e più precisamente:

- Prima dell'esecuzione dello scavo successivo all'installazione dello strumento;
- Ogni successiva fase parziale di scavo, con cadenza settimanale;

Completati gli scavi, il programma di misure dovrà proseguire con le seguenti scadenze:

- 1 lettura giornaliera per la prima settimana dal completamento dello scavo;
- 1 lettura settimanale per il successivo mese;
- 1 lettura ogni due settimane per i successivi mesi fino al ritombamento dell'opera.

Eventuali ulteriori letture potranno essere previste, in funzione degli spostamenti registrati durante le letture precedenti. Al termine dell'opera potranno essere previste ulteriori letture a cadenza trimestrale finché possano essere ritenuti nulli gli spostamenti registrati.

Le cadenze sopra elencate dovranno essere il più possibile coincidenti con l'inizio o la fine delle principali lavorazioni previste.

3.4 BARRETTE ESTENSIMETRICHE

I deformometri a corda vibrante, denominati "barrette estensimetriche", hanno lo scopo di misurare le deformazioni delle superfici su cui sono applicati. Sono costituiti da barrette metalliche sigillate,

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

generalmente lunghe 15-16cm, contenenti un filo in acciaio teso, ancorato saldamente agli estremi e libero di vibrare all'interno della barretta.

Le deformazioni sono misurate, in direzione concorde alla direzione di installazione dello strumento. Il cambiamento di tensione viene misurato come una variazione della frequenza di vibrazione del cavetto. La lettura della frequenza di vibrazione è possibile attraverso una coppia di magneti localizzati vicino al filo d'acciaio.

Tali strumenti dovranno essere disposti all'interno del diaframma in c.a, saldati alle gabbie di armatura, alle seguenti quote da testa palo: -10m, -15m, -25m, con lo scopo di misurare le deformazioni all'interno dell'elemento strutturale e l'evoluzione delle stesse nel tempo col proseguire delle lavorazioni.

3.4.1 Modalità d'installazione

Le barrette estensimetriche dovranno essere fissate direttamente ai ferri di armatura della gabbia del diaframma in c.a.. Le fascette di ancoraggio non dovranno essere troppo serrate onde evitare che durante il getto nascano stati di tensionamento anomali che possono interferire con il corretto funzionamento della corda vibrante all'interno dell'astina.

E' consigliabile eseguire una verifica preliminare del funzionamento prima dell'installazione collegando lo strumento all'unità di lettura ed osservando i valori restituiti.

Sarà anche opportuno accertarsi che il trasduttore mantenga l'orientamento desiderato dopo la fase di getto.

Lo strumento dovrà avere un campo di misura di +/- 1500microeps, risoluzione di 1 microeps e dovrà avere un termistore elettrico incorporato.

3.4.2 Frequenza rilevamenti

Le barrette estensimetriche sono lette in automatico e quindi permettono l'acquisizione con cadenza costante e frequente.

In particolare si dovrà predisporre il sistema di acquisizione dati con letture almeno giornaliera fino al completamento degli scavi. Completati gli scavi il programma di misure dovrà proseguire con le seguenti scadenze:

- 1 lettura giornaliera per il primo mese dal completamento dello scavo;
- 1 lettura settimanale fino al termine dei lavori.

Al termine dell'opera potranno essere previste ulteriori letture a cadenza trimestrale finché

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

possano essere ritenuti nulli gli spostamenti registrati.

3.4.3 Restituzione dati

I dati misurati saranno restituiti in forma di tabella e con i seguenti diagrammi:

- Variazioni delle deformazioni nel tempo;
- Variazioni dello stato tensionale nel tempo.

3.5 CELLE DI CARICO

Si tratta di strumenti adatti al controllo e alla misura del carico agente su strutture e/o trasmesso in determinati punti delle stesse.

Le celle di carico saranno disposte in testa ad alcuni tiranti con lo scopo di misurare i carichi trasmessi e l'evoluzione degli stessi nel tempo e col proseguire delle lavorazioni.

Le celle dovranno essere dotate di target ottici per la misura degli spostamenti che eventualmente potranno subire.

Le celle di carico per tiranti strumentati sono costituite da:

- un corpo in acciaio di forma toroidale sensibilizzato con strain-gauge di tipo resistivo in numero variabile ma dimensionati in modo tale da garantire una minore sensibilità ai carichi eccentrici, collegati in modo da permettere l'acquisizione dati su un unico canale;
- una piastra in acciaio che permette una più omogenea ripartizione del carico sull'intero corpo della cella;
- un cavo elettrico di opportune caratteristiche che realizzi il collegamento dello strumento all'unità di lettura.

Sotto carico la cella toroidale subisce una deformazione che viene rilevata dagli estensimetri, i quali variando il loro valore di resistenza generano in uscita un segnale elettrico proporzionale al carico applicato.

Le celle di carico verranno poste in opera sugli elementi di ancoraggio delle opere di sostegno degli scavi e dovranno avere con campo di misura 0-800kN. Il sensore di misura dovrà consentire un'accuratezza di misura migliore del 0.5% del fondo scala.

Il corpo cella dovrà essere in acciaio inox o adeguatamente protetto contro fenomeni di ossidazione e corrosivi.

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

3.5.1 Modalità d'installazione

Le celle vanno inserite nel punto di rilevamento del carico ponendo particolare cura affinché le due superfici d'appoggio della cella risultino piane e non deformabili, così che il carico sia trasferito correttamente alla cella.

La superficie di contatto cella – piastra di ripartizione deve essere perfettamente piana e per garantire una sufficiente rigidità è necessario che la cella di carico appoggi su una piastra d'acciaio di spessore opportuno e di diametro superiore a quello della cella.

Analogamente, sull'altra superficie della cella, per le stesse ragioni, viene installata una piastra di acciaio che garantisca una migliore ripartizione del carico.

Lo strumento sarà installato con la seguente procedura:

spianare e lisciare la superficie di contatto all'interno del foro predisposto per il tirante da strumentare;

- appoggiare la cella di carico alla superficie predisposta, collegare il cavo strumentale al pannello di centralizzazione e installare la piastra di distribuzione;
- iniziare le operazioni di tesatura del tirante, valutando subito l'opportunità di regolarne la posizione onde garantire la perfetta planarità della cella e conseguentemente la perfetta distribuzione del carico; tale operazione sarà eseguita controllando i valori elettrici restituiti dalla cella;
- procedere con la messa in carico fino al valore di progetto.

In aggiunta alle suddette celle di carico, andrà installata una cella termometrica, per la misura delle variazioni di temperatura dell'aria.

3.5.2 Frequenza rilevamenti

Le celle di carico sono lette in automatico e quindi permettono l'acquisizione con cadenza costante e frequente.

In particolare si dovrà predisporre il sistema di acquisizione dati con letture almeno orarie fino al completamento degli scavi. Completati gli scavi il programma di misure dovrà proseguire con le seguenti scadenze:

- 1 lettura giornaliera per il primo mese dal completamento dello scavo;
- 1 lettura settimanale fino al termine dei lavori.

Contemporaneamente alle letture dei carichi si dovranno eseguire le misure con cella

		Ponte sullo Stretto di Messina PROGETTO DEFINITIVO		
PARATIE ASSE B DA PK 0+809 A PK 0+973 RELAZIONE TECNICO DESCRITTIVA DELL'OPERA		<i>Codice documento</i> CS0606_F0	<i>Rev</i> F0	<i>Data</i> 20/06/2011

termometrica.

Al termine dell'opera potranno essere previste ulteriori letture a cadenza trimestrale finché possano essere ritenuti nulli gli spostamenti registrati.

3.5.3 Restituzione dati

I dati misurati saranno restituiti in forma di tabella e con i seguenti diagrammi:

- Variazioni di carico rispetto al tempo;
- Variazioni di carico rispetto alla temperatura.

4 ELABORATI DI RIFERIMENTO

Descrizione/oggetto elaborato	Scala	Codice elaborato											
Paratie - dettagli costruttivi	varie	CG0700	P	SZ	D	C	SC	00	G0	00	00	00	06
Paratie asse B da pk 0+809 a pk 0+973 - relazione tecnico-descrittiva dell'opera	-	CG0700	P	RG	D	C	SC	00	G0	00	00	00	19
Paratie asse B da pk 0+809 a pk 0+973 - Scheda riassuntiva di rintracciabilità dell'opera		CG0700	P	SH	D	C	SC	00	G0	00	00	00	15
Paratie asse B da pk 0+809 a pk 0+973 - planimetria di progetto	Varie	CG0700	P	PZ	D	C	SC	00	G0	00	00	00	06
Paratie asse B da pk 0+809 a pk 0+973 - relazione di calcolo	-	CG0700	P	CL	D	C	SC	00	G0	00	00	00	18
Paratie asse B da pk 0+809 a pk 0+973 - pianta e prospetto - Tav. 1/2	1:200	CG0700	P	P9	D	C	SC	00	G0	00	00	00	18
Paratie asse B da pk 0+809 a pk 0+973 - pianta e prospetto - Tav. 2/2	1:200	CG0700	P	P9	D	C	SC	00	G0	00	00	00	19
Paratie asse B da pk 0+809 a pk 0+973 - sezioni	1:200	CG0700	P	W9	D	C	SC	00	G0	00	00	00	14
Paratie asse B da pk 0+809 a pk 0+973 - sezioni tipo	1:50	CG0700	P	WB	D	C	SC	00	G0	00	00	00	03