

COMMITTENTE:



ALTA SORVEGLIANZA:



GENERAL CONTRACTOR:



**INFRASTRUTTURE FERROVIARIE STRATEGICHE DEFINITE DALLA LEGGE
OBIETTIVO N. 443/01**

LINEA AV/AC TORINO – VENEZIA Tratta VERONA – PADOVA

Lotto funzionale Verona – Bivio Vicenza

PROGETTO ESECUTIVO

RILEVATI

GENERALE

GENERALE

Preparazione del piano di posa e valutazione della compatibilità del trattamento a calce per i rilevati ubicati da pk 39+375 a pk 44+250.03

GENERAL CONTRACTOR		DIRETTORE LAVORI		SCALA
IL PROGETTISTA INTEGRATORE	Consorzio Iricav Due in s. Paolo Carmona Data: Febbraio 2022			-
 Ing. Giovanni MALAVENDA iscritto all'ordine degli ingegneri di Venezia n. 4289 Data: Febbraio 2022				

COMMESSA	LOTTO	FASE	ENTE	TIPO DOC.	OPERA/DISCIPLINA	PROGR.	REV.	FOGLIO
I	N	1	7	1	2	E	I	2
R	H	R	I	0	0	0	X	0
0	0	5	B	-	-	-	D	-
-	-	-	-	-	-	-	-	-

	VISTO CONSORZIO IRICAV DUE	
	Firma	Data
	Luca RANDOLFI	Febbraio 2022

Progettazione:

Rev.	Descrizione	Redatto	Data	Verificato	Data	Approvato	Data	IL PROGETTISTA
A	EMISSIONE	M. Conti <i>Maria Conti</i>	Settembre 2021	V. Pastore <i>V. Pastore</i>	Settembre 2021	P. Ascari <i>Paolo Ascari</i>	Settembre 2021	Ing. Paolo Ascari Data: Febbraio 2022
B	RECEPIMENTO ISTRUTTORIA	M. Conti <i>Maria Conti</i>	Febbraio 2022	V. Pastore <i>V. Pastore</i>	Febbraio 2022	P. Ascari <i>Paolo Ascari</i>	Febbraio 2022	

CIG: 8377957CD1	CUP: J41E91000000009	File: IN1712EI2RHRIO00X005B
		Cod. origine:



Progetto cofinanziato dalla Unione Europea

TUTTI I DIRITTI DEL PRESENTE DOCUMENTO SONO RISERVATI: LA RIPRODUZIONE ANCHE PARZIALE E' VIETATA



INDICE

1	INTRODUZIONE	3
2	DOCUMENTI DI RIFERIMENTO	4
2.1	Documentazione di progetto	4
2.2	Normativa e standard di riferimento	4
2.3	Bibliografia	5
3	SPESSORI DI SCOTICO E BONIFICO	6
4	STRATIGRAFIA SUPERFICIALE RILEVATA LUNGO IL TRACCIATO	8
5	SINTESI DEGLI SPESSORI DI SCOTICO E BONIFICO PREVISTI	9
6	STABILIZZAZIONE SUPERFICIALE DEI MATERIALI IN SITO – CRITERI GENERALI	13
7	CARATTERISTICHE DEI MATERIALI DA PROVE DI LABORATORIO	15
7.1	Generalità	15
7.2	Granulometria e caratteristiche di plasticità	15
7.2.1	Considerazioni generali	18
7.3	Contenuto di solfati	18
7.4	Contenuto di sostanze organiche	21
8	SPERIMENTAZIONI DI LABORATORIO CON MISCELE TERRENO – LEGANTE	22

GENERAL CONTRACTOR  IRICAV2	ALTA SORVEGLIANZA  ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE				
Preparazione del piano di posa e valutazione della compatibilità del trattamento a calce per i rilevati ubicati da pk 39+375 a pk 44+250.03	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E12 RO RI 00 0 X 005	Rev. B	Foglio 3 di 24

1 INTRODUZIONE

Il presente documento riassume le valutazioni condotte nell'ambito della tratta in oggetto e relative agli spessori di scotico e bonifico da realizzare alla base dei rilevati in progetto. Viene inoltre esaminata la necessità e la fattibilità di eventuali trattamenti a calce dello strato di sottofondo dei rilevati della nuova linea A.V. nel tratto compreso tra le progressive A.V. pk 39+375 (RI75) e pk 44+250.03 (RI86).

Le valutazioni esposte nel seguito sono basate sui risultati delle indagini geotecniche di sito e di laboratorio disponibili, relative sia alla fase di Progetto Definitivo (PD) sia a quella di Progetto Esecutivo (PE). Si sono inoltre considerati i risultati di test sperimentali di stabilizzazione a calce eseguiti in laboratorio nell'ambito della più recente campagna di indagine (PE).

Laddove possibile e necessario, l'opportunità di ricorrere alla stabilizzazione a calce del terreno in sito per la creazione degli strati di sottofondo dei rilevati è motivata innanzitutto da criteri di ottimizzazione dell'intervento, in termini sia economici, sia di sostenibilità ambientale. Infatti, il riutilizzo di materiali normalmente non idonei consente, oltre ad un minore ricorso a materiali provenienti da cave di prestito, anche una riduzione del traffico veicolare pesante per il trasporto degli stessi e per il trasporto a scarica dei materiali provenienti dagli scavi di bonifica.

Quindi, nel complesso, il ricorso a questa tecnologia di trattamento presenta ricadute potenzialmente positive sia in termini economici, sia in termini di sostenibilità ambientale.

Le valutazioni esposte nel seguito riguardano anche gli spessori di scotico e bonifico da prevedersi in tratte di rilevato per le quali sono previsti interventi di consolidamento profondi (inclusioni rigide, pali riduttori di cedimento, colonne di ghiaia o altro), per i quali si fa riferimento alle specifiche indicazioni della progettazione esecutiva delle singole WBS.

GENERAL CONTRACTOR  IRICAV2	ALTA SORVEGLIANZA  GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE				
Preparazione del piano di posa e valutazione della compatibilità del trattamento a calce per i rilevati ubicati da pk 39+375 a pk 44+250.03	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E12 RO RI 00 0 X 005	Rev. B	Foglio 4 di 24

2 DOCUMENTI DI RIFERIMENTO

2.1 Documentazione di progetto

- [1] Sezioni di Progetto Esecutivo.
- [2] IN1710EI2RBGE0000004C Relazione Geotecnica (da 33.500 a 44+250)
- [3] IN1710EI2LZGE0000021B Planimetria con ubicazione indagini e profilo geotecnico
- [4] IN1710EI2LZGE0000022B Planimetria con ubicazione indagini e profilo geotecnico
- [5] IN1710EI2RHGE0000004B Relazione idrogeologica 2/2
- [6] IN1710EI2RHGE0000007B-8B Relazione di sintesi dei sondaggi e delle prove eseguite
- [7] IN1710EI2PRGE0000001A-2B, Risultati Indagini in sito di Progetto – SOCOTEC
- [8] IN1710EI2PRGE0000003A-4B, Risultati Indagini in sito di Progetto Esecutivo – ATI GEOSERVING – GEOLAVORI
- [9] IN1710EI2PRGE0000005A-8B, Risultati Prove di laboratorio di Progetto Esecutivo – SOCOTEC
- [10] IN1710EI2PRGE0000009A-12B, Risultati Prove di laboratorio di Progetto Esecutivo – ATI GEOSERVING – GEOLAVORI
- [11] IN1710EI2IGGE0000001A-2B, Risultati Indagini Geofisiche di Progetto Esecutivo – SOCOTEC
- [12] IN1710EI2IGGE0000003A-4B, Risultati Indagini Geofisiche di Progetto Esecutivo – ATI GEOSERVING – GEOLAVORI

2.2 Normativa e standard di riferimento

- [13] Decreto Ministeriale del 14 gennaio 2008: “Approvazione delle Nuove Norme Tecniche per le Costruzioni”, G.U. n.29 del 04.2.2008, Supplemento Ordinario n.30
- [14] Circolare 2 febbraio 2009, n. 617 – Istruzioni per l’applicazione delle “Nuove norme tecniche per le costruzioni” di cui al D.M. 14 gennaio 2008
- [15] UNI EN 1997-1 : Eurocodice 7 – Progettazione geotecnica – Parte 1: Regole generali
- [16] RFI DTC SI CS MA IFS 001 B Manuale di progettazione delle opere civili, Parte II – Sezione 3, Corpo stradale
- [17] RFI DTC INC CS SP IFS 001 A – Specifica per la progettazione geotecnica delle opere civili ferroviarie
- [18] RFI DTC SICS SP IFS 001 B – Capitolato generale tecnico di appalto delle opere civili – Parte II – Sezione 5 – Opere in terra e scavi
- [19] RFI – DTC SIGE SP IFS 003 A – Capitolato Generale Tecnico di Appalto delle Opere Civili – Parte II – Sezione 18 – Utilizzo di aggregati riciclati e trattamenti con calce per opere in terra
- [20] CNR-UNI 10006 “Costruzione e manutenzione delle strade – Tecnica di impiego delle terre

GENERAL CONTRACTOR  IRICAV2	ALTA SORVEGLIANZA  ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE				
Preparazione del piano di posa e valutazione della compatibilità del trattamento a calce per i rilevati ubicati da pk 39+375 a pk 44+250.03	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E12 RO RI 00 0 X 005	Rev. B	Foglio 5 di 24

- [21] CNR – Bollettino Ufficiale n. 36 del 21/2/1973 – Norme Tecniche “Stabilizzazione delle terre a calce”
- [22] UNI 11531-1:2014: “Costruzione e manutenzione delle opere civili delle infrastrutture – Criteri per l’impiego dei materiali – Parte 1: Terre e miscele di aggregati non legati”.
- [23] ASTM D6276-19 Standard Test Method for Using pH to Estimate the Soil-Lime Proportion Requirement for Soil Stabilization, 2019
- [24] ASTM C977-18 Standard Specification for Quicklime and Hydrated Lime for Soil Stabilization, 2018

2.3 Bibliografia

- [25] Ministère de l’Equipement , des Transports et du Logement – Laboratoire Central des Ponts et Chaussées - «Traitement des sols à la chaux et/ou aux liants hydrauliques Application à la réalisation des remblais et des couches de forme» LCPC – SETRA, Gennaio 2000
- [26] Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti “Studio a carattere pre-normativo – Norme tecniche di tipo prestazionale per capitolati speciali d’appalto”, 2001
- [27] Traitement des sols à la chaux et/ou aux liants hydrauliques – Application à la réalisation des assises de chaussées – Guide technique – LCPC – SETRA, 2007
- [28] CRR – Centre de Recherche Routières « Code de bonne pratique pour le traitement des sols à la chaux et/ou aux liants hydrauliques » Bruxelles – n. 81/2010

GENERAL CONTRACTOR		ALTA SORVEGLIANZA				
 IRICAV2		 GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE				
Preparazione del piano di posa e valutazione della compatibilità del trattamento a calce per i rilevati ubicati da pk 39+375 a pk 44+250.03		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E12 RO RI 00 0 X 005	Rev. B	Foglio 6 di 24

3 SPESSORI DI SCOTICO E BONIFICO

La valutazione degli spessori presumibili di scotico e di bonifico lungo la tratta in oggetto è stata condotta sulla base delle risultanze stratigrafiche derivata dai sondaggi e dai pozzetti eseguiti durante le fasi di PD e di PE.

Le informazioni relative sono contenute nei profili geotecnici.

Più in dettaglio, le informazioni desunte dai profili geotecnici sono state confrontate con la porzione più superficiale delle stratigrafie dei pozzetti, condotti per la massima parte nella fase di Progetto Definitivo. Il criterio generale di valutazione degli spessori si basa su quanto indicazioni del paragrafo 5.5.4.1 del Capitolato generale Tecnico di Appalto delle opere civili – Parte II – Sezione 5 – Opere in terra e scavi.

5.5.4.1 Rilevato ferroviario

Tutti i rilevati, sia che si impostino sul piano di campagna o che si addossino a rilevati esistenti, dovranno essere eseguiti tenendo conto delle seguenti modalità.

- Prima della formazione del rilevato, il terreno al di sotto del piano di campagna andrà asportato per uno spessore minimo di 50 cm (scotico) e comunque per tutto lo strato di terreno vegetale. Successivamente dovrà essere preparato il piano di posa, alla quota prevista in progetto, secondo i requisiti previsti nel punto b) del presente paragrafo; se la quota di progetto è superiore a quella dello scotico, la stessa dovrà essere raggiunta con l'apporto di materiale selezionato, rispondente ai requisiti di cui al punto 5.5.3.b) (rinteri).
- Il piano di posa, che sia costituito dal terreno in sito o da materiale di rinterro, dovrà essere costipato mediante rullatura in modo da ottenere una densità secca non inferiore al 95% della densità massima, ottenuta per quella terra, con la prova di costipamento AASHTO modificata (UNI-EN13286-2).

Il modulo di deformazione, misurato mediante prova di carico su piastra, al primo ciclo di carico nell'intervallo 0.05 MPa – 0.15 MPa, non dovrà essere inferiore a 20MPa e inoltre il rapporto dei moduli del 1° e 2° ciclo dovrà essere non inferiore a 0.45 (CNR-BU n. 146). Qualora quest'ultimo valore non fosse conseguibile si dovrà fare riferimento a quanto previsto al punto 5.5.4.1.i). Se il terreno in situ non ha caratteristiche adeguate ai requisiti richiesti, dovrà essere effettuata la bonifica, secondo quanto previsto al punto 5.5.3.b) (rinteri).

La bonifica può essere eseguita, sempre in accordo al Capitolato RFI, utilizzando materiale di tipo A1, A2, A3 ed A4 (quest'ultimo, solo se proveniente dagli scavi) adeguatamente compattato, oppure, in caso di indisponibilità di materiali appartenenti a questi gruppi, utilizzando terreno stabilizzato a calce.

La tratta in esame presenta problematiche di liquefazione a seguito dell'azione sismica negli strati superficiali, a ridosso del piano campagna, per profondità variabili da 3 a 6 m circa. Tale problematica deriva dalla presenza di strati di terreno sabbioso – limoso a basso grado di addensamento (spesso alternati ad orizzonti limosi argillosi) in presenza di livelli di falda prossimi al piano campagna.

Gli interventi previsti in questo senso sono di due tipi, in funzione degli spessori e della profondità degli strati da trattare:

- Qualora la profondità degli strati suscettibili di liquefazione sia dell'ordine di 3 m circa da p.c. o superiore, a partire dalla WBS RI 82, è previsto un trattamento con colonne di ghiaia da eseguire a partire da un piano di lavoro realizzato riportando del materiale granulare sul piano di scotico.

GENERAL CONTRACTOR  IRICAV2	ALTA SORVEGLIANZA  ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE				
Preparazione del piano di posa e valutazione della compatibilità del trattamento a calce per i rilevati ubicati da pk 39+375 a pk 44+250.03	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E12 RO RI 00 0 X 005	Rev. B	Foglio 7 di 24

L'esecuzione del trattamento con colonne di ghiaia non richiede l'esecuzione di ulteriori interventi di bonifica, in quanto le colonne stesse, oltre a svolgere la loro funzione nei confronti dei fenomeni di liquefazione, costituiranno di fatto un rinforzo del terreno superficiale.

- B. In altri casi, in presenza di strati potenzialmente liquefacibili a profondità dell'ordine di 2 m circa da p.c., viene previsto il parziale scavo (fino a circa 1.0 m da p.c.) e la compattazione del fondo scavo così realizzato con rulli pesanti a tamburo liscio, in modo tale da incrementare la densità del terreno nel successivo metro di profondità (in particolare dei livelli sabbiosi presenti da -1 a -2 m di profondità). A questo punto si dovrà procedere con l'esecuzione di prove di carico su piastra sul fondo scavo, in funzione della natura del terreno esposto alla quota di scavo (-1.0 m da p.c.) In caso di mancato raggiungimento dei requisiti di capitolato, se la natura del materiale a fondo scavo è di tipo sabbioso limoso, si dovrà procedere con la compattazione fino ad ottenere i valori del modulo su piastra richiesti dal Capitolato RFI. Se invece ci si trova in presenza di materiali limoso-argillosi ed i requisiti non sono stati ottenuti, si potrà prevedere il trattamento di stabilizzazione con calce previa verifica puntuale di idoneità in accordo al Capitolato Generale RFI sezione 18.

Si fa presente inoltre che le indagini disponibili lungo la tratta in esame segnalano in molti casi la presenza di uno strato superficiale di materiale di riporto, di spessore variabile da zero fino a 2.0 m circa. La composizione di questo strato è piuttosto eterogenea e variabile localmente e comprende argilla limi e sabbie con inclusi di ghiaia, laterizio ed eventualmente altri materiali (calcestruzzo, legno etc.).

Le indicazioni riportate nel seguito, in termini di spessori di scotico e bonifico, sono da intendersi come valori medi stimati per ciascuna WBS, derivate inevitabilmente dalla estensione delle indicazioni puntuali delle indagini disponibili. Ciò non esclude che, all'interno della stessa WBS, si possano verificare situazioni diverse anche in maniera significativa, ad esempio per la presenza di riporti di scadente qualità (non idonei) o di accumuli di materiale organico o materiali vari (plastica, legno etc.) all'interno di essi. Particolare attenzione dovrà esser posta, all'atto della esecuzione dei lavori, alle reali condizioni locali del terreno, adottando le opportune contromisure (incremento degli spessori di scotico e di bonifico) laddove necessario.

GENERAL CONTRACTOR  IRICAV2		ALTA SORVEGLIANZA  ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE				
Preparazione del piano di posa e valutazione della compatibilità del trattamento a calce per i rilevati ubicati da pk 39+375 a pk 44+250.03		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E12 RO RI 00 0 X 005	Rev. B	Foglio 8 di 24

4 STRATIGRAFIA SUPERFICIALE RILEVATA LUNGO IL TRACCIATO

La stratigrafia superficiale viene derivata, come accennato, dai profili geotecnici della tratta di interesse e dalla analisi di dettaglio dei pozzetti esplorativi disponibili nella tratta, elencati in [Tabella 4-1](#).

Si rileva nella tratta la presenza diffusa di materiali di riporto eterogenei, talvolta anche su spessori significativi (dell'ordine di 1.0 – 1.5 m e più). Questa situazione dovrà esser attentamente verificata in fase realizzativa, adeguando le modalità generali di intervento (spessori di scotico/bonifico) alla situazione locale che verrà riscontrata.

In generale, oltre alla diffusa presenza di riporti, per le profondità coinvolte (dell'ordine di 1.0 m o di poco superiore) i terreni sono di tipo limoso-argilloso o limoso-sabbioso.

Valgono quindi le considerazioni relative alle alternanze di strati coesivi e strati limoso-sabbiosi, la cui effettiva sequenza locale risulta comunque variabile senza possibilità di maggiore specificazione.

In linea generale, come emerge anche dalle stratigrafie dei pozzetti, la parte più superficiale (0.50 – 0.60 m) risulta di natura essenzialmente coesiva.

Con le premesse e le limitazioni già esposte, per la maggior parte dei casi lo spessore di scotico potrà essere di almeno 0.5 m, peraltro il minimo richiesto dalla sezione 5 del Capitolato RFI. Per alcune WBS, sulla base delle indicazioni dei pozzetti esplorativi, tale spessore sarà aumentato a 0.60 m o 0.80 m (ed oltre, se necessario da evidenze in fase costruttiva), in funzione della situazione locale.

Tabella 4-1 – Pozzetti esplorativi afferenti la tratta tra le pk 39+375 e pk 44+250.03

ID Pozzetto esplorativo	Progressiva di riferimento (indicativa)	Rilevato di riferimento
PT-PE-10	40+015	RI76
PT 63	40+300	RI77A
PT 64	40+390	RI77A
PT 65	40+565	RI77A
PT 66	41+075	RI78A
PT-PE-11	41+300	RI78A
PT 67	42+030	RI 80
PT 68	42+750	RI 81
PT 69	43+125	RI 82
PT 70	43+720	RI 84

GENERAL CONTRACTOR  IRICAV2	ALTA SORVEGLIANZA  ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE				
Preparazione del piano di posa e valutazione della compatibilità del trattamento a calce per i rilevati ubicati da pk 39+375 a pk 44+250.03	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E12 RO RI 00 0 X 005	Rev. B	Foglio 9 di 24

5 SINTESI DEGLI SPESSORI DI SCOTICO E BONIFICO PREVISTI

In Tabella 5-1 si riporta la sintesi degli spessori stimabili di scotico e bonifico per i rilevati della tratta (fatte salve situazioni locali anomale, come descritto ai paragrafi precedenti).

GENERAL CONTRACTOR  IRICAV2		ALTA SORVEGLIANZA  ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE				
Preparazione del piano di posa e valutazione della compatibilità del trattamento a calce per i rilevati ubicati da pk 39+375 a pk 44+250.03		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento EI2 RO RI 00 0 X 005	Rev. B	Foglio 10 di 24

Tabella 5-1 – Indicazioni relative a scotici e bonifici

Pozzetto di riferimento	WBS	Denominazione	Progressive		Tipo di intervento di sottofondazione del rilevato	Spessore di scotico (*)	Spessore di bonifico (*)	Spessore totale di scotico + bonifico (*)	Trattamento del terreno alla base dello scavo di bonifico
			pk iniziale	pk finale		m	m	m	
	RI75	Rilevato ferroviario da pk 39+375.00 a pk 39+630.26	39+375.00	39+630.26	-	0.50	0.50	1.00	Prevista la presenza di argille limose della formazione 2 alla base dello scotico. Se non sono verificati i requisiti del Capitolato RFI per quanto riguarda le prove di carico su piastra, prevedere bonifico con stabilizzazione a calce del materiale presente alla base dello scavo se le sue caratteristiche risultano compatibili con i requisiti del Capitolato Generale RFI Sezione 18
PT-PE-10 PT 62	RI76	Rilevato ferroviario da pk 39+630.26 a pk 40+287.46	39+630.26	40+287.46	-	0.50	0.50	1.00	Prevista la presenza di argille limose della formazione 2 alla base dello scotico. Se non sono verificati i requisiti del Capitolato RFI per quanto riguarda le prove di carico su piastra, prevedere bonifico con stabilizzazione a calce del materiale presente alla base dello scavo se le sue caratteristiche risultano compatibili con i requisiti del Capitolato Generale RFI Sezione 18
PT 63 PT 64 PT 65	RI77A	Rilevato ferroviario da pk 40+287.46 a pk 40+950.00	40+287.46	40+950.00	-	0.80	0.50	1.30	Prevista la presenza di argille limose della formazione 2 alla base dello scotico. Se non sono verificati i requisiti del Capitolato RFI per quanto riguarda le prove di carico su piastra, prevedere bonifico con stabilizzazione a calce del materiale presente alla base dello scavo se le sue caratteristiche risultano compatibili con i requisiti del Capitolato Generale RFI Sezione 18
PT 66 PT-PE-11	RI78A	Rilevato ferroviario da pk 40+950.00 a pk 41+615.35	40+950.00	41+615.35	-	0.50	0.50	1.00	Prevista la presenza di argille limose della formazione 2 alla base dello scotico. Se non sono verificati i requisiti del Capitolato RFI per quanto riguarda le prove di carico su piastra, prevedere bonifico con stabilizzazione a calce del materiale presente alla base dello scavo se le sue caratteristiche risultano compatibili con i requisiti del Capitolato Generale RFI Sezione 18
	RI79A	Rilevato ferroviario da pk 41+615.35 a pk 42+071.63	41+615.35	42+071.63	-	0.60	0.00	0.60	Probabile presenza di materiale a prevalente componente granulare alla base dello scotico. Prevista verifica in campo della situazione effettiva, si procederà con una compattazione con rullo vibrante con peso statico pari ad almeno 15 t, fino al raggiungimento dei requisiti del Capitolato RFI. Se presente argilla limosa al piano di scotico (materiale 2), e i requisiti di prova di carico su piastra del Capitolato Generale RFI non sono stati ottenuti, si dovrà prevedere il trattamento di stabilizzazione con calce previa verifica puntuale di idoneità in accordo al Capitolato Generale RFI sezione 18.

(*) Valori medi stimati a partire dall'involuppo dei dati delle indagini puntuali disponibili (sondaggi e pozzetti esplorativi). La situazione effettiva dovrà essere determinata puntualmente in campo, caso per caso, durante la fase di costruzione.

GENERAL CONTRACTOR  IRICAV2		ALTA SORVEGLIANZA  GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE				
Preparazione del piano di posa e valutazione della compatibilità del trattamento a calce per i rilevati ubicati da pk 39+375 a pk 44+250.03		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento EI2 RO RI 00 0 X 005	Rev. B	Foglio 11 di 24

Tabella 5—1 (continua) – Indicazioni relative a scotici e bonifici

Pozzetto di riferimento	WBS	Denominazione	Progressive		Tipo di intervento di sottofondazione del rilevato	Spessore di scotico (*)	Spessore di bonifico (*)	Spessore totale di scotico + bonifico (*)	Trattamento del terreno alla base dello scavo di bonifico
			pk iniziale	pk finale		m	m	m	
PT 67	R180	Rilevato ferroviario da pk 42+071.63 a pk 42+475.00	42+071.63	42+475.00	-	0.60	0.00	0.60	Probabile presenza di materiale a prevalente componente granulare alla base dello scotico. Prevista verifica in campo della situazione effettiva, si procederà con una compattazione con rullo vibrante con peso statico pari ad almeno 15 t, fino al raggiungimento dei requisiti del Capitolato RFI. Se presente argilla limosa al piano di scotico (materiale 2), e i requisiti di prova di carico su piastra del Capitolato Generale RFI non sono stati ottenuti, si dovrà prevedere il trattamento di stabilizzazione con calce previa verifica puntuale di idoneità in accordo al Capitolato Generale RFI sezione 18.
PT 68	R181	Rilevato ferroviario da pk 42+475.00 a pk 42+825.00	42+475.00	42+825.00	-	0.50	0.00	0.50	Probabile presenza di materiale a prevalente componente granulare alla base dello scotico. Previa verifica in campo della situazione effettiva, si procederà con una compattazione con rullo vibrante con peso statico pari ad almeno 15 t, fino al raggiungimento dei requisiti del Capitolato RFI. Se presente argilla limosa al piano di scotico (materiale 2), e i requisiti di prova di carico su piastra del Capitolato Generale RFI non sono stati ottenuti, si dovrà prevedere il trattamento di stabilizzazione con calce previa verifica puntuale di idoneità in accordo al Capitolato Generale RFI sezione 18.
PT 69	R182	Rilevato ferroviario da pk 42+825.00 a pk 43+175.00	42+825.00	43+175.00	Colonne di ghiaia	0.50	(var.) - 0.00	(var.) - 0.50	Da pk 42+825 a pk 43+100 probabile presenza di materiale a prevalente componente granulare alla base dello scotico. Previa verifica in campo della situazione effettiva, si procederà con una compattazione con rullo vibrante con peso statico pari ad almeno 15 t, fino al raggiungimento dei requisiti del Capitolato RFI. Se presente argilla limosa al piano di scotico (materiale 2), e i requisiti di prova di carico su piastra del Capitolato Generale RFI non sono stati ottenuti, si dovrà prevedere il trattamento di stabilizzazione con calce previa verifica puntuale di idoneità in accordo al Capitolato Generale RFI sezione 18. Da pk 43+100 a pk 43+175 è prevista l'installazione di colonne di ghiaia di diametro 800 mm, lunghezza 4 m, disposte su maglia rettangolare 2 x 2.4m. In questo tratto è prevista la messa in opera di almeno 40 cm di misto granulare compattato per la creazione del piano di lavoro per i trattamenti.
	R183	Rilevato ferroviario da pk 43+175.00 a pk 43+525.00	43+175.00	43+525.00	Colonne di ghiaia	0.50	0.00 - (0.50)	0.50 - (1.00)	Prevista l'installazione di colonne di ghiaia di diametro 800 mm, lunghezza 4 m, disposte su maglia rettangolare 2 x 2.4m. In questo tratto è necessaria la messa in opera di almeno 40 cm di misto granulare compattato sul fondo scavo per la creazione del piano di lavoro per i trattamenti. Se presente argilla limosa (2) su fondo scavo e non vengono raggiunti i requisiti di Capitolato (modulo di piastra), possibilità di stabilizzazione a calce del materiale in sito previa verifica puntuale di idoneità in accordo al Capitolato Generale RFI sezione 18.

(*) Valori medi stimati a partire dall'involuppo dei dati delle indagini puntuali disponibili (sondaggi e pozzetti esplorativi). La situazione effettiva dovrà essere determinata puntualmente in campo, caso per caso, durante la fase di costruzione.

GENERAL CONTRACTOR  IRICAV2		ALTA SORVEGLIANZA  GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE				
Preparazione del piano di posa e valutazione della compatibilità del trattamento a calce per i rilevati ubicati da pk 39+375 a pk 44+250.03		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento EI2 RO RI 00 0 X 005	Rev. B	Foglio 12 di 24

Tabella 5—1 (continua) – Indicazioni relative a scotici e bonifici

Pozzetto di riferimento	WBS	Denominazione	Progressive		Tipo di intervento di sottofondazione del rilevato	Spessore di scotico (*)	Spessore di bonifico (*)	Spessore totale di scotico + bonifico (*)	Trattamento del terreno alla base dello scavo di bonifico
			pk iniziale	pk finale		m	m	m	
PT 70	RI84	Rilevato ferroviario da pk 43+525.00 a pk 43+875.00	43+525.00	43+875.00	Colonne di ghiaia	0.50	0.00 - (0.50)	0.50 - (1.00)	Prevista l'installazione di colonne di ghiaia di diametro 800 mm, di lunghezza variabile, disposte su maglia rettangolare 2 x 2.4m. In questo tratto è necessaria la messa in opera di almeno 40 cm di misto granulare compattato sul fondo scavo per la creazione del piano di lavoro per i trattamenti. Se presente argilla limosa (2) su fondo scavo e non vengono raggiunti i requisiti di Capitolato (modulo di piastra), possibilità di stabilizzazione a calce del materiale in sito previa verifica puntuale di idoneità in accordo al Capitolato Generale RFI sezione 18.
	RI85	Rilevato ferroviario da pk 43+875.00 a pk 44+225.00	43+875.00	44+225.00	Colonne di ghiaia	0.50	0.00 - (0.50)	0.50 - (1.00)	Prevista l'installazione di colonne di ghiaia di diametro 800 mm, di lunghezza variabile, disposte su maglia rettangolare 2 x 2.4m. In questo tratto è necessaria la messa in opera di almeno 40 cm di misto granulare compattato sul fondo scavo per la creazione del piano di lavoro per i trattamenti. Se presente argilla limosa (2) su fondo scavo e non vengono raggiunti i requisiti di Capitolato (modulo di piastra), possibilità di stabilizzazione a calce del materiale in sito previa verifica puntuale di idoneità in accordo al Capitolato Generale RFI sezione 18.
	RI86	Rilevato ferroviario da pk 44+225.00 a pk 44+250.03	44+225.00	44+250.03	Colonne di ghiaia	0.50	0.00 - (0.50)	0.50 - (1.00)	Prevista l'installazione di colonne di ghiaia di diametro 800 mm, di lunghezza variabile, disposte su maglia rettangolare 2 x 2.4m. In questo tratto è necessaria la messa in opera di almeno 40 cm di misto granulare compattato sul fondo scavo per la creazione del piano di lavoro per i trattamenti. Se presente argilla limosa (2) su fondo scavo e non vengono raggiunti i requisiti di Capitolato (modulo di piastra), possibilità di stabilizzazione a calce del materiale in sito previa verifica puntuale di idoneità in accordo al Capitolato Generale RFI sezione 18.

(*) Valori medi stimati a partire dall'involuppo dei dati delle indagini puntuali disponibili (sondaggi e pozzetti esplorativi). La situazione effettiva dovrà essere determinata puntualmente in campo, caso per caso, durante la fase di costruzione.

GENERAL CONTRACTOR  IRICAV2		ALTA SORVEGLIANZA  ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE				
Preparazione del piano di posa e valutazione della compatibilità del trattamento a calce per i rilevati ubicati da pk 39+375 a pk 44+250.03		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E12 RO RI 00 0 X 005	Rev. B	Foglio 13 di 24

6 STABILIZZAZIONE SUPERFICIALE DEI MATERIALI IN SITO – CRITERI GENERALI

Nell'ambito della realizzazione dei rilevati della tratta in oggetto viene valutata, in termini generali, la possibile idoneità dei terreni più superficiali a subire un trattamento di stabilizzazione a calce per consentirne l'utilizzo per la realizzazione di strati di rilevato e/o strati di sottofondazione.

La possibilità di utilizzo di calce per la stabilizzazione del terreno naturale viene analizzata nel capitolo 18.6.3 del Capitolato Generale Tecnico Di Appalto Delle Opere Civili – Parte II – RFI (rif. [19]). I pre-requisiti di idoneità dei materiali per il trattamento a calce sono sintetizzati nella Tabella 18.6.3.1.1-1, qui riportata per facilità di consultazione (Tabella 6-1).

Tabella 6-1 – Limiti di accettazione dei terreni naturali da sottoporre a trattamento di stabilizzazione con calce (cfr. Tabella 18.6.3.1.1-1 Capitolato Generale Tecnico Di Appalto Delle Opere Civili – Parte II – RFI)

LIMITI DI ACCETTAZIONE DEL TERRENO NATURALE			
Test di Laboratorio	Norma di riferimento	Requisito	Limiti di accettabilità
Analisi granulometrica	CNR B.U n. 36 UNI EN 933-1 UNI CEN ISO/TS 17892-4	Granulometria	par. 2.1 della norma CNR B.U. n.36 ⁽¹⁾
Limiti di Atterberg (LL-LP)	UNI CEN ISO/TS 17892-12	Indice di plasticità IP	>10 ⁽¹⁾
Contenuto in sostanze organiche	ASTM D 2974 - C	Sostanze organiche	< 2% ⁽²⁾
Contenuto in solfati	UNI EN 1744-1	Solfati totali	< 0,25% ⁽³⁾

⁽¹⁾ Saranno ammesse granulometrie diverse da quelle interamente comprese nel fuso e un valore minore della plasticità a condizione che si dimostri l'idoneità della terra ad essere trattata, attraverso lo studio delle miscele di laboratorio e un campo prova preventivamente approvato da Ferrovie. In ogni caso il diametro massimo degli elementi non dovrà essere maggiore della metà dello spessore finito di ciascuno degli strati di terra trattata per la realizzazione dei rilevati e l'indice di plasticità dovrà essere IP>5

⁽²⁾ Questo valore può essere aumentato fino al 4%, nel caso di impiego del trattamento per il piano di posa del rilevato, a condizione che siano soddisfatti i valori delle prove sul prodotto finale riportati al capitolo II.5

⁽³⁾ Questo valore può essere aumentato fino a raggiungere l'1%, qualora lo studio di laboratorio della miscela sia stato ritenuto idoneo da Ferrovie

Dal punto di vista granulometrico, come indicato in Tabella 6-1, i materiali da assoggettare al trattamento a calce devono, in linea di principio, rientrare nel fuso granulometrico riportato nel paragrafo 2.1 della Norma CNR B.U. 36 del 21/2/1973, riportato nella Figura 6-1.

Come indicato sempre nella Tabella 6-1, sono ammesse anche granulometrie non ricadenti nel fuso citato anche con valori inferiori di plasticità, purché ne venga dimostrata l'idoneità tramite sperimentazione specifica di laboratorio e di sito.

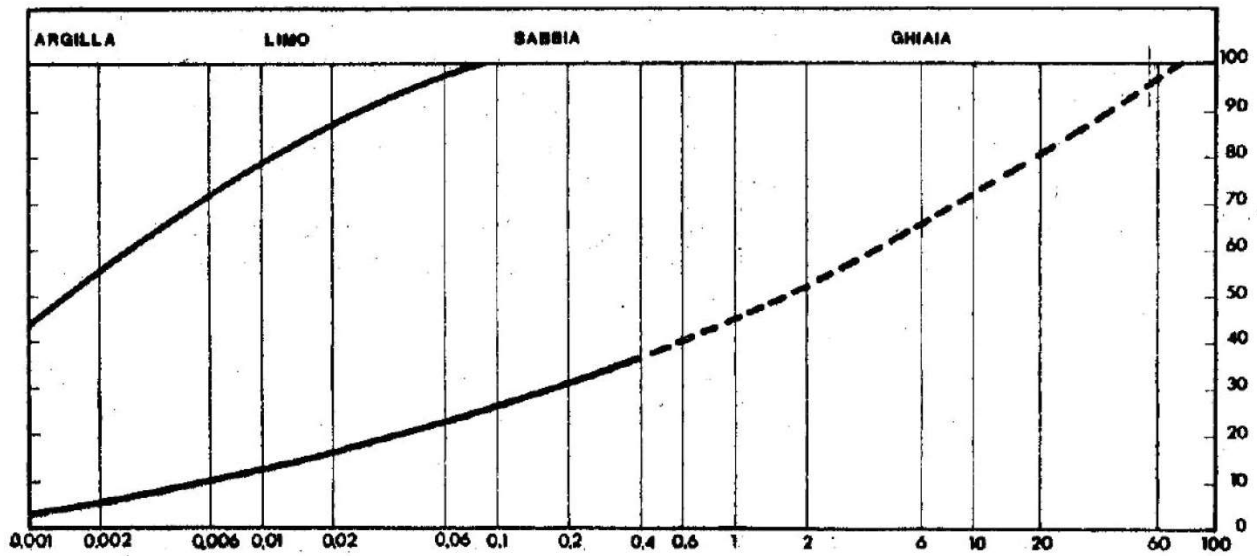


Figura 6-1 – Fuso granulometrico delle terre per la stabilizzazione con calce (da CNR B.U. 36)

GENERAL CONTRACTOR  IRICAV2	ALTA SORVEGLIANZA  ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE				
Preparazione del piano di posa e valutazione della compatibilità del trattamento a calce per i rilevati ubicati da pk 39+375 a pk 44+250.03	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E12 RO RI 00 0 X 005	Rev. B	Foglio 15 di 24

7 CARATTERISTICHE DEI MATERIALI DA PROVE DI LABORATORIO

7.1 Generalità

La tratta in esame vede la presenza in superficie di materiali ascrivibili alle formazioni 3a/3b, quindi con alternanze di materiali limoso-argillosi e di materiali sabbiosi. Sono stati esaminati i risultati delle prove di laboratorio disponibili, eseguite su campioni di terreno prelevati nei sondaggi e nei pozzetti, nell'ambito dei primi 3 m circa di profondità circa da p.c.

In questo intervallo di profondità sono stati analizzati i dati relativi ai quattro requisiti fondamentali di cui alla Tabella 6-1, ovvero:

- Granulometria (ed in particolare contenuto di materiali fini, limo + argilla – FC).
- Limiti di Atterberg (e in particolare l'indice di plasticità IP).
- Contenuto di solfati.
- Contenuto di sostanze organiche.

7.2 Granulometria e caratteristiche di plasticità

Figura 7-1 vengono mostrati i valori del contenuto di fine determinati sui campioni disponibili prelevati nei sondaggi e nei pozzetti di riferimento, per profondità fino a 3.5 m circa da p.c. Come si può osservare, il contenuto di limo e argilla (<0.063 mm) risulta generalmente superiore al 25%, valore limite inferiore del fuso granulometrico di Figura 6-1 (CNR B.U. 36).

Questa situazione conferma quanto emerso dalla caratterizzazione geotecnica generale, che vede la presenza di livelli di sabbia fine limosa e di limi a piccola profondità.

Analogamente, per lo stesso intervallo di progressive, la Figura 7-2 mostra l'andamento dei valori dell'indice di plasticità IP nei primi 3.5 m di profondità, così come determinato su campioni prelevati nei sondaggi e nei pozzetti ricadenti nel tratto in esame. I risultati disponibili, mostrano valori di IP sempre superiori al 10% (limite minimi previsti in prima battuta per definire la trattabilità del materiale), tranne in un caso (materiale non plastico – sabbia).

In conclusione, si ritiene sulla base dei dati disponibili che la stabilizzazione a calce dei terreni naturali sia in generale fattibile, fatta salvo una specifica valutazione delle condizioni locali, da condurre caso per caso.



AV/AC VERONA VICENZA

RI75-RI86 da pk 39+375 a pk 44+250

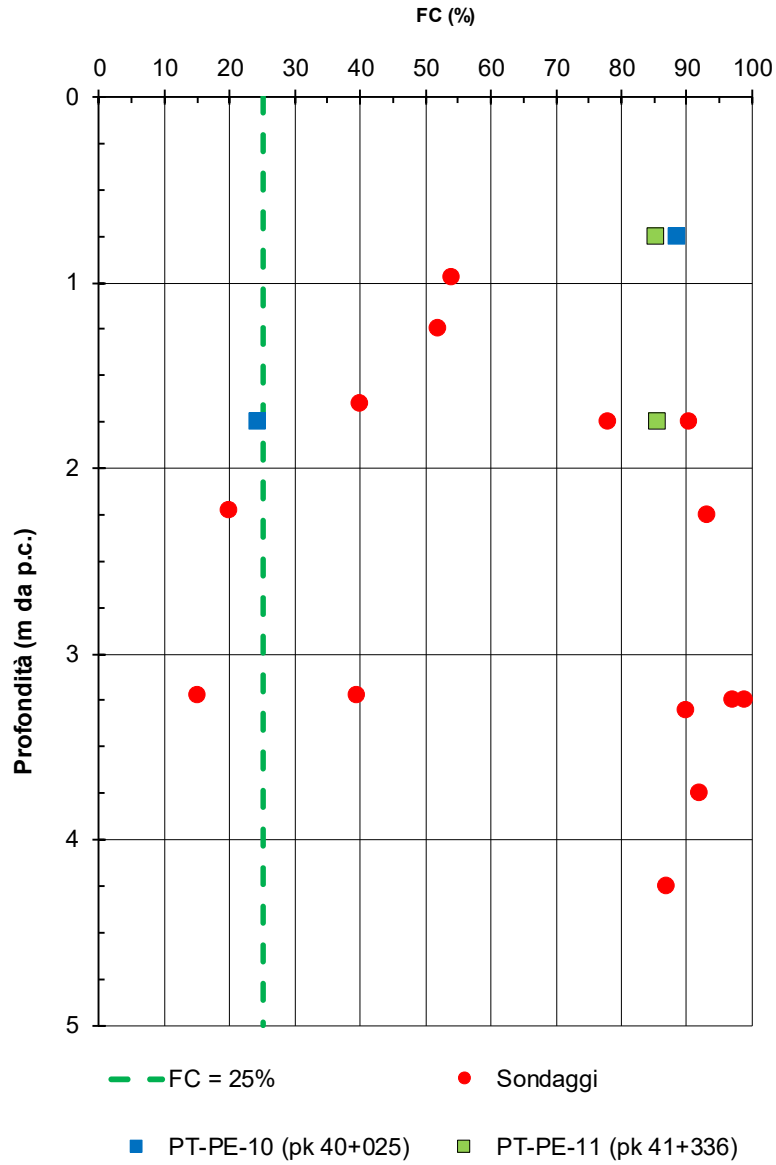


Figura 7-1 – Frazione fine (limo + argilla) nell'area di interesse



AV/AC VERONA VICENZA

RI75-RI86 da pk 39+375 a pk 44+250

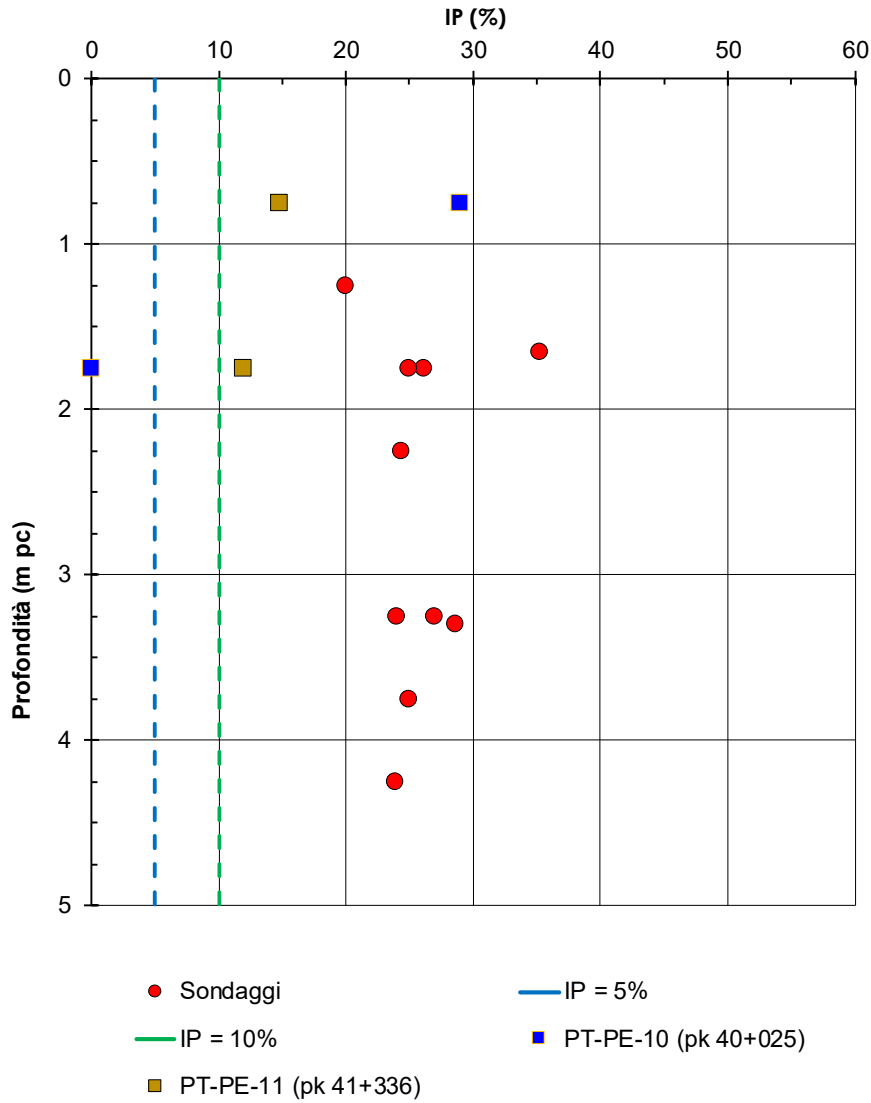


Figura 7-2 – Valori di IP nell'area di interesse

GENERAL CONTRACTOR  IRICAV2	ALTA SORVEGLIANZA  ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE				
Preparazione del piano di posa e valutazione della compatibilità del trattamento a calce per i rilevati ubicati da pk 39+375 a pk 44+250.03	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E12 RO RI 00 0 X 005	Rev. B	Foglio 18 di 24

7.2.1 Considerazioni generali

Per completezza di informazione, la Figura 7-3 riporta l'insieme delle curve granulometriche disponibili al momento della stesura del presente documento, relativi a campioni prelevati nei pozzetti esplorativi eseguiti nell'ambito delle indagini integrative del PE, lungo tutta la linea. L'insieme delle granulometrie viene confrontato nella Figura 7-3 con i limiti del fuso previsti dal CNR BU 36, richiamato nella Figura 6-1. Una sintesi dei risultati ottenuti dalle prove di laboratorio sui pozzetti esplorativi eseguiti sull'intera linea nell'ambito del PE, incluse le granulometrie ed i limiti di Atterberg, è riportata in Tabella 7-1.

In conclusione, si può affermare come la quasi totalità dei campioni dei pozzetti analizzati rientri nell'ambito del fuso di accettabilità per i materiali assoggettabili al trattamento a calce, in accordo al Capitolato RFI (rif. [19]).

7.3 Contenuto di solfati

Solfati e solfuri sono costituenti spesso presenti nei suoli (sotto forma di gesso o piriti) e nei materiali di demolizione (ad esempio negli intonaci). Questi composti risultano essere molto dannosi, perché la loro azione può già essere negativa per concentrazioni molto inferiori all'1%.

All'inizio della presa, questi costituenti hanno generalmente un ruolo benefico nella regolazione della stessa ma, se l'apporto di solfati (o solfuri) e di acqua è sufficiente, la loro azione prosegue con la formazione dell'ettringite, specie cristallina molto rigonfiante che può provocare distruzione della presa idraulica. Soprattutto ai fini della durabilità della stabilizzazione è necessario quindi limitare il più possibile il contenuto di solfati dei materiali da trattare.

Per quanto riguarda i limiti di accettazione per i solfati applicabili al progetto, le informazioni generali disponibili (riassunte in [Tabella 7-1](#)) indicano valori di concentrazione sui campioni superficiali (0.0 ÷ 2.5 m) generalmente inferiori o pari allo 0.02 %, compatibili con quanto indicato dalla CNR BU 36 (rif. [21]), sintetizzata in [Tabella 6-1](#) (≤ 0.25 %).

In questa fase di progetto, sui campioni superficiali dei pozzetti effettuati lungo la linea è stato sistematicamente determinato il contenuto di solfati. In sede di realizzazione delle opere verranno effettuati i pozzetti previsti dal Contratto per gli scopi legati agli interventi di preparazione e stabilizzazione del piano di posa.

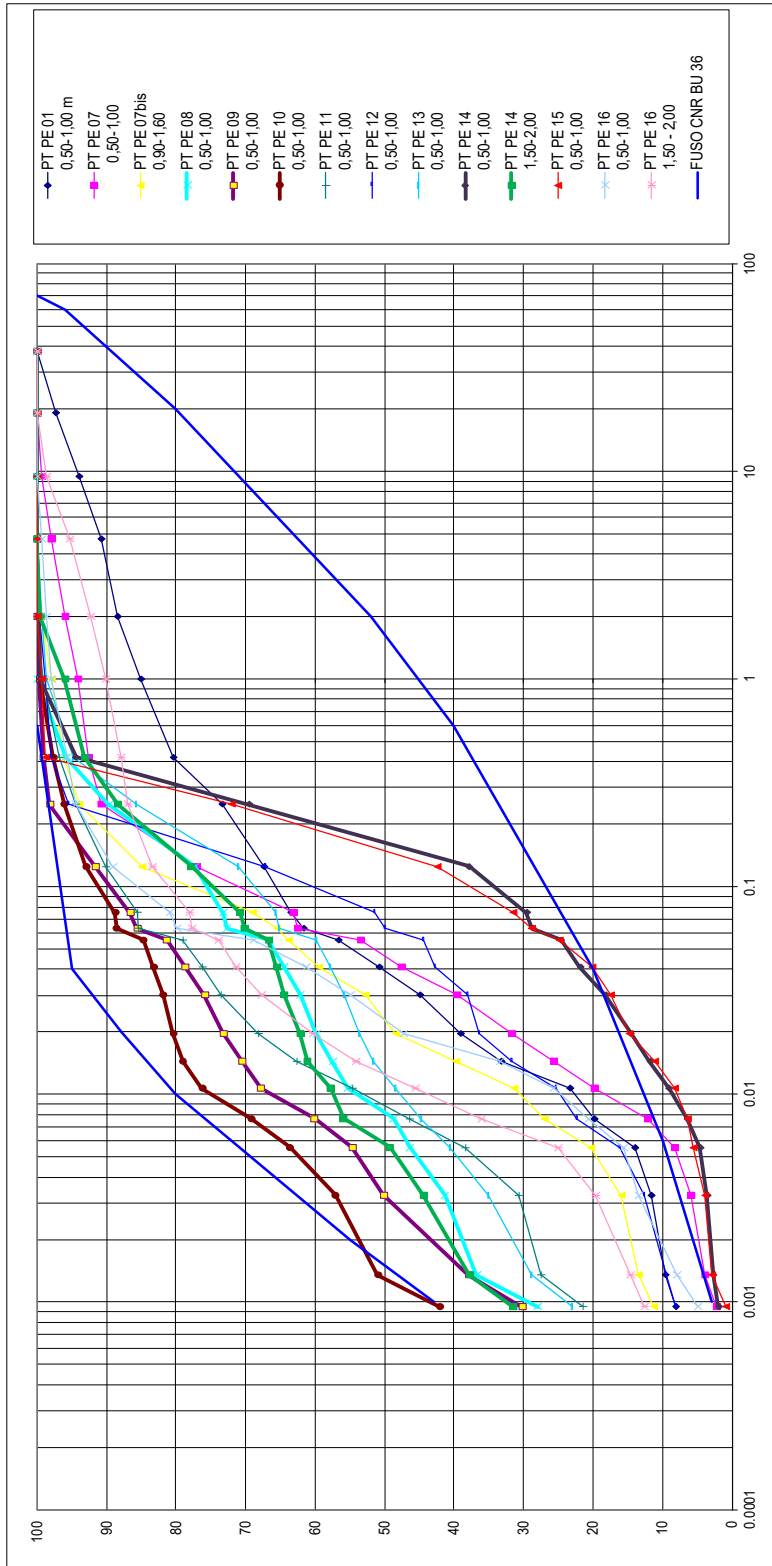


Figura 7-3 – Curve granulometriche determinate su campioni prelevati nei pozzetti esplorativi eseguiti durante la fase di indagine di PE – Confronto con il fuso CNR BU 36

Tabella 7-1 – Sintesi dei risultati di laboratorio – Pozzetti eseguiti durante la fase di PE

Riferimento	Progressiva pk (km)	Pozzetto	Profondità (m)	Granulometria			Limiti di Atterberg			Classificazione	Prove chimico-fisiche		Consumo iniziale di calce	Sperimentazione miscela terra - calce		
				Ghiaia (%)	Sabbia (%)	Limo (%)	Argilla (%)	LL (%)	LP (%)		IP (%)	UNI 11531		S.O. (%)	Solfati (%)	CaO (%)
PT PE 01 (pk 1+370)	1+370	PT PE 01	0.3								3.3					
		PT PE 01	1.5	11.6	26.7	51.1	10.6	35.5	23.4	12.1	A6					
		PT PE 01	2.5	31.6	21.5	39.7	7.2				A6					
PT PE 02 (pk 1+800)	1+800	PT PE 02	0.3								3.8					
		PT PE 02	1.5	0.3	69.9	26.6	3.2				A2-4					
		PT PE 02	2.5	0.5	66.8	29.2	3.5				A2-4					
PT PE 07 (pk 12+030)	12+030	PT PE 07	0.5-1.0	4.1	33.4	57.8	4.7	27.1	25.0	2.2	A4	1.5				
		PT PE 07bis	0.9-1.6	0.7	34.1	50.6	14.7	41.8	23.6	18.2	A7-6	1.9	1.20			
		PT PE 08	0.3									5.6				
PT PE 08 (pk 34+380)	34+380	PT PE 08	0.5-1.0	0.0	27.4	33.2	39.4	43.2	26.4	16.8	A7-6	3.8	3.10	2.5	3.0	3.5
		PT PE 08	1.5-2.0	0.0	18.0	36.0	46.0	31.0	15.0	15.0	A7-5		3.40			
		PT PE 09	0.5-1.0	0.0	14.4	40.8	44.8	66.6	32.0	34.6	A7-5	4.4		2.5	3.0	3.5
PT PE 10 (pk 40+025)	40+025	PT PE 10	0.3								3.8					
		PT PE 10	0.5-1.0	0.3	11.2	33.8	54.7	60.5	31.5	29.0	A7-5	3.4	3.30	2.5	3.0	3.5
		PT PE 10	1.5-2.0	4.2	74.6	20.5	3.7			0.0	A2-4		1.00			
PT PE 11 (pk 41+336)	41+336	PT PE 11	0.3								5.4					
		PT PE 11	0.5-1.0	0.0	14.6	56.3	29.1	38.1	23.2	14.8	A6	2.5	2.00	2.0	2.5	3.0
		PT PE 11	1.5-2.0	0.0	14.6	66.8	18.7	32.0	20.0	12.0	A6		1.70	2.0	2.5	3.0
PT PE 12 (pk 16+795)	16+795	PT PE 12	0.3								5.2					
		PT PE 12	0.5-1.0	0.3	49.7	39.1	10.9	28.9	19.4	9.5	A4	1.8	1.10	1.5	2.0	2.5
		PT PE 12	1.5-2.0	17.0	67.3	13.7	1.9				A2-4		1.00			
PT PE 13 (pk 28+384)	28+384	PT PE 13	0.3								3.4					
		PT PE 13	0.5-1.0	0.7	34.1	32.9	32.3	41.2	24.6	16.5	A7-6	4		2.5	3.0	3.5
		PT PE 13	1.5-2.0		34.7	46.8	18.5				A4		1.10			
PT PE 14 (pk 30+694)	30+694	PT PE 14	0.3								5.1					
		PT PE 14	0.5-1.0	0.3	70.9	25.7	3.1				A2-4	3.5	1.00			
		PT PE 14	1.5-2.0	0.5	29.3	28.5	41.7	45.1	23.8	21.2	A7-6		2.50			
PT PE 15 (pk 22+065)	22+065	PT PE 15	0.3								2.8					
		PT PE 15	0.5-1.0	0.0	71.2	25.5	3.4	24.8	17.1	7.7	A2-4	1.3	0.80			
		PT PE 15	1.5-2.0	0.4	87.7	10.7	1.3				A2-4		0.70			
PT PE 16 (pk 23+253)	23+253	PT PE 16	0.3								2					
		PT PE 16	0.5-1.0	1.3	18.7	69.5	10.5	30.9	21.6	9.3	A4	1.2	1.40	1.5	2.0	2.5
		PT PE 16	1.5-2.0	7.7	14.6	60.7	17.0	33.4	17.3	16.1	A6		1.30			

<p>GENERAL CONTRACTOR</p> 	<p>ALTA SORVEGLIANZA</p> 				
<p>Preparazione del piano di posa e valutazione della compatibilità del trattamento a calce per i rilevati ubicati da pk 10+135 a pk 14+640</p>	<p>Progetto IN17</p>	<p>Lotto 12</p>	<p>Codifica Documento EI2 RO RI 00 0 X 002</p>	<p>Rev. A</p>	<p>Foglio 21 di 24</p>

7.4 Contenuto di sostanze organiche

Il contenuto di sostanze organiche dei materiali, come richiamato in Tabella 6-1, costituisce un elemento fondamentale per la valutazione della assoggettabilità degli stessi alla stabilizzazione con calce. La presenza di materia organica, come noto, può ritardare o annullare l'effetto del trattamento con legante consumandone una quantità maggiore o minore per neutralizzare l'acidità del mezzo (acidi umici).

In presenza di pH inferiore a 12 (ad esempio, a causa della concentrazione di acidi umici nel terreno), non ha infatti luogo la reazione pozzolanica tra calce e minerali di argilla. Il principio dell'azione pozzolanica si basa sulla possibilità, in un mezzo ad alto pH (maggiore di 12), di sciogliere silice, allumina ed ossidi di ferro, presenti nei minerali argillosi sotto forme cristallizzate più o meno alterate. Questi elementi in soluzione reagiscono poi con la calce, formando ferro-silico-alluminati di calcio insolubili, che precipitano e cristallizzano in presenza di acqua, creando legami della stessa natura di quelli prodotti con altri leganti idraulici (rif. [25], [27]).

Le determinazioni disponibili del contenuto di S.O. dei terreni superficiali della intera linea, ottenute dai campioni prelevati nei pozzetti esplorativi eseguiti durante la fase di PE, sono riportate, in sintesi, nella Tabella 7-1 di cui sopra.

In generale, il contenuto di sostanza organica è rilevante, compreso tra 1.2 – 4.4% (mediamente 3%), come era lecito attendersi in terreni sottoposti ad intenso uso agricolo; un maggior contenuto di sostanza organica comporta generalmente una maggiore richiesta di calce, ma si tratta comunque di valori potenzialmente compatibili con il trattamento, previa idonea sperimentazione per la determinazione della miscela ottimale.

Pertanto in fase di costruzione, come anche richiesto dal Capitolato, verranno eseguiti ulteriori pozzetti esplorativi con prelievo campioni al fine di verificare i requisiti dei materiali sulla base della Tabella 6-1.

GENERAL CONTRACTOR 		ALTA SORVEGLIANZA 				
Preparazione del piano di posa e valutazione della compatibilità del trattamento a calce per i rilevati ubicati da pk 10+135 a pk 14+640		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento EI2 RO RI 00 0 X 002	Rev. A	Foglio 22 di 24

8 SPERIMENTAZIONI DI LABORATORIO CON MISCELE TERRENO – LEGANTE

Sono state eseguite prove di laboratorio su miscele di terreno e legante (calce o calce + cemento) a partire da campioni prelevati in alcuni dei pozzetti esplorativi realizzati durante la fase di PE lungo tutta la linea. I risultati di queste prove, con le relative percentuali di legante (generalmente ossido di calcio CaO) sono riportati in Tabella 8-1, unitamente al valore del Consumo Iniziale di Calce (CIC) determinato con il test di Eades & Grim (1996) in accordo alla norma ASTM C 977 – Appendice 1.

Si segnala che, sul materiale prelevato nel pozzetto PT-PE-07 alla pk 12+030, in ragione della natura prevalentemente sabbioso-limosa del campione (classificato come A4), le prove di stabilizzazione sono state eseguite con l'1% di calce e percentuali di cemento variabili dal 2% al 3%. Tale tipologia di trattamento è ipotizzabile su materiali di questo tipo (sabbioso-limosi), dove la calce, normalmente in bassa percentuale, svolge la funzione di riduzione del contenuto d'acqua iniziale e di prima agglomerazione delle particelle più fini, mentre la funzione vera e propria di legante è demandata al cemento.

¹ attualmente in vigore la norma ASTM D 6276-19, del tutto analoga - rif. [22]

GENERAL CONTRACTOR 		ALTA SORVEGLIANZA 				
Preparazione del piano di posa e valutazione della compatibilità del trattamento a calce per i rilevati ubicati da pk 10+135 a pk 14+640		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento EI2 RO RI 00 0 X 002	Rev. A	Foglio 23 di 24

Tabella 8-1 – Sperimentazione di miscela terra – leganti – campioni prelevati nei pozzetti della fase di PE

Riferimento	Profondità (m)	Classificazione	Consumo iniziale di calce	Sperimentazione miscele terra - calce		
		UNI 11531	ASTM C 977 app (%)	CaO (%)		
PT PE 07 (pk 12+030)	0.5 - 1.0	A4		1% CaO + 2% cem	1% CaO + 2.5% cem	1% CaO + 3% cem
PT PE 07bis (pk 20+013)	0.9 - 1.6	A7-6	1.20	2.0	2.5	3.0
PT PE 08 (pk 34+380)	0.3					
	0.5 - 1.0	A7-6	3.10	2.5	3.0	3.5
	1.5 - 2.0	A7-5	3.40			
PT PE 09 (pk 38+010)	0.5 - 1.0	A7-5		2.5	3.0	3.5
PT PE 10 (pk 40+025)	0.3					
	0.5 - 1.0	A7-5	3.30	2.5	3.0	3.5
	1.5 - 2.0	A2-4	1.00			
PT PE 11 (pk 41+336)	0.3					
	0.5 - 1.0	A6	2.00	2.0	2.5	3.0
	1.5 - 2.0	A6	1.70	2.0	2.5	3.0
PT PE 12 (pk 16+795)	0.3					
	0.5 - 1.0	A4	1.10	1.5	2.0	2.5
	1.5 - 2.0	A2-4	1.00			
PT PE 13 (pk 28+384)	0.3					
	0.5 - 1.0	A7-6		2.5	3.0	3.5
	1.5 - 2.0	A4	1.10			
PT PE 16 (pk 23+253)	0.3					
	0.5 - 1.0	A4	1.40	1.5	2.0	2.5
	1.5 - 2.0	A6	1.30			

Nella [Tabella 8-2](#) sono stati sintetizzati i principali risultati delle sperimentazioni eseguite su miscele terra-calce provenienti dai pozzetti PT-PE-11 (gruppo A6) e PT-PE-10 (quest'ultimo miscelato con materiale dei gruppi A7-5 ed A7-6 dei pozzetti PT-PE-8, PT-PE-9 e PT-PE-13, eseguiti altre tratte).

Questi risultati sono da confrontarsi con i requisiti minimi di accettabilità previsti dalla Tabella 18.6.3.2-2 del Capitolato Generale Tecnico di Appalto delle Opere Civili – Parte II – Sezione 18, riportata per facilità di consultazione in Tabella 8-3.

Come si può vedere, i valori ottenuti con le miscele sperimentate sono accettabili, alla luce dei requisiti della [Tabella 8-3](#).

Questi risultati forniscono quindi una buona indicazione generale per le successive fasi sperimentali che saranno necessarie all'atto della costruzione.

Nella fase realizzativa dovranno comunque essere condotte tutte le sperimentazioni del caso per aree omogenee di materiale, secondo quanto riportato per esteso nei paragrafi 18.6.3.2 e 18.6.3.3 del

GENERAL CONTRACTOR 		ALTA SORVEGLIANZA 				
Preparazione del piano di posa e valutazione della compatibilità del trattamento a calce per i rilevati ubicati da pk 10+135 a pk 14+640		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento EI2 RO RI 00 0 X 002	Rev. A	Foglio 24 di 24

Capitolato RFI citato [19], inclusa la realizzazione di campi prova sperimentali.

Tabella 8-2 - Risultati della sperimentazione di miscele terra-calce sul materiale dei pozzetti PT-PE-11 e PT-PE-10

POZZETTO ESPLORATIVO	PT-PE-11			PT-PE-08+09+10+13		
	pk 41+300					
Campione	PT-PE-11 trattato a CaO al 2,0%	PT-PE-11 trattato a CaO al 2,5%	PT-PE-11 trattato a CaO al 3,0%	PTPE-8+9+10+13 trattato a CaO al 2,5 %	PTPE-8+9+10+13 trattato a CaO al 3,0 %	PTPE-8+9+10+13 trattato a CaO al 3,5 %
Profondità (m da p.c.)	0,50 - 1,00 + 1,50 - 2,00 m			0,50 - 1,00 m		
INDICE CBR IPI a 2,5 mm (all' umidità ottima)	62	77.6	95.3	61.4	63.4	65.3
INDICE CBR IPI a 5,0 mm (all' umidità ottima)	62.3	85.5	94.8	62.9	70.1	72.3
INDICE CBR immerso 96h a 2,5 mm (all' umidità ottima) (7 gg)	80.4	75.9	105.7	86.7	106.4	146.4
INDICE CBR immerso 96h a 5,0 mm (all' umidità ottima) (7 gg)	68.1	91.5	108.7	65.4	84,,6	118.9
Rigonfiamento dopo immersione 96h (%) (7 gg)	0.12	0.04	0.04	0.06	0.04	0.06

Tabella 8-3 – Limiti di accettazione delle miscele Terra/Calce in accordo al Capitolato Tecnico RFI

Tabella 18.6.3.2-2

LIMITI DI ACCETTAZIONE DELLE MISCELE TERRA/CALCE		
Test di Laboratorio	Norma di riferimento	Limiti di accettabilità
Indice di portanza CBR imbibito a 7 giorni, di cui i primi 3 di maturazione e gli ultimi 4 di imbibizione	UNI EN 13286-47	$\geq 20 \%$ per gli strati del piano di posa $\geq 50 \%$ per gli strati del corpo del rilevato $< 1\%$ per il Rigonfiamento lineare
Indice di portanza immediato (IPI)		≥ 10 (IPI ₁₀)