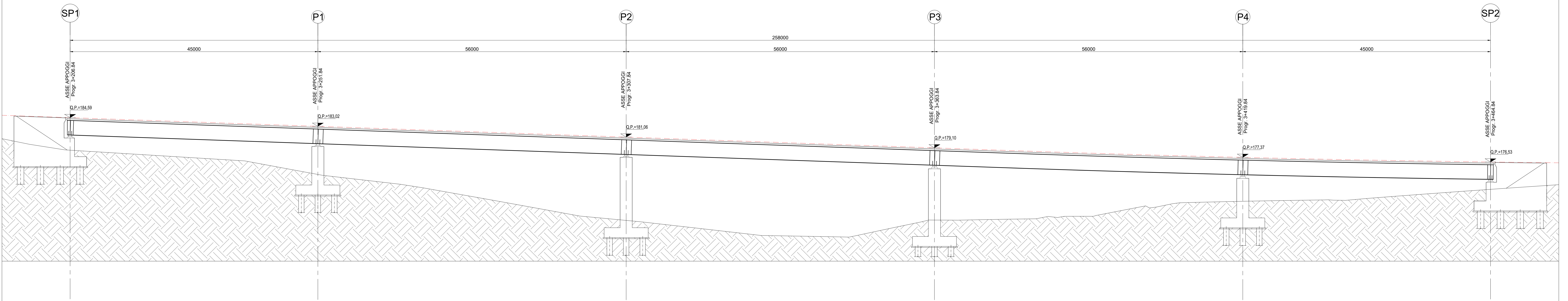
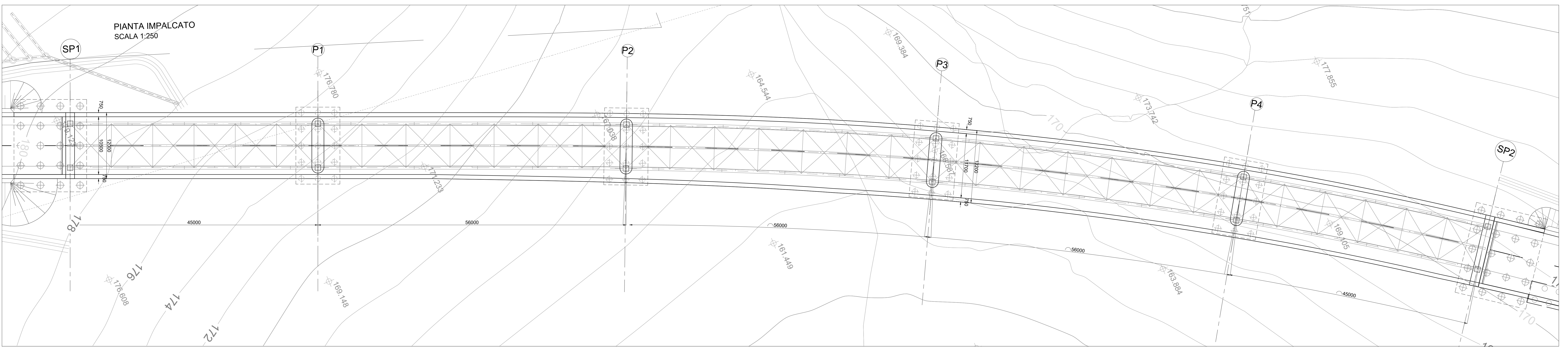


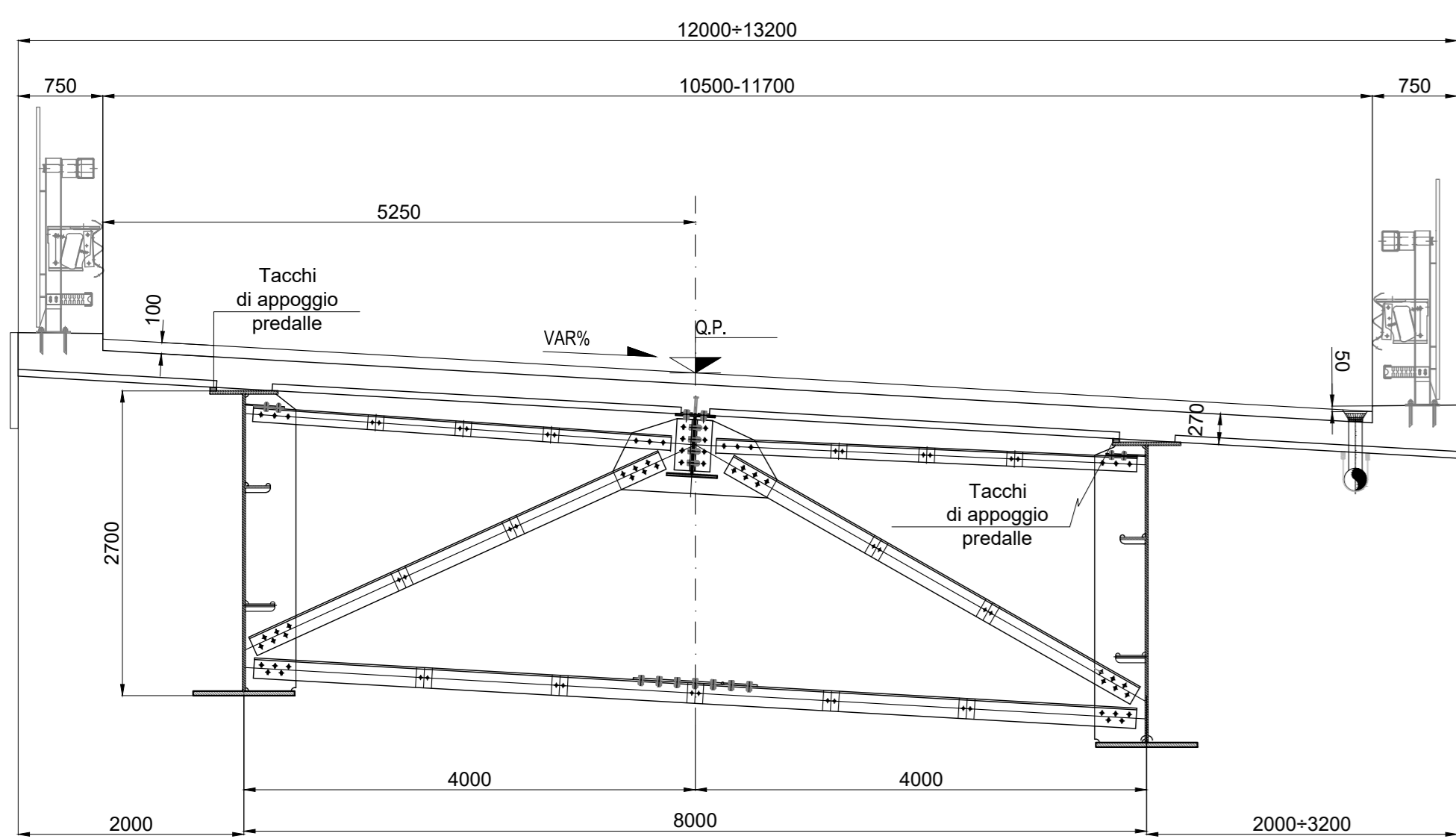
PROFILO LONGITUDINALE
SCALA 1:250



PIANTA IMPALCATO
SCALA 1:250



SEZIONE TRASVERSALE TIPICA
scala 1:50



CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

Calcestruzzo per magroni classe C12/15 (UNI 11104) Massima dimensione aggregati ... 40 mm	
Calcestruzzo classe C32/40 (UNI 11104) - SOLETTA IMPALCATO Classe di resistenza C32/40	
Modulo elastico	$E_{cm} = 33.843 \text{ N/mm}^2$
Resistenza caratteristica a compressione cilindrica	$f_{ck} = 33.20 \text{ N/mm}^2$
Classe di esposizione	XC4
Massima dimensione aggregati	16 mm
Copriferro	40 mm
Massimo rapporto A/C	0.45
Minimo contenuto in cemento	360 kg/m^3
Calcestruzzo classe C32/40 (UNI 11104) - ELEVAZIONE PILE E SPALLE Classe di resistenza C32/40	
Modulo elastico	$E_{cm} = 33.843 \text{ N/mm}^2$
Resistenza caratteristica a compressione cilindrica	$f_{ck} = 33.20 \text{ N/mm}^2$
Classe di esposizione	XC4
Massima dimensione aggregati	16 mm
Copriferro	40 mm
Massimo rapporto A/C	0.45
Minimo contenuto in cemento	360 kg/m^3
Calcestruzzo classe C32/40 (UNI 11104) - PLINTO DI FONDAZIONE PILE E SPALLE Classe di resistenza C28/35	
Modulo elastico	$E_{cm} = 32.588 \text{ N/mm}^2$
Resistenza caratteristica a compressione cilindrica	$f_{ck} = 29.05 \text{ N/mm}^2$
Classe di esposizione	XC2
Massima dimensione aggregati	16 mm
Copriferro	45 mm
Massimo rapporto A/C	0.50
Minimo contenuto in cemento	320 kg/m^3
Calcestruzzo classe C28/35 (UNI 11104) - PALI DI FONDAZIONE Classe di resistenza C28/35	
Modulo elastico	$E_{cm} = 32.588 \text{ N/mm}^2$
Resistenza caratteristica a compressione cilindrica	$f_{ck} = 29.05 \text{ N/mm}^2$
Classe di esposizione	XC2
Massima dimensione aggregati	16 mm
Copriferro	45 mm
Massimo rapporto A/C	0.50
Minimo contenuto in cemento	320 kg/m^3
Acciaio per c.a. in barre ad aderenza migliorata tipo B450C contr. $f_{yk} \geq 450 \text{ N/mm}^2$ $f_{tk} \geq 540 \text{ N/mm}^2$ L'acciaio fornito dovrà essere di tipo saldabile. Ogni fornitura deve essere accompagnata da copia conforme del relativo certificato, con data non anteriore a tre mesi, emesso dal Laboratorio Ufficiale incaricato del controllo in stabilimento.	

VIADOTTI E PONTI - CARPENTERIA METALLICA
ACCIAIO CON RESISTENZA ALLA CORROSIONE ATMOSFERICA MIGLIORATA TIPO "CORTEN"
Qualità in funzione degli spessori ai sensi della UNI EN 1993-1-10
-Elementi saldati in acciaio S355J0W
-Elementi non saldati, angolari e piastre sciolte, S355J0W
-Imbottiture in acciaio S355J0W
La tensione di snervamento nelle prove meccaniche nonché il CEV nell'analisi chimica dovranno essere nei limiti della UNI EN 10025-5. In sede di progetto esecutivo dovrà essere valutata in funzione della temperatura di servizio, dello spessore lamiera e del tasso di sfruttamento l'eventuale adeguamento del grado di resilienza dell'acciaio.
CLASSE DI ESECUZIONE DELLA STRUTTURA
La classe di esecuzione è EXC3, secondo la UNI EN 1090.
BULLONI: NOTE E PRESCRIZIONI
- Classe 10.9 secondo DM 17/01/2018 - UNI EN 14399-1
In ogni caso i collegamenti bullonati ad attrito devono essere a serraggio controllato.
- Giunzioni a taglio per controventature orizzontali e diaframmi (non soggetti ad inversione di sforzo):
Precarico secondo DM 17/01/2018
per le giunzioni a taglio la coppia di serraggio dovrà essere la stessa prevista per le giunzioni ad attrito.
PIOLI
Secondo UNI EN ISO 13918 e DM 17/01/2018
Pioli tipo NELSON Ø=22 - H=0,6 * Hsoletta (se non diversamente indicato)
Acciaio ex ST 37-3K (S235J2+C450)
 $f_u > 350 \text{ MPa}$
 $f_y > 450 \text{ MPa}$
Allungamento > 15%
Strizione > 50%
CONTROLLI
Secondo DM 17/01/2018 e UNI EN 1090
SALDATURE
Secondo DM 17/01/2018
I giunti delle travi principali, se non diversamente indicato, sono previsti saldati a piena penetrazione di 1° classe - I cordoni indicati nelle tavole di dettaglio sono verificati secondo le necessità statiche.
Per i cordoni in deroga alle indicazioni della CNR 1001/1997, il costruttore dovrà garantire la qualità del procedimento che, se previsto dal capitolato, dovrà essere approvata dall'Ente di controllo incaricato.
Se non diversamente indicato le giunzioni delle travi principali realizzate mediante saldatura a piena penetrazione di 1° cl. dovranno essere effettuate da entrambi i lati, molate in direzione degli sforzi e soggette a controlli non distruttivi (circolare 21/02/2019 n.7 c.s. Il. pp. par. c4.2.4.1.4.3, tab c4.2.XIV dett. 8)

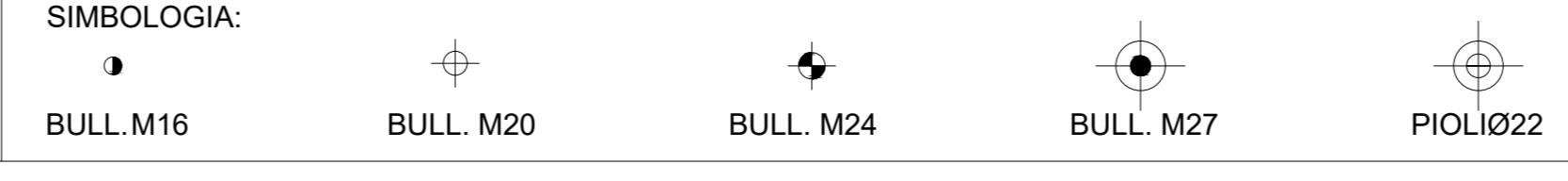


TABELLA DELLE INCIDENZE

OPERE PROVVISORIE		
PALI	110 kg/m^3	
CORDOLO	110 kg/m^3	
FONDAZIONE		
PALI	SPALLE	120 kg/m^3
	PILE 1-4	70 kg/m^3
	PILE 2-3	75 kg/m^3
PLINTI	SPALLE	120 kg/m^3
	PILE	120 kg/m^3
ELEVAZIONE		
	SPALLE 1-2	120 kg/m^3
	PILE 1-2-3-4	120 kg/m^3
	BAGGIOLI	150 kg/m^3
IMPALCATO SOLETTA 200 kg/m^3		



ASSE VIARIO MARCHE - UMBRIA E QUADRILATERO DI PENETRAZIONE INTERNA
Sublotto 2.2: Intervalliva Macerata - allaccio funzionale della SS77 alla città di Macerata alle località "La Pieve" e "Mattei"

PROGETTO DEFINITIVO

IL GEOLOGO Dott. Geol. Salvatore Marino Ordine dei geologi della Regione Lazio n. 1209	I PROGETTISTI SPECIALISTICI Ing. Ambrogio Signorini Ordine Ingegneri Provincia di Roma n. A35111	PROGETTAZIONE ATI: (Mandatario) GP INGENGERIA GESTIONE PROGETTI INGENGERIA s.r.l.
COORDINATORE PER LA SICUREZZA IN FASE DI PROGETTAZIONE Ing. Valerio Guidobaldi Provincia di Roma n. A30025	Ing. Moreno Parfili Ordine Ingegneri Perugia n. A2657	(Mandatario) costruttori
VISTO: IL RESPONSABILE DEL PROCEDIMENTO Ing. Ignazio Farretti	Ing. Giuseppe Resto Ordine Ingegneri Provincia di Roma n. 20629	(Mandatario) engeko S.p.A.

OPERE D'ARTE MAGGIORI
TRATTO 2 - VIADOTTO PIEVE
Piante Prospetti e Sezioni

CODICE PROGETTO	LO703	LO703.MC.D.P.VI504.00.STR.PNT.001.C	REVISIONE	SCALA
OPERA	LOTTO	STATO	SETTORE	
LO703	MC	D	P	
DISCIPLINA	DISCIPLINA	TIPO DOC.	N° PROGRESS.	
V	S	O	A	
S	T	R	P	
I	N	T	O	
0	0	1		
C				
B				
A				
REV.	DESCRIZIONE	DATA	REDATTO	VERIFICATO
	Revisione a seguito alle istruttorie Prot. QM 0002937	Nov. 2020	Müller	Guiducci
	Revisione a seguito alle istruttorie Prot. QM 0002937	Ott. 2020	Müller	Guiducci
	Emissione	Marzo 2020	Müller	Guiducci