

Lezione

TECNICA DELLE COSTRUZIONI

*Prof. Pier Paolo Rossi
Università degli Studi di Catania*

Le azioni sulle costruzioni

Azioni sulle costruzioni

Classificazione

Un modello completo di una azione descrive diverse proprietà di una azione:

- intensità
- posizione
- direzione
- durata
- interazione tra le azioni e la risposta della struttura

Azioni sulle costruzioni

Classificazione

Lo scopo della classificazione è di :

- identificare le caratteristiche simili o dissimili delle varie azioni
- consentire l'uso di idonei modelli teorici nella progettazione strutturale.

Le normative, generalmente, classificano le azioni in base a :

- 1. modo di esplalarsi**
- 2. risposta strutturale**
- 3. variazione della loro intensità nel tempo**

Azioni sulle costruzioni

Classificazione delle azioni in base al modo di esplalarsi

Le azioni possono essere definite :

a) ***dirette***

forze concentrate, carichi distribuiti, fissi o mobili;

b) ***indirette***

spostamenti impressi, variazioni di temperatura e di umidità, ritiro, precompressione, cedimenti di vincolo, ecc.

c) ***degrado***

- endogeno: alterazione naturale del materiale di cui è composta l'opera strutturale;
- esogeno: alterazione delle caratteristiche dei materiali costituenti l'opera strutturale, a seguito di agenti esterni.

Azioni sulle costruzioni

2

Classificazione delle azioni secondo la risposta strutturale

Le azioni possono essere definite :

a) ***statiche***

azioni applicate alla struttura che non provocano accelerazioni significative della stessa o di alcune sue parti

b) ***pseudo statiche***

azioni dinamiche rappresentabili mediante un'azione statica equivalente

c) ***dinamiche***

azioni che causano significative accelerazioni della struttura o dei suoi componenti.

Azioni sulle costruzioni

3

Classificazione delle azioni secondo la variazione nel tempo

Le azioni possono essere definite :

a) **permanentì** (G):

azioni la cui variazione di intensità nel tempo è così piccola e lenta da poterle considerare con sufficiente approssimazione costanti nel tempo:

- peso proprio degli elementi strutturali; peso proprio del terreno; forze indotte dal terreno (esclusi gli effetti di carichi variabili applicati al terreno); forze risultanti dalla pressione dell'acqua (quando si configurino costanti nel tempo) (G1);
- peso proprio degli elementi non strutturali (G2);
- spostamenti e deformazioni imposti, previsti dal progetto;
- pretensione e precompressione (P);
- ritiro e viscosità;
- spostamenti differenziali;

Azioni sulle costruzioni

Classificazione delle azioni secondo la variazione nel tempo

b) **variabili** (Q):

azioni sulla struttura o sull'elemento strutturale con valori istantanei che possono risultare sensibilmente diversi fra loro nel tempo:

- di lunga durata:
agiscono con un'intensità significativa, anche non continuativamente, per un tempo non trascurabile rispetto alla vita nominale della struttura;
- di breve durata:
azioni che agiscono per un periodo di tempo breve rispetto alla vita nominale della struttura;

Azioni sulle costruzioni

Classificazione delle azioni secondo la variazione nel tempo

c) ***eccezionali*** (A):

azioni che si verificano solo eccezionalmente nel corso della vita nominale della struttura;

- incendi;
- esplosioni;
- urti ed impatti;

d) ***sismiche*** (E):

azioni derivanti dai terremoti.

Caratterizzazione delle azioni

Valore caratteristico

Il più importante valore rappresentativo di un'azione è il valore caratteristico F_k

In funzione dei dati disponibili e dell'esperienza, il valore caratteristico deve essere specificato nella normativa come

- una media
- un valore superiore o inferiore
- un valore nominale
(che non si riferisce ad alcuna distribuzione statistica).

Nota ! La qualifica di “valore nominale” designa un valore che non è dato nella norma o nelle specifiche di progetto per una costruzione in particolare, perché non è stato possibile determinare un valore caratteristico da dati statistici. Ciò capita spesso per le azioni associate alle situazioni di progetto eccezionali.

Caratterizzazione delle azioni permanenti

Valore caratteristico

Se la variabilità di un'azione permanente è piccola, può essere usato un singolo valore caratteristico, preso come valore medio.

La variabilità può normalmente essere assunta come piccola se il coefficiente di variazione nel corso della vita di progetto non è maggiore di 0.05-0.10.

Se la variabilità di un'azione permanente non è piccola, devono essere usati due valori: un valore superiore ed un valore inferiore.

In questo caso devono essere usati i valori $G_{k,inf}$ e $G_{k,sup}$ corrispondenti ai frattili 0.05 e 0.95. Se si adotta una funzione densità di probabilità di tipo Gaussiano questi valori possono essere ricavati dalle relazioni

$$G_{k,inf} = \mu_G - 1.645 \sigma_G$$

$$G_{k,sup} = \mu_G + 1.645 \sigma_G$$

Caratterizzazione dei pesi propri

Valore caratteristico

Si ritiene che la variabilità del peso proprio di edifici comuni rientri nell'intervallo di valori 0.05-0.10.

In tali situazioni,
per il peso proprio può essere usato un singolo valore
assunto come il valore medio, calcolato sulla base delle misure
nominali e del valore medio del peso specifico.

Caratterizzazione delle azioni variabili

Valore caratteristico

Quando è possibile un trattamento statistico, il valore caratteristico corrisponde ad un valore con una certa probabilità di essere maggiorato o minorato durante un periodo di tempo di riferimento.

Pertanto,
il valore caratteristico di un'azione variabile dipende da:

- probabilità assegnata che tale valore sia minorato o maggiorato
- periodo di tempo di riferimento

Caratterizzazione delle azioni variabili

Valore caratteristico

In generale,

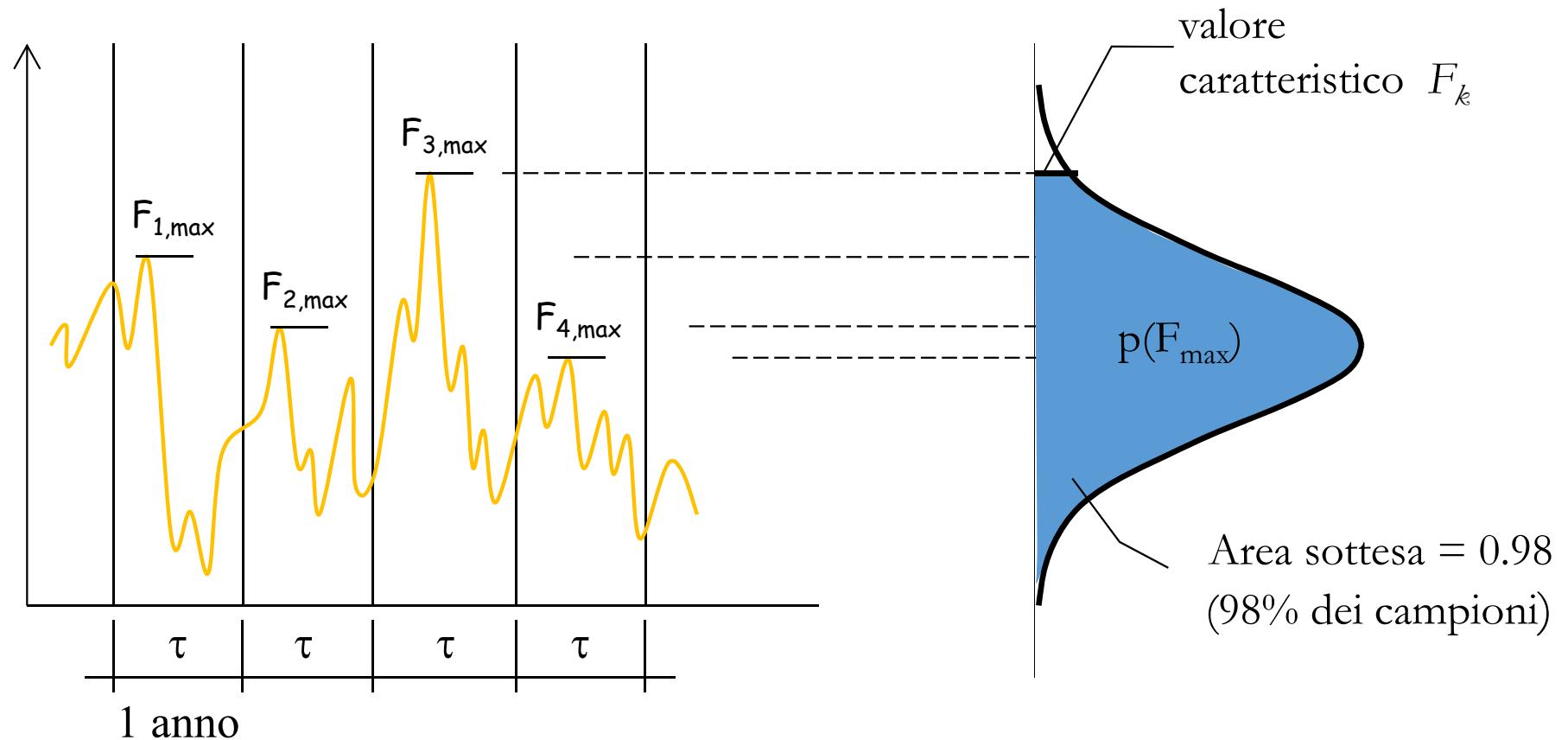
il valore caratteristico Q_k delle azioni climatiche e dei carichi imposti sui solai degli edifici per le situazioni di progetto persistenti

è basato su una probabilità richiesta, che il valore non sia ecceduto, pari al 98% e su un periodo di riferimento di 1 anno.

Caratterizzazione delle azioni variabili

Valore caratteristico

Valore corrispondente ad un frattile pari al 98 % della popolazione dei massimi, in relazione al periodo di riferimento dell'azione variabile



Caratterizzazione delle azioni variabili

Valore caratteristico

La probabilità p che il valore caratteristico non sia ecceduto ed il periodo di riferimento τ sono legati dalla relazione

$$T = \frac{\tau}{\ln(1-p)}$$

dove T è il periodo di ritorno del valore corrispondente alla probabilità p .

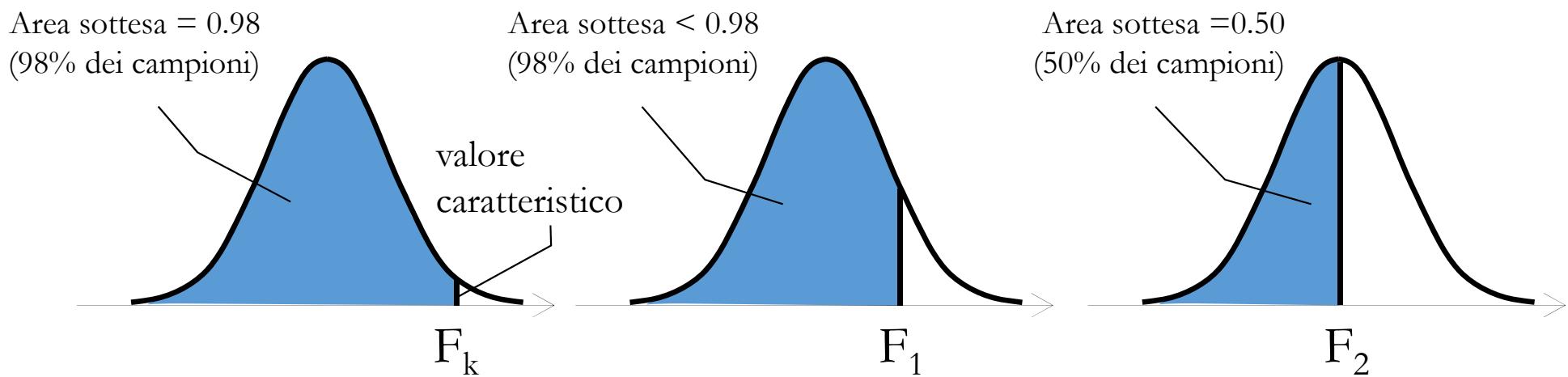
Ad esempio : Per una probabilità $p=0.02$ ed un periodo di riferimento di un anno, il periodo di ritorno del valore caratteristico è $T=1/0.02 \cong 50$ anni.

Caratterizzazione delle azioni

Altri valori rappresentativi delle azioni

Valori delle azioni variabili diversi dal valore caratteristico sono definiti al fine di :

- Valutare l'intensità dei carichi variabili in situazioni di progetto che hanno differenti probabilità di verificarsi nel corso della vita utile della costruzione



Caratterizzazione delle azioni

Altri valori rappresentativi delle azioni

Valori delle azioni variabili diversi dal valore caratteristico sono definiti al fine di :

- Valutare l'intensità dei carichi variabili in situazioni di progetto che vedono la concomitanza di più azioni variabili

Per comprendere tale ultima assunzione, consideriamo dei dati

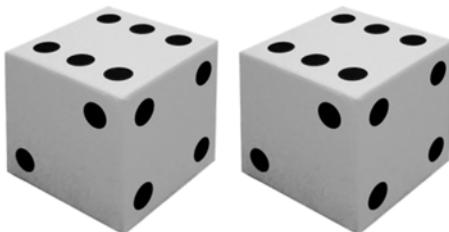
Caratterizzazione delle azioni

Altri valori rappresentativi delle azioni



Se si considera un dado

la probabilità che esca uno dei numeri del dado, ad es. 4, è pari a $1/6$ perché 6 sono le facce del dado



Se si considerano due dadi

*la probabilità che esca una coppia di numeri, ad es. 4 (primo dado) e 6 (secondo dado), è pari a $1/6 * 1/6 = 1/36$*

Se si considerano n dadi

la probabilità che esca una n -pla di numeri è pari a $1/6^n$

Nota ! Ciò vale se gli eventi sono indipendenti
(come nel caso dell'esito del lancio dei dadi...se non si bara)

Caratterizzazione delle azioni

Altri valori rappresentativi delle azioni



Se si considerano due carichi variabili indipendenti su una terrazza (ad es. carico var. verticale e neve) e se ognuno di questi è rappresentato dal valore caratteristico, la probabilità che entrambi i valori caratteristici siano ecceduti è pari al prodotto della probabilità che i singoli valori siano ecceduti

$$P[Q_1 > Q_{1k}, Q_2 > Q_{2k}] = P[Q_1 > Q_{1k}] \cdot P[Q_2 > Q_{2k}]$$

Nota ! Tale probabilità è molto più piccola della probabilità di superamento della singola azione variabile

Caratterizzazione delle azioni

Altri valori rappresentativi delle azioni



Per evitare che la probabilità di superamento di entrambi i valori assegnati dei carichi variabili scenda a valori estremamente piccoli

*... è necessario aumentare la probabilità di superamento di almeno uno dei carichi,
ovvero considerare per almeno uno dei due carichi un valore inferiore a quello caratteristico*

Caratterizzazione delle azioni

Altri valori rappresentativi delle azioni

Valori di azioni variabili corrispondenti a probabilità di superamento via via maggiori:

- Valore raro (o di combinazione) $\longrightarrow \Psi_0 Q_{kj}$
valore di durata breve ma ancora significativa nei riguardi della possibile concomitanza con altre azioni variabili
- Valore frequente $\longrightarrow \Psi_1 Q_{kj}$
- Valore quasi permanente $\longrightarrow \Psi_2 Q_{kj}$

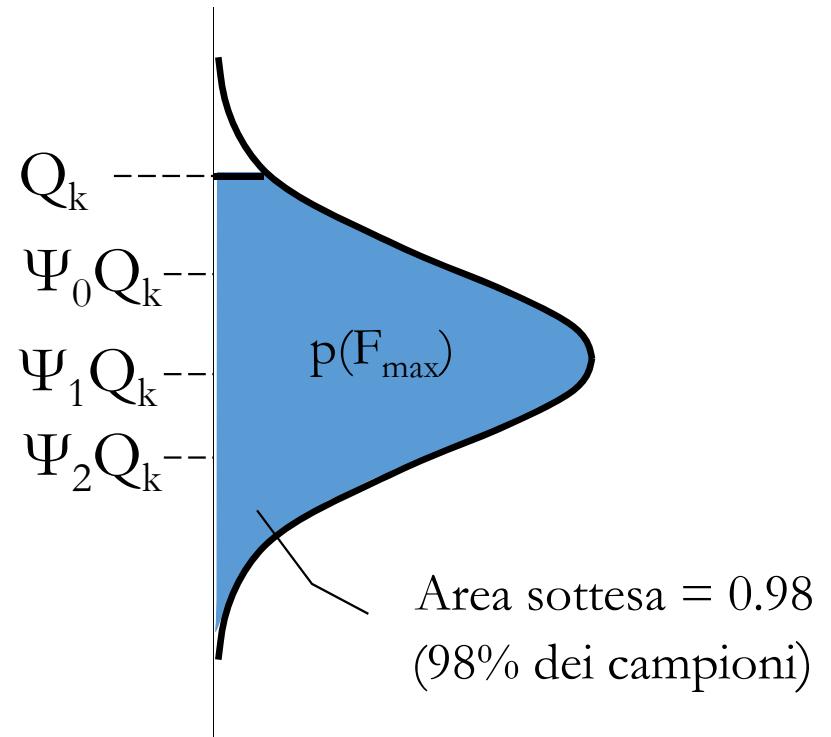
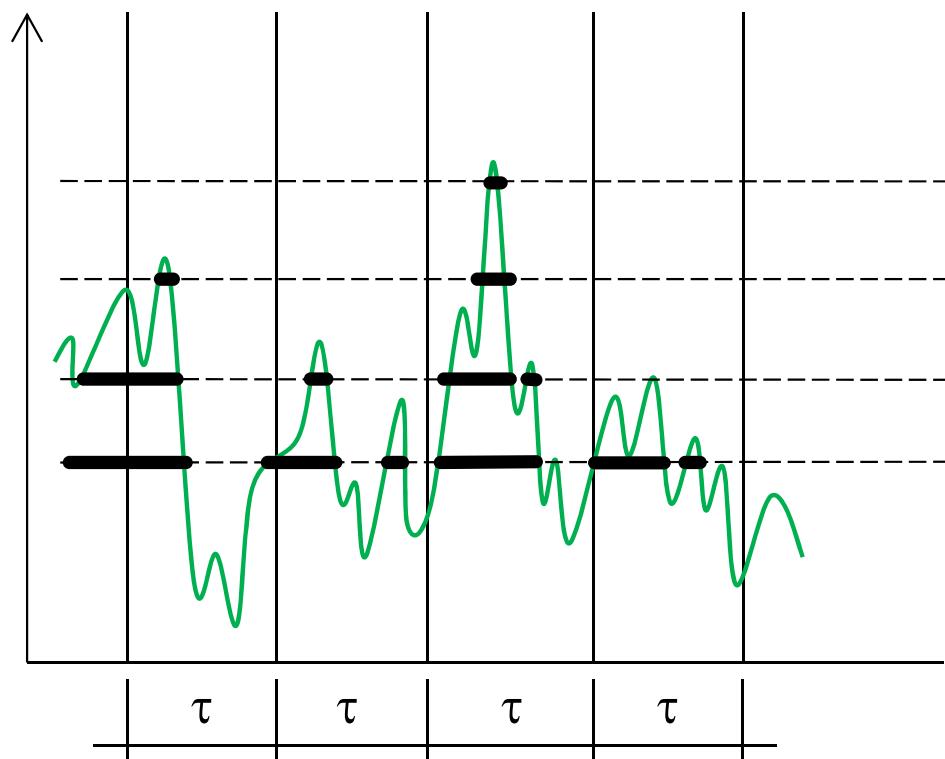
e quindi

$$\Psi_0 \geq \Psi_1 \geq \Psi_2$$

Caratterizzazione delle azioni variabili

Altri valori rappresentativi delle azioni

Nel passaggio dal valore caratteristico al valore quasi permanente aumenta la durata del periodo di riferimento in cui tale valore della forza è superato



Coefficienti di combinazione

Ψ_0 Ψ_1 Ψ_2

Categoria A	Ambienti ad uso residenziale	0.7	0.5	0.3
Categoria B	Uffici	0.7	0.5	0.3
Categoria C	Ambienti suscettibili di affollamento	0.7	0.7	0.6
Categoria D	Ambienti ad uso commerciale	0.7	0.7	0.6
Categoria E	Biblioteche, archivi, magazzini e ambienti uso industr.	1.0	0.9	0.8
Categoria F	Rimesse e parcheggi (per autoveicoli di peso $\leq 30 \text{ kN}$)	0.7	0.7	0.6
Categoria G	Rimesse e parcheggi (per autoveicoli di peso $> 30 \text{ kN}$)	0.7	0.5	0.3
Categoria H	Coperture	0.0	0.0	0.0
Vento		0.6	0.2	0.0
Neve (a quota $\leq 1000 \text{ m s.l.m.}$)		0.5	0.2	0.0
Neve (a quota $> 1000 \text{ m s.l.m.}$)		0.7	0.5	0.2
Variazioni termiche		0.6	0.5	0.0

Esempi di azioni permanenti e variabili
da carichi verticali

Pesi dell'unità di volume dei materiali

MATERIALI	kN/m ³
<u>Calcestruzzi cementizi e malte</u>	
Calcestruzzo ordinario	24.0
Calcestruzzo armato (e/o precompresso)	25.0
Calcestruzzi “leggieri”: da determinarsi caso per caso	14.0 ÷ 20.0
Calcestruzzi “pesanti”: da determinarsi caso per caso	28.0 ÷ 50.0
Malta di calce	18.0
Malta di cemento	21.0
Calce in polvere	10.0
Cemento in polvere	14.0
Sabbia	17.0
<u>Metalli e leghe</u>	
Acciaio	78.5
Ghisa	72.5
Alluminio	27.0
<u>Materiale lapideo</u>	
Tufo vulcanico	17.0
Calcare compatto	26.0
Calcare tenero	22.0
Gesso	13.0
Granito	27.0
Laterizio (pieno)	18.0
<u>Legnami</u>	
Conifere e pioppo	4.0 ÷ 6.0
Latifoglie (escluso pioppo)	6.0 ÷ 8.0
<u>Sostanze varie</u>	
Carta	10.0
Vetro	25.0
Per materiali non in tabella si potrà far riferimento a specifiche indagini sperimentali o a normative di comprovata validità assumendo i valori nominali come caratteristici.	

Carichi variabili

Carichi orizzontali lineari

Carichi verticali concentrati

Carichi verticali uniformemente ripartiti

Cat.	Ambienti	q_k [kN/m ²]	Q_k [kN]	H_k [kN/m]
A	Ambienti ad uso residenziale. Sono compresi in questa categoria i locali di abitazione e relativi servizi, alberghi. (ad esclusione delle aree suscettibili di affollamento)	2.00	2.00	1.00
B	Uffici Cat. B1 Uffici non aperti al pubblico Cat. B2 Uffici aperti al pubblico	2.00 3.00	2.00 2.00	1.00 1.00
C	Ambienti suscettibili di affollamento Cat. C1 Ospedali, ristoranti, caffè, banche, scuole Cat. C2 Balconi, ballatoi e scale comuni, sale convegni, cinema, teatri, chiese, tribune con posti fissi Cat. C3 Ambienti privi di ostacoli per il libero movimento delle persone, quali musei, sale per esposizioni, stazioni ferroviarie, sale da ballo, palestre, tribune libere, edifici per eventi pubblici, sale da concerto, palazzetti per lo sport etc.	3.00 4.00 5.00	2.00 4.00 5.00	1.00 2.00 3.00

Carichi variabili

Carichi orizzontali lineari

Carichi verticali concentrati

Carichi verticali uniformemente ripartiti

Cat.	Ambienti	q_k [kN/m ²]	Q_k [kN]	H_k [kN/m]
D	Ambienti ad uso commerciale. Cat. D1 Negozi Cat. D2 Centri commerciali, mercati, grandi magazzini librerie...	4.00 5.00	4.00 5.00	2.00 2.00
E	Biblioteche, archivi, magazzini e ambienti ad uso industriale. Cat. E1 Biblioteche, archivi, magazzini, depositi, laboratori manifatturieri Cat. E2 Ambienti ad uso industriale, da valutarsi caso per caso	≥ 6.00 ---	6.00 ---	1.00* ---
F-G	Rimesse e parcheggi. Cat. F Rimesse e parcheggi automezzi di peso a pieno Cat. G Rimesse e parcheggi per automezzi di peso a pieno carico superiore a 30 kN: da valutarsi caso per caso	2.50 ---	$2*10.00$ ---	1.00** ---

* non comprende le azioni orizzontali eventualmente esercitate dai materiali immagazzinati

** per i soli parapetti o partizioni nelle zone pedonali. Le azioni sulle barriere esercitate dagli automezzi dovranno essere valutate caso per caso

Carichi variabili

Carichi orizzontali lineari

Carichi verticali concentrati

Carichi verticali uniformemente ripartiti

Cat.	Ambienti	q_k [kN/m ²]	Q_k [kN]	H_k [kN/m]
H	Coperture e sottotetti Cat. H1 Coperture e sottotetti accessibili per sola manutenzione Cat. H2 Coperture praticabili Cat. H3 Coperture speciali (impianti, eliporti, altri) da valutarsi caso per caso	0.50 Per categoria di appartenenza ----	1.20 ----	1.00 ----

Combinazioni di azioni

Combinazione delle azioni

1

Combinazione fondamentale

generalmente impiegata per gli stati limite ultimi

$$\gamma_{G1}G_1 + \gamma_{G2}G_2 + \gamma_P P + \gamma_{Q1}Q_{k1} + \gamma_{Q2}\Psi_{02}Q_{k2} + \gamma_{Q3}\Psi_{03}Q_{k3} + \dots$$

2

Combinazione caratteristica (o rara)

generalmente impiegata per gli stati limite di esercizio irreversibili

$$G_1 + G_2 + P + Q_{k1} + \Psi_{02}Q_{k2} + \Psi_{03}Q_{k3} + \dots$$

3

Combinazione frequente

generalmente impiegata per gli stati limite di esercizio reversibili

$$G_1 + G_2 + P + \Psi_{11}Q_{k1} + \Psi_{22}Q_{k2} + \Psi_{23}Q_{k3} + \dots$$

4

Combinazione quasi permanente

impiegata per gli effetti a lungo termine

$$G_1 + G_2 + P + \Psi_{21}Q_{k1} + \Psi_{22}Q_{k2} + \dots$$

Combinazione delle azioni

5

Combinazione sismica

impiegata per gli stati limite ultimi e di esercizio connessi all'azione sismica E

$$E + G_1 + G_2 + P + \psi_{21}Q_{k1} + \psi_{22}Q_{k2} + \dots$$

Combinazione delle azioni

6

Combinazione eccezionale

impiegata per gli stati limite ultimi e di esercizio connessi
alle azioni eccezionali di progetto A_d

$$G_1 + G_2 + P + A_d + \psi_{21}Q_{k1} + \psi_{22}Q_{k2} + \dots$$

Caratterizzazione delle azioni variabili

Altri valori rappresentativi delle azioni

Il valore di combinazione $\Psi_0 Q_k$

è associato alla combinazione delle azioni per gli stati limite ultimi e agli stati limite di servizio irreversibili,

al fine di poter tenere in conto la probabilità ridotta che alcune azioni indipendenti presentino contemporaneamente il loro valore caratteristico

Il valore frequente $\Psi_1 Q_k$

è principalmente associato alla combinazione frequente negli stati limite di esercizio.

Il valore frequente di un'azione variabile è determinato in modo tale che il tempo totale all'interno di un periodo di tempo predeterminato,

durante il quale è $Q > \Psi_1 Q_k$, sia solo una specificata (piccola) parte di quel periodo o in modo che la frequenza dell'evento $Q > \Psi_1 Q_k$ sia limitata ad un certo valore.

Caratterizzazione delle azioni variabili

Altri valori rappresentativi delle azioni

Il valore quasi permanente $\Psi_2 Q_k$ è associato principalmente a combinazioni delle azioni di lungo periodo. Esso è, tuttavia, utilizzato anche nelle combinazioni eccezionali e simiche.

Il valore quasi permanente è definito così che il tempo totale durante il quale è ecceduto all'interno di uno specifico periodo di tempo, ovvero durante il quale è $Q > \Psi_2 Q_k$, sia una parte considerevole (0.5) del periodo prescelto. Per qualche tipo di azione il coefficiente Ψ_2 può anche essere molto piccolo.

Coefficienti parziali delle azioni

			EQU	A1 STR	A2 GEO
Carichi permanenti	favorevoli	γ_{G1}	0.90	1.00	1.00
	sfavorevoli		1.10	1.30	1.00
Carichi permanenti non strutturali*	favorevoli	γ_{G2}	0.00	0.00	0.00
	sfavorevoli		1.50	1.50	1.30
Carichi variabili	favorevoli	γ_Q	0.00	0.00	0.00
	sfavorevoli		1.50	1.50	1.30

* Nel caso in cui i carichi permanenti non strutturali siano compiutamente definiti si potranno adottare gli stessi coefficienti validi per le azioni permanenti

Stato limite di equilibrio come corpo rigido

EQU

Stato limite di resistenza della struttura compresi gli elementi di fondazione

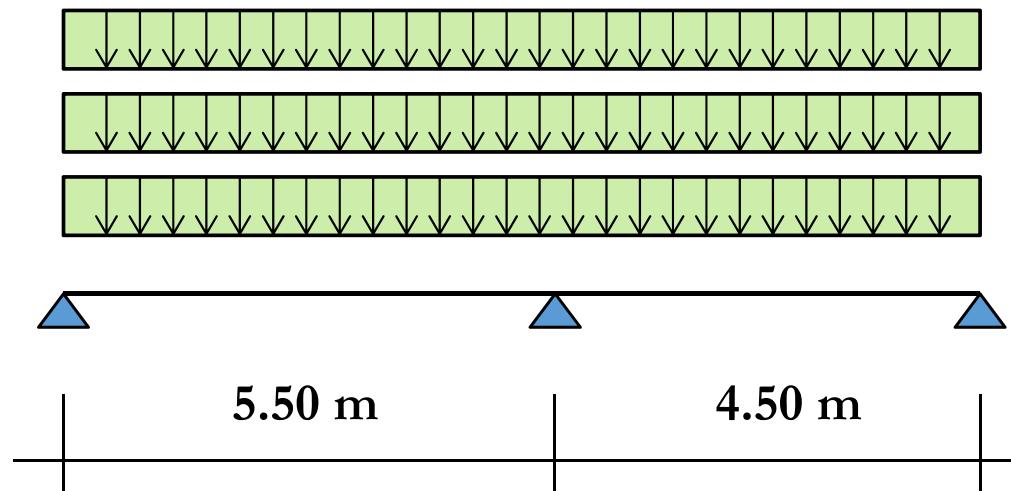
STR

Lo stato limite di resistenza del terreno

GEO

Esempio n. 1

Valori caratteristici dei carichi



$$q_k = \dots \quad 2.0 \text{ kN/m}$$

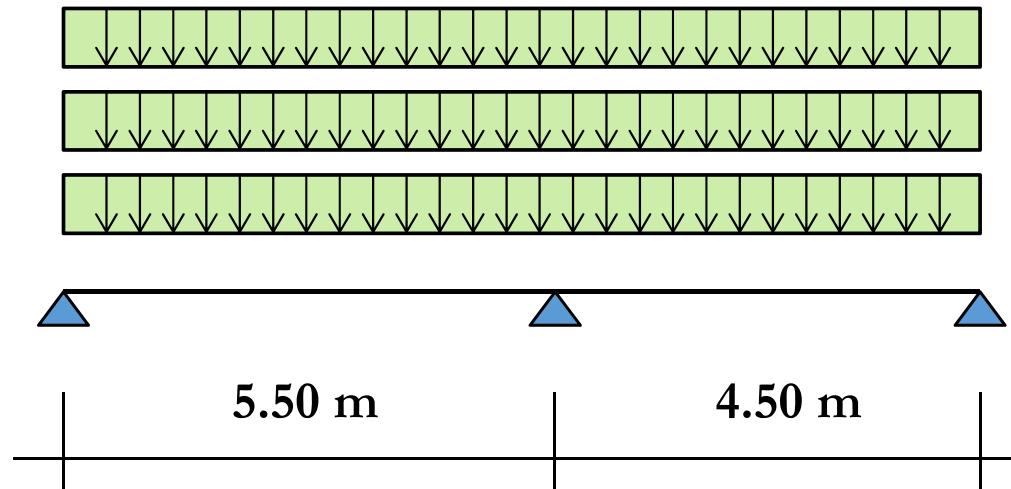
$$g_{2k} = \dots \quad 1.2 \text{ kN/m}$$

$$g_{1k} = \dots \quad 3.8 \text{ kN/m}$$

Peso proprio	2.5 kN/m
Massetto, pavimento e intonaco	1.3 kN/m (supponiamo compiutamente definiti)
Incidenza tramezzi	1.2 kN/m
Carichi variabili	2.0 kN/m

Esempio n. 1

Valori di calcolo dei carichi



➤ Combinazione dei carichi da considerare

➤ La presenza di tutti i carichi considerati (sia permanenti che variabili) è sfavorevole alla verifica strutturale, ovvero ognuno di essi incrementa il valore del momento flettente negativo sull'appoggio centrale

Obiettivo 1 :

calcolo del momento massimo negativo sull'appoggio centrale per una verifica allo stato limite ultimo

Combinazione fondamentale

$$\left(\gamma_{G1}G_1 + \gamma_{G2}G_2 + \gamma_{Q1}Q_{k1} + \sum_{j>1} \gamma_{Qj}\Psi_{02}Q_{kj} \right)$$

Esempio n. 1

Combinazione dei valori di calcolo dei carichi

I valori di calcolo dei carichi per le verifiche allo stato limite ultimo sono :

$$g_{1d} = \gamma_{G1} \cdot g_{1k} = 1.3 \cdot 3.8 = \mathbf{4.94} \text{ kN/m}$$

$$g_{2d} = \gamma_{G2} \cdot g_{2k} = 1.5 \cdot 1.2 = \mathbf{1.80} \text{ kN/m}$$

$$q_{2d} = \gamma_Q \cdot q_k = 1.5 \cdot 2.0 = \mathbf{3.00} \text{ kN/m}$$

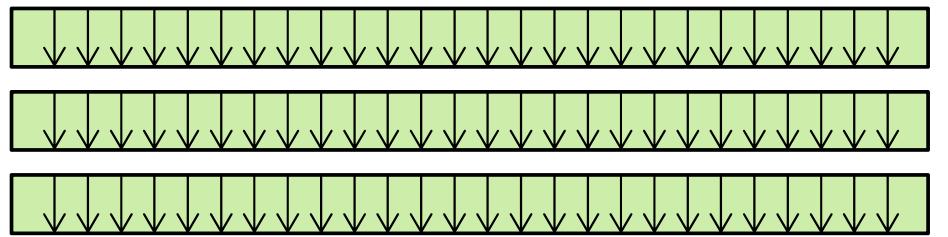
Combinazione fondamentale

$$\left(\gamma_{G1}G_1 + \gamma_{G2}G_2 + \gamma_{Q1}Q_{k1} + \sum_{j>1} \gamma_{Qj}\Psi_{02}Q_{kj} \right)$$

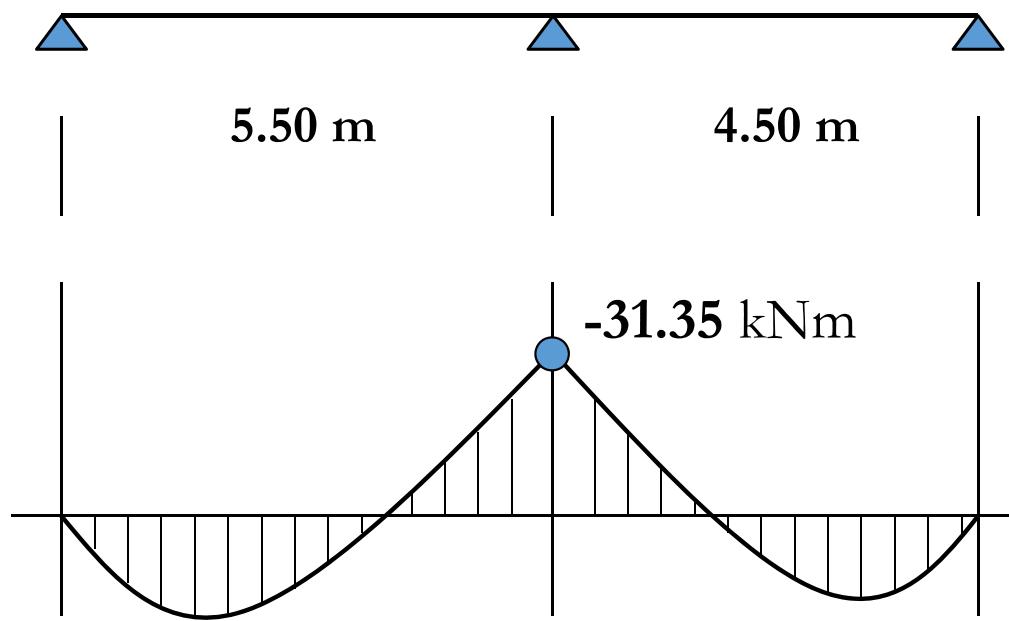
			EQU	A1 STR	A2 GEO
Carichi permanenti	favorevoli	γ_{G1}	0.90	1.00	1.00
	sfavorevoli		1.10	1.30	1.00
Carichi permanenti non strutturali	favorevoli	γ_{G2}	0.00	0.00	0.00
	sfavorevoli		1.50	1.50	1.30
Carichi variabili	favorevoli	γ_Q	0.00	0.00	0.00
	sfavorevoli		1.50	1.50	1.30

Esempio n. 1

Calcolo della massima sollecitazione



$$\left. \begin{array}{l} q_d = \dots 3.00 \text{ kN/m} \\ g_{2d} = \dots 1.80 \text{ kN/m} \\ g_{1d} = \dots 4.94 \text{ kN/m} \end{array} \right\} = 9.74$$



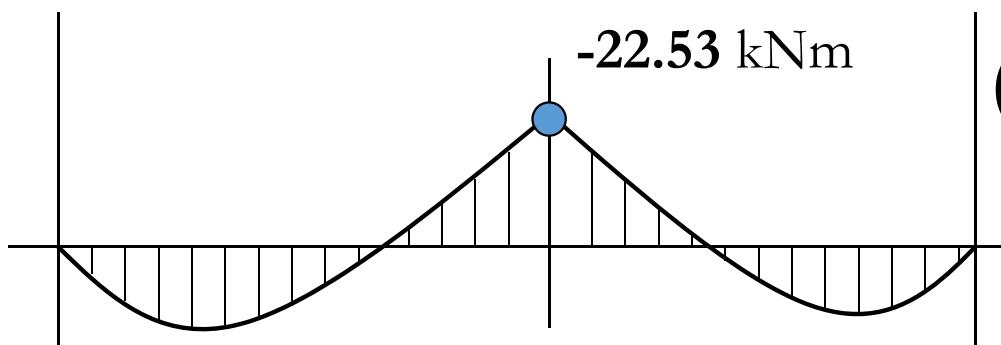
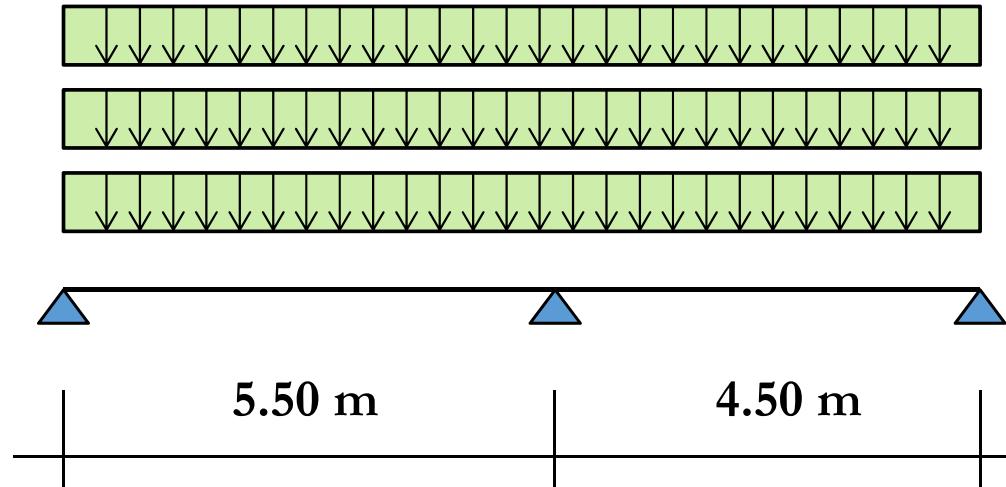
Calcolo del momento massimo
sull'appoggio centrale

$$Q_{d,tot} = g_{1d} + g_{2d} + q_d = 9.74 \text{ kN/m}$$

$$M_{max} = -31.35 \text{ kNm}$$

Esempio n. 1

Calcolo della massima sollecitazione



Obiettivo 2 :

calcolo del momento massimo negativo sull'appoggio centrale per una verifica
allo stato limite d'esercizio
(comb. rara)

Combinazione rara

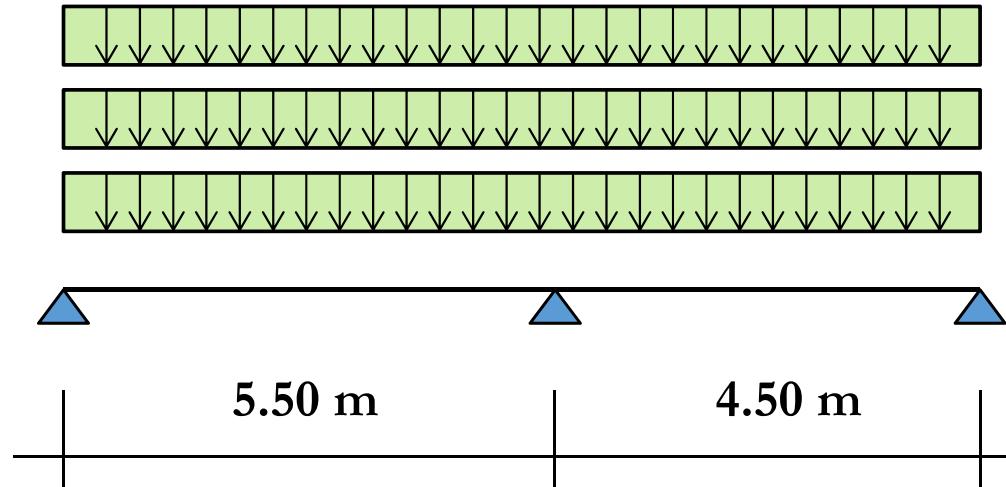
$$G_1 + G_2 + Q_{k1} + \psi_{02}Q_{k2} + \psi_{03}Q_{k3} + \dots$$

$$Q_{k,\text{tot}} = g_{1k} + g_{2k} + q_k = 7.00 \text{ kN/m}$$

$$M_{\max} = -22.53 \text{ kNm}$$

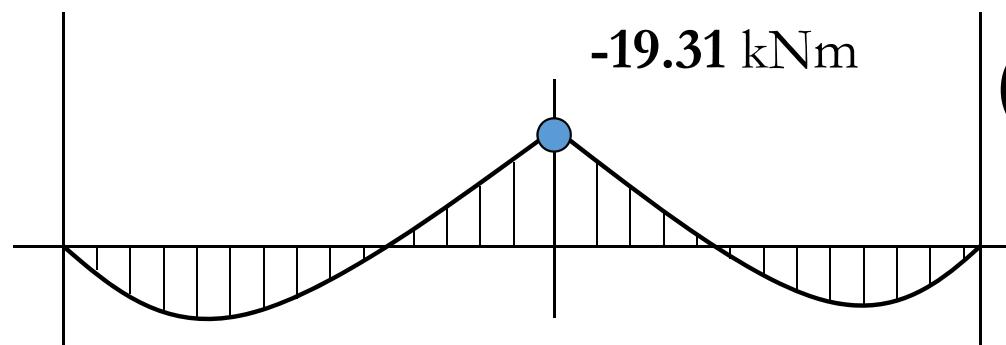
Esempio n. 1

Calcolo della massima sollecitazione



Obiettivo 3 :

calcolo del momento massimo negativo sull'appoggio centrale per una verifica allo stato limite d'esercizio (comb. frequente)



Combinazione frequente

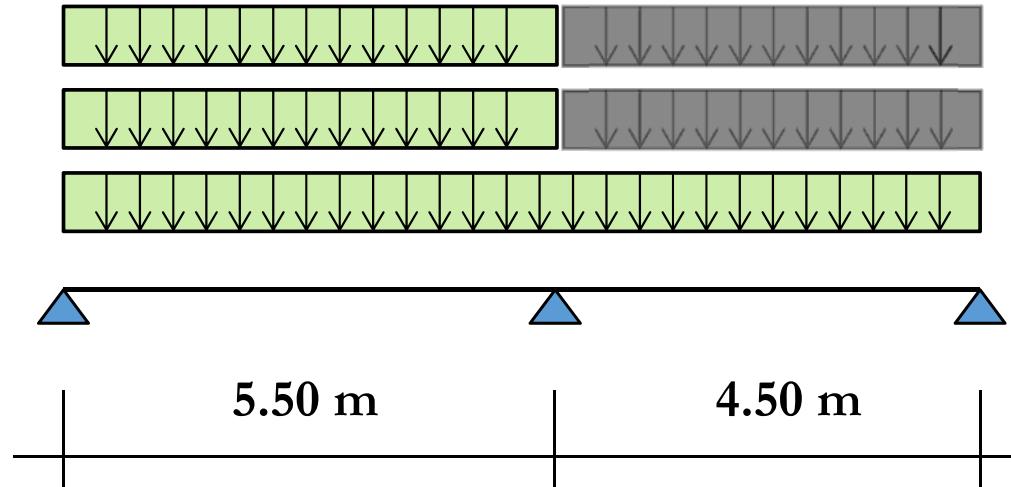
$$(G_1 + G_2 + \psi_{11}Q_{k1} + \psi_{22}Q_{k2} + \psi_{23}Q_{k3} + \dots)$$

$$Q_{k,tot} = g_{1k} + g_{2k} + \Psi_1 q_k = 6.0 \text{ kN/m}$$

$$M_{max} = -19.31 \text{ kNm}$$

Esempio n. 2

Valori di calcolo dei carichi



➤ Combinazione dei carichi da considerare

➤ La presenza di non tutti i carichi considerati è sfavorevole alla verifica strutturale considerata. Infatti, la presenza dei carichi sulla campata di destra decrementa il momento flettente positivo sulla campata di sinistra.

Obiettivo 1 :

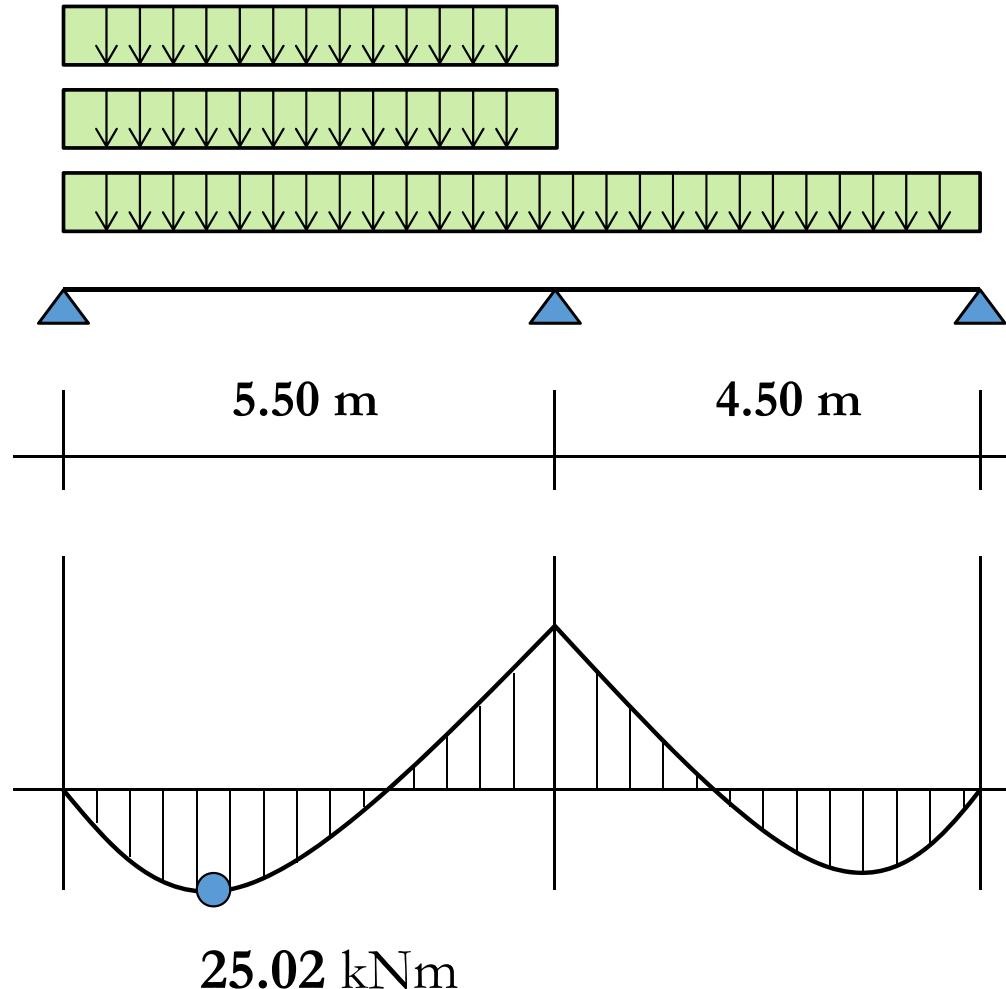
calcolo del momento massimo positivo nella campata sinistra
per una verifica
allo stato limite ultimo

Combinazione fondamentale

$$\left(\gamma_{G1}G_1 + \gamma_{G2}G_2 + \gamma_{Q1}Q_{k1} + \sum_{j>1} \gamma_{Qj}\Psi_{02}Q_{kj} \right)$$

Esempio n. 2

Valori di calcolo dei carichi



$$q_d = \dots 3.00 \text{ kN/m}$$

$$g_{2d} = \dots 1.80 \text{ kN/m}$$

$$g_{1d} = \dots 4.94 \text{ kN/m}$$

Calcolo del momento massimo positivo nella campata sinistra

$$Q_{d,\max} = g_{1d} + g_{2d} + q_d = 9.74 \text{ kN/m}$$

$$Q_{d,\min} = g_{1d} = 4.94 \text{ kN/m}$$

$$M_{\max} = 25.02 \text{ kNm}$$

Principali riferimenti

- Norme Tecniche per le Costruzioni. D.M. 14 gennaio 2008 pubblicato sulla Gazzetta Ufficiale n. 29 del 4 febbraio 2008 - Suppl. Ordinario n. 30
- Istruzioni per l'applicazione delle Norme Tecniche per le Costruzioni. Circolare 2 febbraio 2009 pubblicata sulla Gazzetta Ufficiale n. 47 del 26 febbraio 2009 - Suppl. Ordinario n. 27
- Gulvanessian H., Calgaro J.A., Holický
Guida all'Eurocodice. Criteri generali di progettazione strutturale: EN 1990.
2010 Editore EPC Libri
ISBN: 978-88-6310-269-7

FINE