PROGETTAZIONE DI UN TELAIO IN C.A. - LUDOVICA PEVERINI

L'esercitazione prevede il dimensionamento di un edificio multipiano intelaiato.

Nel nostro caso esso avrà dimensioni in pianta 20x12 m e in elevazione avrà 4 piani da 4 m ognuno.

Da entrambi i lati sono presenti degli aggetti di 2,4 m



Per prima cosa **imposto la griglia**: GRID ONLY e inserisco 2 linee di griglia lungo gli assi globali x,y e z. Sotto nel grid spacing inserisco le dimensioni della mia campata principale.

Prima di cominciare la modellazione del telaio **definisco i load pattern** (DEFINE > LOAD PATTERN):

Pp (peso proprio) con valore =1

Qa (carico accidentale) con valore =0

Qp (carico permanente) con valore =0

Qs	(carico	strutturale) con	valore	=0
----	---------	-------------	-------	--------	----

oad Patterns				Click To:
Load Pattern Name	Туре	Self Weight Multiplier	Auto Lateral Load Pattern	Add New Load Pattern
Qs	Dead ~	0	~	Add Copy of Load Pattern
DEAD PP	Dead Dead	1		Modify Load Pattern
Qa Qp	Dead Dead	0		Modify Lateral Load Pattern
Qs	Dead	0		Delete Load Pattern
				Show Load Pattern Notes

Definisco le combinazioni di carico allo SLU (DEFINE> LOAD COMBINATIONS> ADD NEW COMBO). Ci inserisco tutti i load pattern creati poco prima mentre in scale factor inserisco i coefficienti di sicurezza.

	e (User-Generated)	SLU						
lotes		Mo	Modify/Show Notes					
oad Combination Type		Linear A	~					
ptions								
Convert to User Load	d Combo Create No	nlinear Load Cas	e from Load Combo					
End Combination of Land	Care Dentite							
efine Combination of Load Load Case Name	d Case Results Load Case Type	Mode	Scale Factor					
efine Combination of Load Load Case Name Qa	d Case Results Load Case Type ✓ Linear Static	Mode	Scale Factor					
efine Combination of Load Load Case Name Qa PP	d Case Results Load Case Type Linear Static Linear Static	Mode	Scale Factor					
efine Combination of Load Load Case Name Qa PP Qs Qs	d Case Results Load Case Type Linear Static Linear Static Linear Static	Mode	Scale Factor 1,5 1,3 1,3 1,5	Add				
efine Combination of Load Load Case Name Qa PP Qs Qp Qa	d Case Results Load Case Type Linear Static Linear Static Linear Static Linear Static Linear Static	Mode	Scale Factor 1,5 1,3 1,3 1,5 1,5 1,5	Add				
efine Combination of Load Load Case Name Qa PP Qs Qp Qa	d Case Results Load Case Type Linear Static Linear Static Linear Static Linear Static Linear Static	Mode	Scale Factor 1,5 1,3 1,3 1,5 1,5	Add Modify				
efine Combination of Load Load Case Name Qa Qs Qp Qa	d Case Results Load Case Type Linear Static Linear Static Linear Static Linear Static Linear Static	Mode	Scale Factor 1,5 1,3 1,3 1,5 1,5 1,5	Add Modify Delete				

Definisco il materiale (DEFINE > MATERIAL> ADD NEW MATERIAL e imposto il C28/35) **e le sezioni di travi e pilastri** differenziandoli in:

- Travi principali = 50x30 cm
- Travi secondarie =50x30 cm
- Travi di bordo = 40x30 cm
- Pilastri centrali = 60x30 cm
- Pilastri perimetrali = 50x30 cm
- Pilastri angolari = 40x 30cm

Disegno i pilastri e le travi del primo modulo (DRAW FRAME/CABLES) **e li replico** per il numero di campate desiderate in direzione x ed y. Disegno anche gli aggetti laterali di 2,40 m

Assegno le sezioni (ASSIGN>FRAME>FRAME SECTION), facendo un ragionamento anche sugli aggetti, e assegno i vincoli esterni selezionando la base dei pilastri e mettendo gli incastri (ASSIGN>JOINT>RESTRAINTS)



Assegno i carichi (ASSIGN> FRAME LOADS> DISTRIBUTED), solo sulle travi principali, iniziando a ragionare per area di influenza.

Area influenza = 4,8 m Qa= 4,8 m x 5 KN/mq = 24 KN/m Qp= 4,8 m x 3 KN/mq = 14,4 KN/m Qs= 4,8 m x 2 KN/mq = 9,6 KN/m

Area influenza = 2,4 m Qa= 2,4 m x 5 KN/mq = 12 KN/m Qp= 2,4 m x 3 KN/mq = 7,2 KN/m Qs= 2,4 m x 2 KN/mq = 4,8 KN/m

Mi modello tutti i piani selezionando il mio piano e facendo REPLICATE in altezza. Procedo alla corretta assegnazione della sezione dei pilastri dei piani superiori (centr, ang e perim differenti per ogni piano).



Procediamo disegnando il corpo scala con sistema di travi a ginocchio di dimensioni 2,4x4,8m: mi segno i punti con DRAW SPECIAL JOINT e poi disegno le travi con DRAW FRAMES. Definisco i pilastri della scala (dimensione di default 30x30) e li disegno. Mi definisco la trave a ginocchio, con misura iniziale 50x30 cm, e la disegno. Infine inserisco i vincoli di incastro alla base dei pilastri e divido in due parti i pilastri nei punti di collegamento con la trave a ginocchio.



Seleziono la struttura delle scale e la replico agli altri piani.



Ora modello il blocco ascensore. Disegno direttamente l'area delle pareti con DRAW POLYAREA, cancello i pezzetti di trave/pilastro che si andrebbero a sovrapporre quando lo replico, assegno la sezione e lo replico. Siccome le aree dei setti sono molto grandi mi conviene suddividerle (SELECT>PROPERTIES>AREA SECTION e poi faccio EDIT>EDIT AREA>DIVIDE). Seleziono tutti i punti alla base e gli rimetto il vincolo esterno.



Adesso devo imporre la condizione di impalcato rigido: mi metto in 3d in una vista orizzontale ed elimino l'apertura. Adesso seleziono da sx a dx tutte le travi dei miei impalcati, facendo attenzione a non selezionare i pilastri. Ora assegno il diaphragm (ASSIGN>JOINT> COSTRAINTS> DEFINE JOINT COSTRAINTS e qui come tipo imposto diaphragm> add new costraints. Infine spunto la casella "assign a different...").

Il diaphragm è un vincolo interno che impone che tutte le rotazioni di un punto che fanno parte del piano rispetto all'asse z siano uguali.

DIAPHT_0,	

Avvio l'analisi, senza dead e modal, e esamino i risultati del Momento e della forza Assiale sull'impalcato per la combinazione di carico SLU.

Mi esporto i risultati su excel in base alle categorie di sezioni, le ordino e procedo al dimensionamento a presso-flessione per i pilastri e a flessione per le travi. Vedo se l'altezza delle sezioni che avevo scelto andava bene, altrimenti ridefinisco le sezioni con le nuove dimensioni e rifaccio l'analisi.

1	Noment 3-3 Dia	gram (SLU)							▼ X	Axial	Force Diagram	m (SLU)								
S B	ement Forces - I	Frames								-		×								
File	View Edit	Format-Filte	r-Sort Select	t Options																
Jnits:	As Noted					Ek	ement Forces - I	Frames				~								
Filter:																				
	Frame Text	Station	OutputCase	CaseType Text	P KN	V2 KN	V3 KN	T KN-m	M2 KN	M3	FrameElem	Eler								-
Þ	3	0	SLU	Combination	-952,477	2,305	5,202	-1,242E-15	🚺 Sal	vataggio au	itomatico 🤇		Cartel2 - E	xcel 🔎			RINI 🕑	12 -		
	3	2	SLU	Combination	-960,275	2,305	5,202	-1,242E-15												_
	3	4	SLU	Combination	-968,072	2,305	5,202	-1,242E-15	File	Home Ins	serisci Dise	gno Layo	ut di pagina	a Formule	Dati Rev	isione Vis	ualizza Auto	omate Guid	la 🗵	В
	19	0	SLU	Combination	-968,072	2,305	5,202	-1,242E-15	6	P	A	\equiv	0/	Forn	nattazione co	ondizionale	· 苗	\bigcirc	68	
	19	2	SLU	Combination	-960,275	2,305	5,202	-1,242E-15	Annulla	L_L	Carattera	Allinoomo	/0	E Forn	natta come t	abella ~	Calla	Madifica		
	19	4	SLU	Combination	-952,477	2,305	5,202	-1,242E-15	Annulia	~ ~	Calattere	Allineame	ito Numer	E Criti	cella x		v	wiounica ~	Riservatezz	2
	24	0	SLU	Combination	-799,623	2,168	-8,463	-1,242E-15						Egg Still	Cella Celli				Rizapusterr	
	24	2	SLU	Combination	-807,421	2,168	-8,463	-1,242E-15							5111				TUPETTOTEL	-
	24	4	SLU	Combination	-815,218	2,168	-8,463	-1,242E-15	A4	~ !	$\times \checkmark f$	x 3								
	32	0	SLU	Combination	-799,623	-2,168	-8,463	-1,242E-15	A	. 6	3	С	D	E	F	G	Н	1	J	
	32	2	SLU	Combination	-807,421	-2,168	-8,463	-1,242E-15	1 TABLE	: Element	Forces - Fra	ames								
	32	4	SLU	Combination	-815,218	-2,168	-8,463	-1,242E-15	2 Fran	ne Stat	tion Outp	utCase C	aseType	P	V2	V3	T	M2	M3 F	ra
									4 3	KL I		Co	nhination	-952.477	2 305	5 202	-1.242E-15	13 9101	6 10 T	1.1
									5 3		2 SLU	Co	mbination	-960,275	2,305	5,202	-1,242E-15	3,4142	1.5807 2	3-1
									6 3		4 SLU	Co	nbination	-968,072	2,305	5,202	-1,242E-15	-6,9907	-3,0286 3	1-1
-									7 19		0 SLU	Co	mbination	-968,072	2,305	5,202	-1,242E-15	6,9907	3,0286 1	.9-
eco	d: << <	1	> >> of 1	2					8 19		2 SLU	Co	mbination	-960,275	2,305	5,202	-1,242E-15	-3,4142	-1,5807 1	.9-
				643	· ~ »	9			9 19		4 SLU	Co	mbination	-952,477	2,305	5,202	-1,242E-15	-13,8191	-6,19 1	.9.
PA									11 24		2 SUU	Co	npination	-799,623	2,168	-8,463	-1,242E-15	-22,7705	5,8221 2	.4-
*									12 24		4 SLU	Co	nbination	-815.218	2,108	-8,463	-1,242E-15	11.0827	-2.8486 2	4-
					pq				13 32		O SLU	Co	mbination	-799.623	-2.168	-8.463	-1.242E-15	-22.7705	-5.8221 3	12-
									4 1	Eleme	ent Forces	- Frames	Program	Control	\oplus	: •		-		
									Pronto 5	Accessibilit	à: conforme					Ħ	面町		+	10

Nel caso delle travi principali, ad esempio, ho visto come l'altezza che avevo scelto non era sufficiente. L'ho quindi ridefinita con un'altezza h=65 cm e questa volta era verificata.

e <u>Ho</u>	me In:	serisci D	Disegno	Layout di	pagina Fe	ormule	Dati Revisi	one Visua	ilizza Aut	omate Gu	ida								C C C	ommenti	🖻 Condivid
) ~ JI nulla	ncolla Appunti	G G	al C <u>S</u>	• 10 • ⊞ • Carattere	→ A^ A` <u>A</u> → <u>A</u> →	= = = []	= = ≫ ×] = = = =	ab Testa	o a capo ci e allinea al	centro ۲ آيا	Numero 100 × % Num	000 580 eri	→ → For cor Fa	rmattazione Form ndizionale ~ t Sti	natta come abella ~ c	Stili ella ~	Inserisci ~ Elimina ~ Formato ~ Celle	Σ * 	A Drdina e T filtra ~ sele Modifica	prova e Feziona *	iservatezza Riservatezza
	~ : ($\times \checkmark f_{2}$	=04+	P4																	
A	(m) q _s (l	B KN/m ²) q _p	C (KN/m ²)	D q _a (KN/m ²)	E q _u (KN/m)	F luce (m)	G M _{max} (KN*m)	H f _{vk} (N/mm ²)	l f _{vd} (N/mm ²)	J f _{ck} (N/mm ²)	K f _{cd} (N/mm ²)	Lβ	M	N b (cm)	O h _u (cm)	P δ (cm)	Q H _{min} (cm)	R	S HЛ	T area (m ²)	U peso unitario
4.00		42	2.56	2.00	45.14	8.00	263.00	450.00	301 30	28.00	15.87	0.38	2.46	30.00	57.82	5.00	62.82	55.00	0.08	0.17	4 13
10,00) 3	42	2,56	2,00	112,86	8,00	268,00	450,00	391,30	28,00	15,87	0,38	2,46	30,00	58,37	5,00	63,37	52,00	0,07	0,16	3,90
10,00) 2	2,00	2,00	3,00	101,00	8,00	808,00	450,00	391,30	60,00	34,00	0,57	2,09	20,00	71,95	5,00	76,95	80,00	0,10	0,16	4,00
	laano	acciaio	cle arm	nato													il di				

Adesso devo definire le forze orizzontali Fx ed Fy (ciascuna con un valore di 1000 KN) e le assegno al diaphragm, posizionato approssimativamente nel centro di massa. Queste mi permettono di capire la traslazione e la rotazione della mia struttura. Siccome facendo l'analisi della deformazione è presente rotazione vuol dire che il centro delle rigidezze non coincide con il centro di massa.



La cosa da fare sarebbe di prestare attenzione in fase di progettazione a far coincidere il più possibile centro di massa e centro delle rigidezze ma se ho già una struttura con dei punti più rigidi mi conviene specchiare dalla parte opposta sempre un setto o qualche altro elemento rigido per cercare di riequilibrare.