

RAPORTI TEKNIK
PALESTRA - "RIKONSTRUKSION I SHKOLLËS MJEDË"

4D	$1.00G + 0.30Q + 0.30Ex-eccy + 1.00Ey-eccx$	4E	$1.00G + 0.30Q - 0.30Ex-eccy + 1.00Ey-eccx$
4F	$1.00G + 0.30Q - 1.00Ex-eccy - 0.30Ey-eccx$	4G	$1.00G + 0.30Q - 1.00Ex-eccy + 0.30Ey-eccx$
4H	$1.00G + 0.30Q - 0.30Ex-eccy - 1.00Ey-eccx$	4I	$1.00G + 0.30Q + 0.30Ex-eccy - 1.00Ey-eccx$

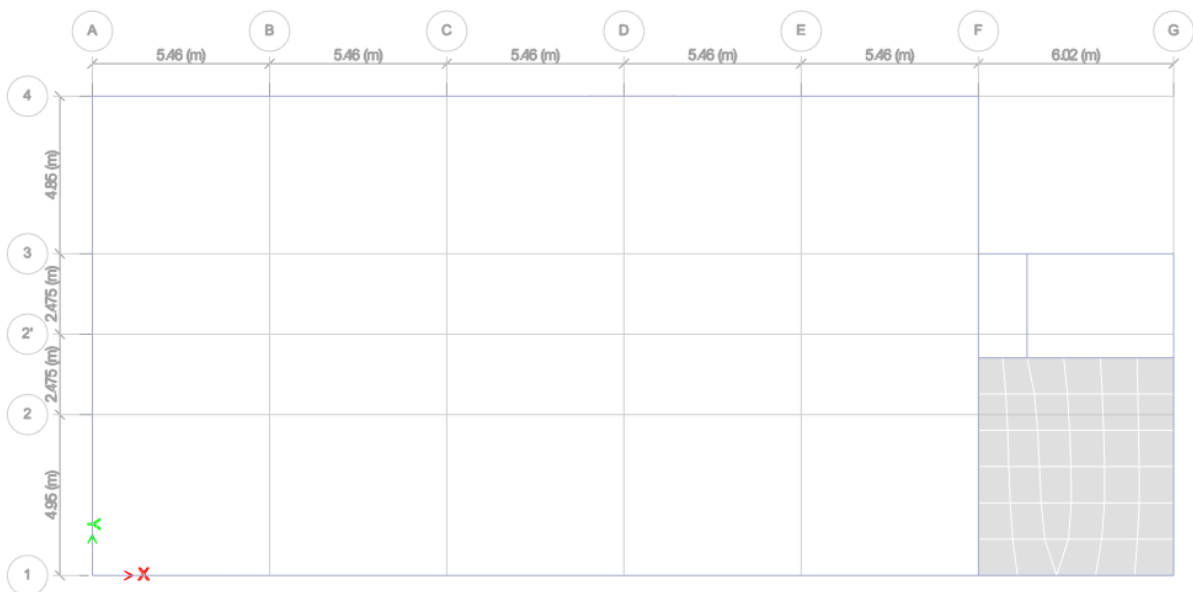
Elementet e struktures jane kontrolluar edhe ne perputhje me deformimet e lejueshme qe shkaktohen ne to nga veprimi i ngarkesave normative. Ne keto kombinime koeficientet e kombinimit te ngarkesave jane pranuar njesi.

6. MODELI STRUKTUROR OBJEKTI

6.1 Analiza Dinamike e Struktures

Per te pasqyruar sa me sakte karakteristikat dinamike te struktures jane marre ne konsiderate 12 forma baze lekundjesh. Kjo ka sjelle si rezultat perfshirjen ne lekundje te pothuajse rreth 98 % te mases se godines.

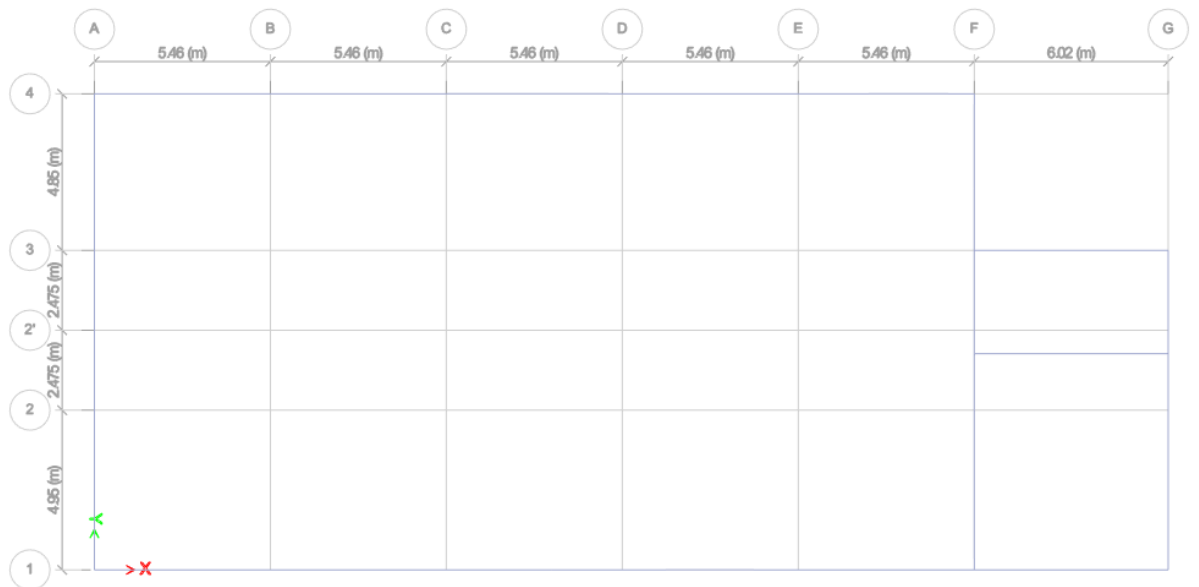
Moda e parë $T = 0.286\text{sek}$



Moda e dytë $T = 0.257$ sek

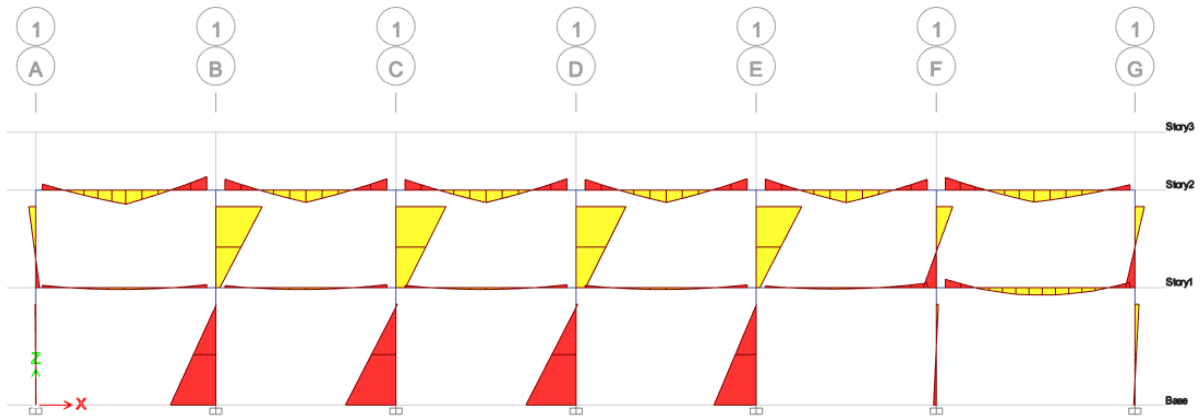


Moda e tretë $T = 0.186$ sek

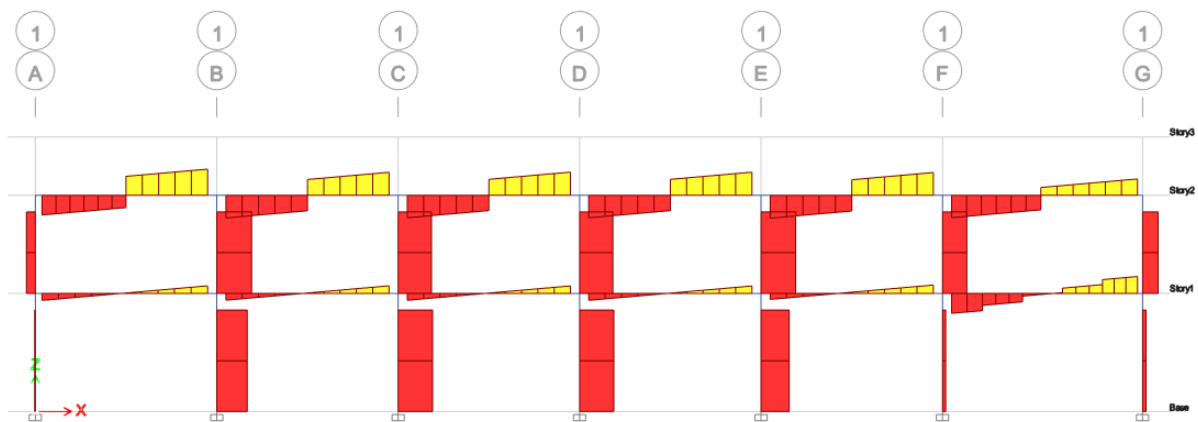


7. EPJURAT E RAMAVE ME TE NGARKUARA

7.1 Aksi 1-1 (ne projekt)

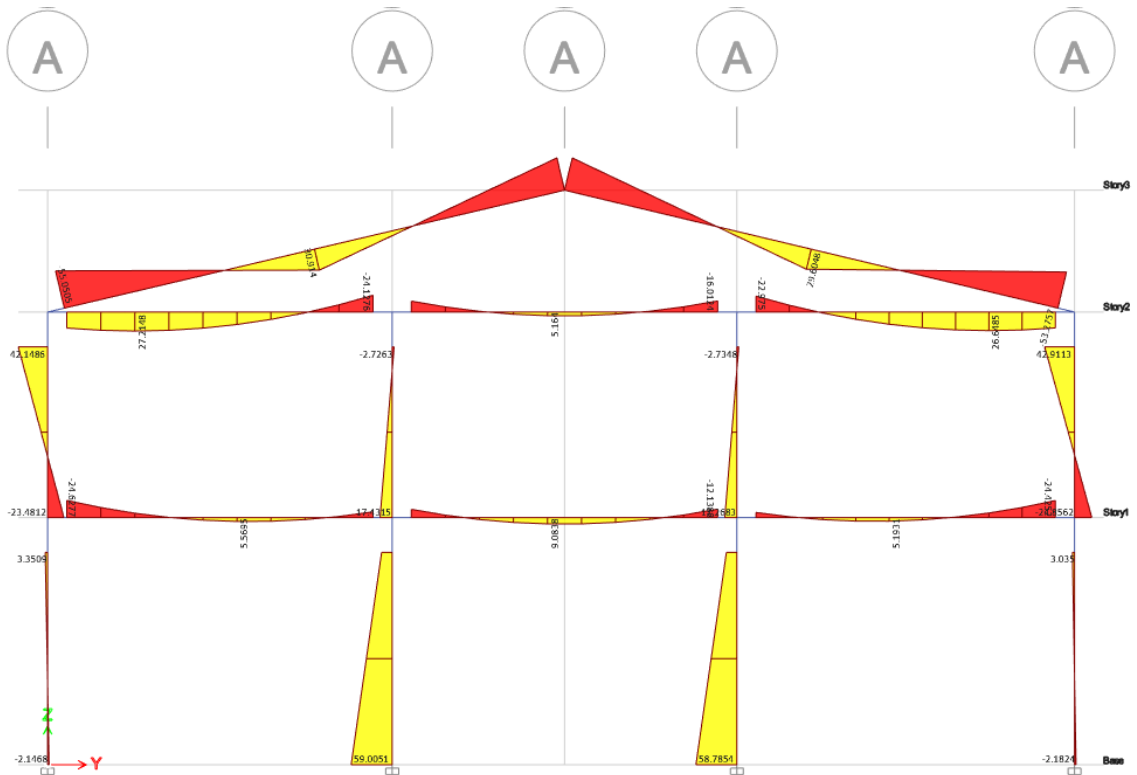


7.1.a Epjura e momentit Aksi 1-1 (ne projekt)



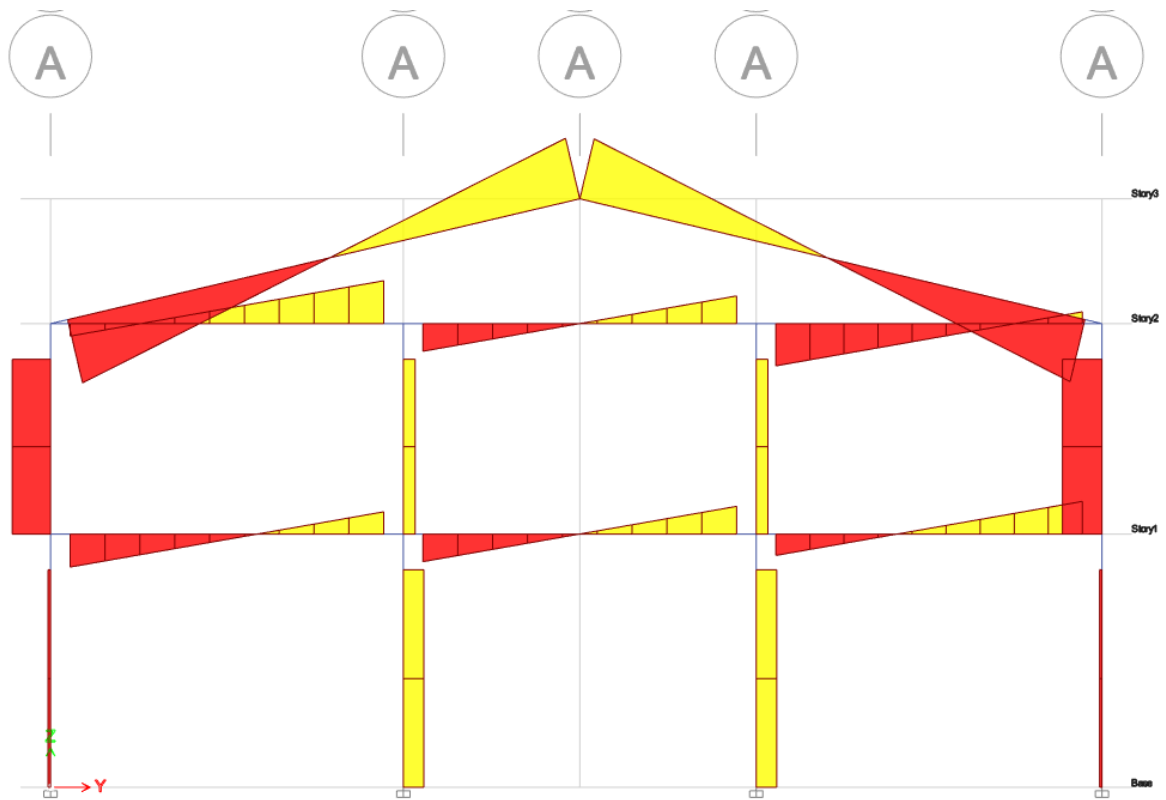
7.1.b Epjura e forces prerese Aksi 1-1 (ne projekt)

7.2 Aksi A-A (ne projekt)



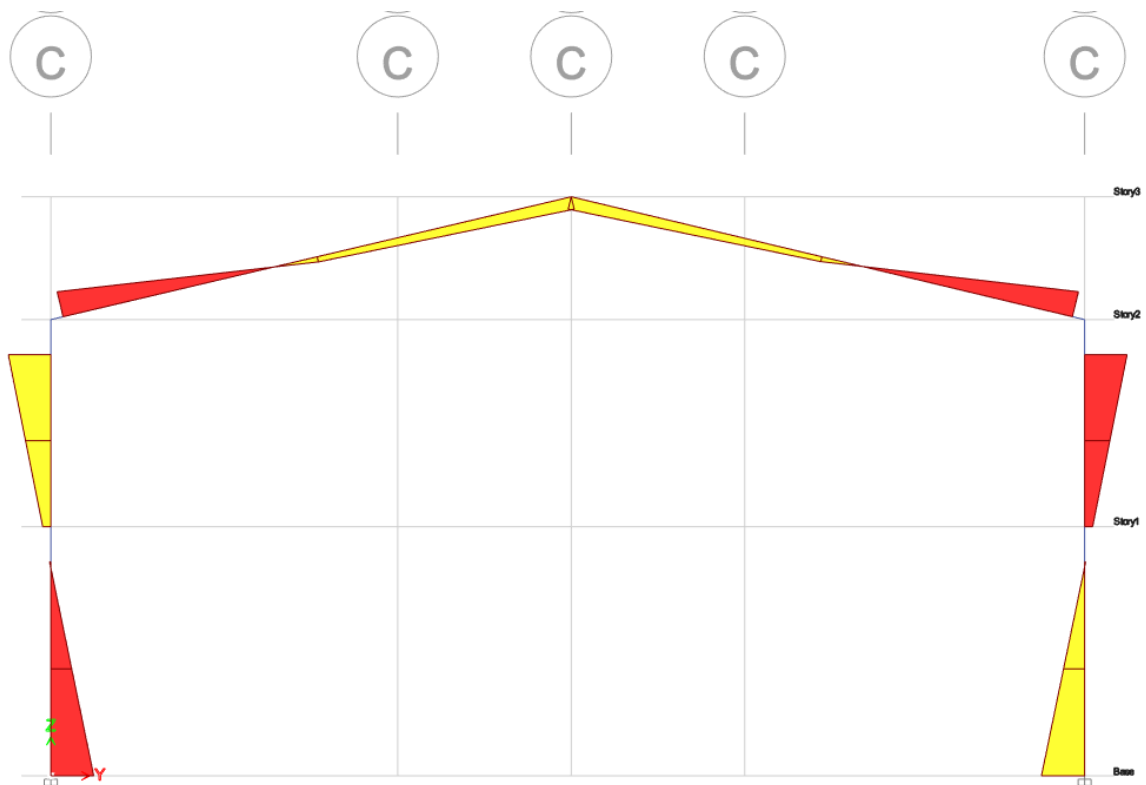
7.2.a Epjura e momentit Aksi A-A (ne projekt)

RAPORTI TEKNIK
PALESTRA - "RIKONSTRUKSION I SHKOLLËS MJEDË"

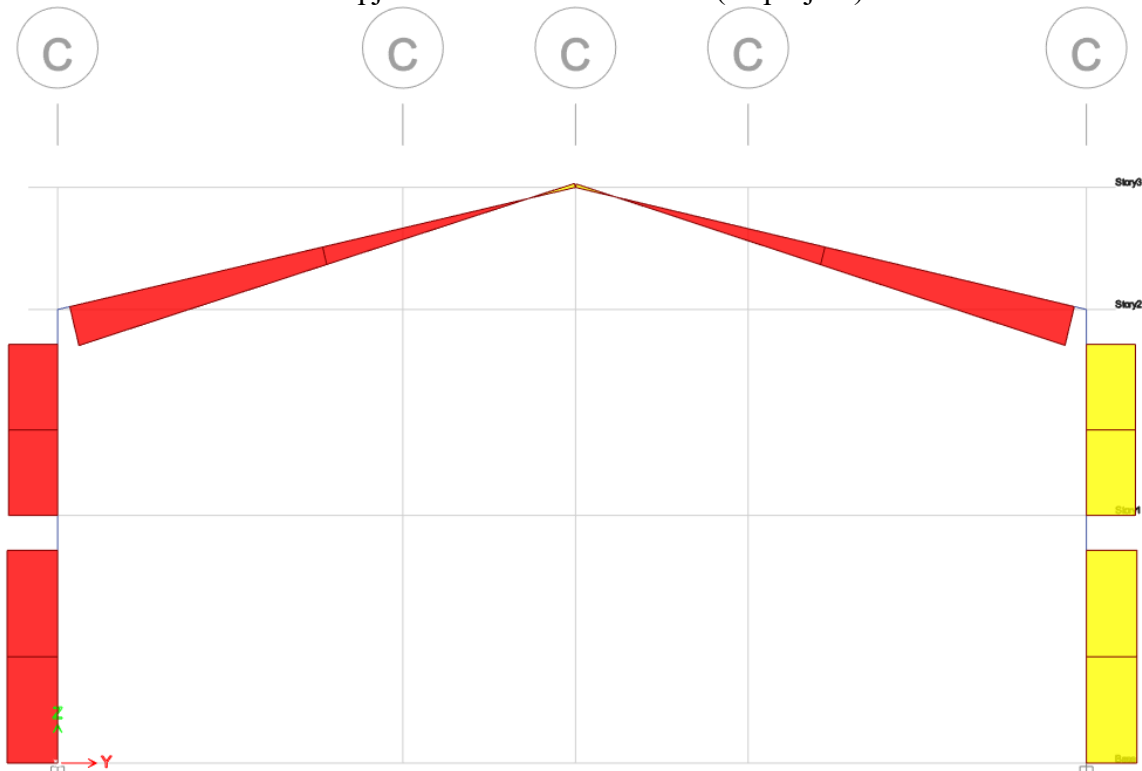


7.2.b Epjura e forces prerese Aksi A-A (ne projekt)

7.3 Aksi C-C (ne projekt)



7.3.a Epjura e momentit Aksi C-C (ne projekt)



7.3.b Epjura e forces prerese Aksi C-C (ne projekt)

8. THEMELET

Bazuar ne raportin e studimit gjeologjik te sheshit ku do ndertohet objekti si edhe ne teorine e Terzaghit, me shprehjen Meyerhoff, është bere llogaritja e aftesise mbajtese te tokes. Sforcimet qe lindin nen tabanin e themelit jane nen vleren e sforcimeve te lejuara. Dimensionet e plintave ne plan jane zgjedhur te tilla qe te arrihet nje shperndarje sforcimesh ne tabanin e themelit, brenda vlerave te lejuara.

9. KODET DHE REFERENCAT

Për projektimin e ketij objekti, janë përdorur kodet dhe standartet e mëposhtëme:

Kushtet teknike Shqipëtare – KTP:

Në aplikimin e Rregullave Teknike referohen dhe respektohen Standardet dhe Rregullat Teknike të Projektimit në fuqi në vendin tonë.

Kodet europiane (Eurokodet)

EN 1990 – Eurokodi 0: Bazat e projektimit të konstruksioneve të ndërtimit.

EN 1991 – Eurokodi 1: Veprimet mbi strukturat

EN 1992 – Eurokodi 2: Projektimi i konstruksioneve betonarme

EN 1996 – Eurokodi 6: Projektimi i ndërtesave me mure mbajtëse

EN 1997 – Eurokodi 7: Projektimi gjeoteknik

EN 1998 – Eurokodi 8: *Projektimi i strukturave rezistente ndaj tërmeteve*

Shënim:

Nisur nga periudha e gjatë kohore në të cilën janë formuluar standartet shqiptare, d.m.th. ato janë akoma të pa rinovuara, struktura do të llogaritet kryesisht referuar normave europiane EC, dhe vetëm ku do të jetë e nevojshme apo e domosdoshme do të përdoren standartet KTP

Standarde dhe Rregulla Teknike të referuara

Përveç referencave të përgjithshme, në kushtet teknike citohen, në vendet përkatëse, edhe këto referenca të tjera:

ISO 1000: Njësitë e Sistemit Nderkombëtar (S.I.) dhe rekomandimet për përdorimin e shumëfishave, nënfishave të tyre, si dhe disa njësi të tjera;

ISO 8930: Parimet e përgjithshme mbi sigurinë (besueshmërinë–riliabilitetin) e konstruksioneve – Lista e termave ekuivalente;

EN 1090–1: Zbatimi i konstruksioneve metalike–Rregulla të përgjithshme dhe rregulla për ndërtesat;

EN 10025: Produkte hekuri (çeliku) të paleguar (jo aliazh), të përpunuar në të nxehtë–Kushte teknike të dorezimit (furnizimit)

EN 1337–1: Mbështetjet strukturore – Kërkesa të përgjithshme

pr EN 12512: Konstruksione prej druri– Metodat e provave – Provat ciklike të nyjeve të realizuara me përforcues mekanike.

Njësitë matëse

Njësitë S.I. duhet të përdoren në përputhje me Rregullat Teknike në fuqi (sipas Standarteve ISO 1000). Për llogaritjet rekomandohet të përdoren njësitë që vijojnë:

forcat dhe ngarkesat: kN, kN/m, kN/m²;

masat njësores (densitetet)dhe masat kg/m³, t/m³ kg, t

peshat njësores (peshat specifike): kN/m³;

nderjet dhe rezistencat: N/mm² (= MN/m² ose MPa),

kN/m² (=kPa);

momentet (përkulje etj): kNm;

shpejtimet (akseleracionet): m/s², g (= 9,81 m/s²).

Kusht Teknik Projektimi per Ndertimet Antisizmike KTP-N.2-89

(AKADEMIA E SHKENCAVE, Qendra Sizmologjike)

Kushte teknike te projektimit, Libri II, (KTP-6,7,8,9-1978)

``Eurocode 2 : Design of Concrete Structures FINAL DRAFT prEN 1992-1-2``, December 2003)

``Eurocode 8 : Design of Structures for Earthquake Resistance FINAL DRAFT prEN 1998-1``, December 2003).

``Foundation Analysis and Design``, McGraw-Hill1991 (Josepf E. Bowles)

``Reinforced Concrete Structures``, John Wiley & Sons. 1975 (R. Park and T.Paulay)

``Seismic Design of Reinforced Concrete and Masonry Buildings `` John Wiley & Sons 1992

RAPORTI TEKNIK
PALESTRA - "RIKONSTRUKSION I SHKOLLËS MJEDË"

(T. Paulay & M.J.N. Priestley)

``Earthquake-Resistant Concrete Structures``, E&FN SPON (George G. Penelis, Andreas J. Kappos).

``Reinforced Concrete Mechanics and Design``, Third Edition, Prentice Hall, (James G. MacGregor).

``Inzhinieria Sizmike``, Niko POJANI

``Metodat Energjitike ne Statiken e Strukturave``, Niko POJANI, Hektor CULLUFI, Niko LAKO

``GJEOTEKNIKA I,II dhe II``, Luljeta BOZO

Pergatiti per: "ARABEL STUDIO" sh.p.k -

Ing. LILJANA VLLAMASI