

$$dU = (u_E + u_B) \Delta dz = \frac{1}{2} \left(\epsilon_0 E^2 + \frac{B^2}{\mu_0} \right) \Delta \text{colt}$$

QUAL È L'ENERGIA

↓ CHE FLUISCE PER UNITÀ

DI AREA E UNITÀ DI TEMPO? $\Rightarrow |\vec{S}|$

$$|\vec{S}| = \frac{1}{A} \frac{dU}{dt} = \frac{c}{2} \left(\epsilon_0 E^2 + \frac{B^2}{\mu_0} \right) = \frac{c}{2} \left(\epsilon_0 c E B + \frac{E B}{c \mu_0} \right) =$$

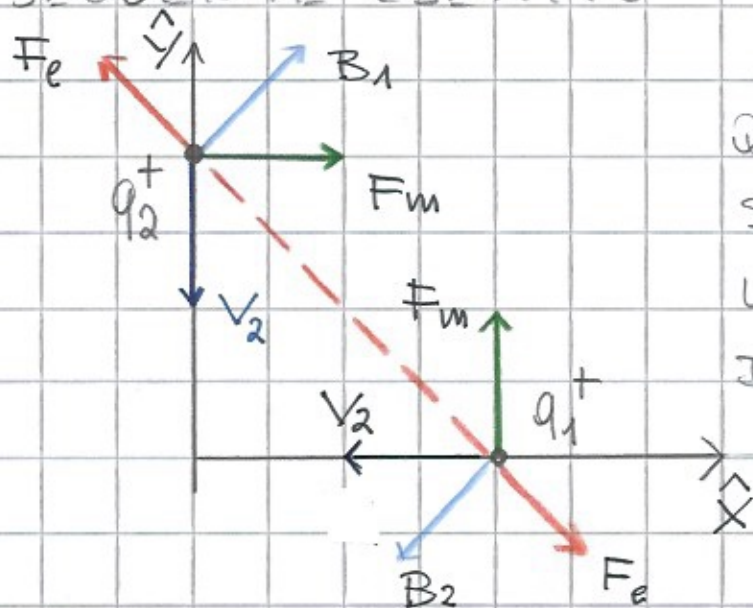
$$= \frac{E B}{2 \mu_0} \left(\epsilon_0 \mu_0 c^2 + 1 \right) = \frac{E B}{\mu_0}$$

LEZIONE # 7

EQ. DI CONTINUITÀ (CONSERVAZIONE)

DEL MOMENTO LINEARE

AL FINE DI RENDERE ESPLICITO IL PROBLEMA CHE SI INCONTRA NEL CALCOLO DEL MOMENTO (LINEARE E ANGOLARE) E DELLA SUA CONSERVAZIONE IN UNA CONFIGURAZIONE DI CARICHE E CORRENTI CHE EVOLVONO TEMPORALMENTE FACCIAMO IL SEGUENTE ESEMPIO

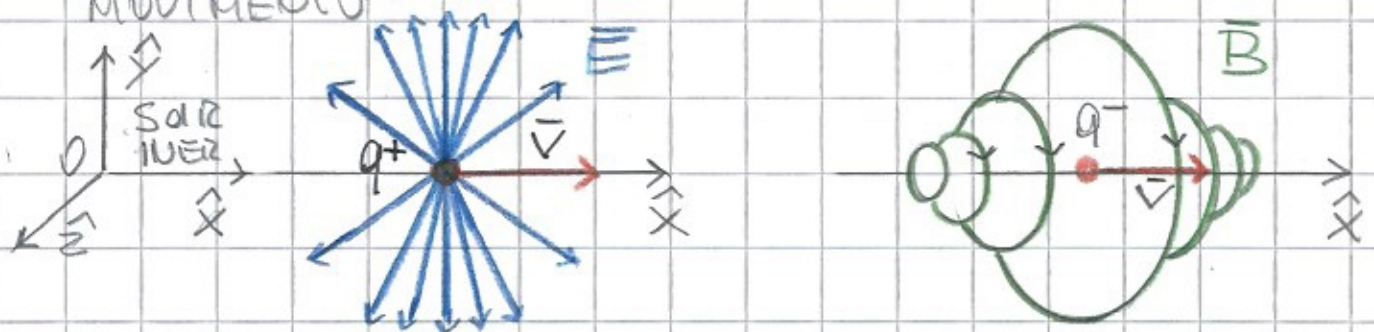


QUESTO SISTEMA SEMBRA VIOLARE LA 3 LEGGE DELLA DINAMICA $\Rightarrow \sum \vec{F}$ DELLE FORZE INTERNE

$\neq 0 \Rightarrow$

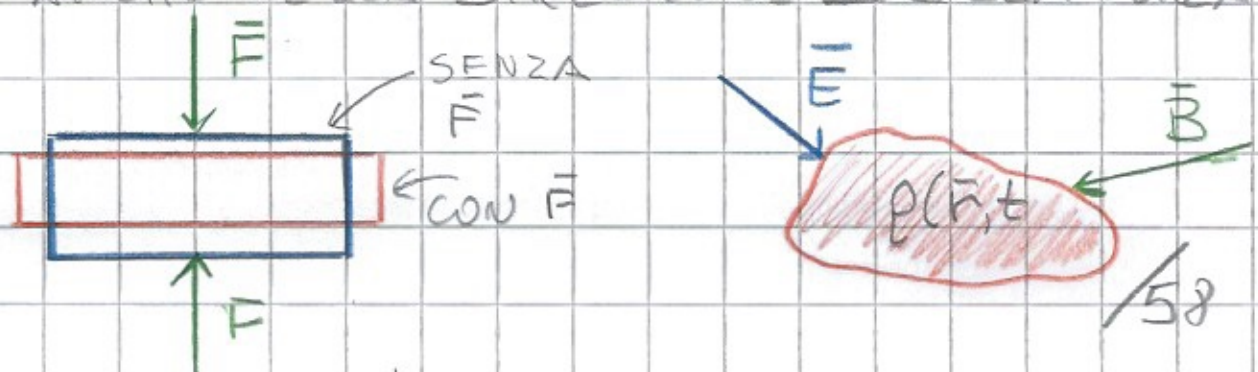
IL MOMENTO LINEARE NON SI CONSERVA!

LA RISPOSTA STA NEL FATTO CHE NON STIAMO CONSIDERANDO IL MOMENTO ASSOCIATO AL CAMPO E.M. TUTTAVIA PRIMA DI AFFRONTARE QUESTO PROBLEMA VOGLIO FARE UN'OSSERVAZIONE RELATIVA AI CAMPI DI UNA CARICA IN MOVIMENTO

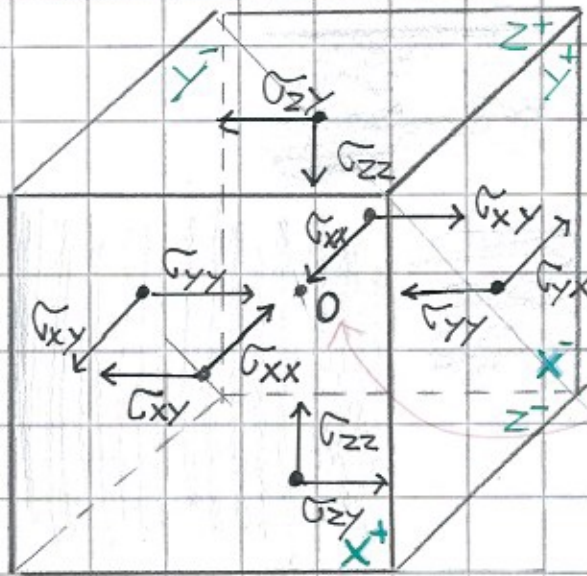


NELLA FIGURA SOPRA SONO SCHEMATIZZATI I CAMPI \vec{E} E \vec{B} PER UNA CARICA q^+ E q^- RISPETTIVAMENTE IN MOTO RETTILINEO UNIFORME RISPETTO A UN SISTEMA DI RIF. INERZIALE.

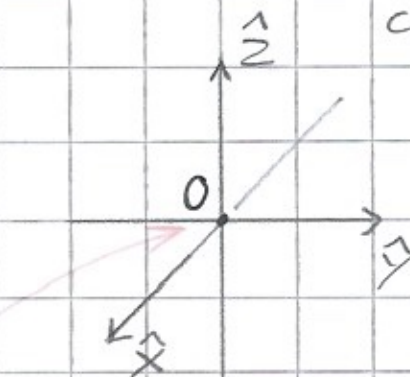
TUTTAVIA, PER AFFRONTARE QUESTO PROBLEMA DOBBIAMO PRIMA DOTARCI DI ALCUNE NOZIONI DI TEORIA DEI MEZZI ELASTICI E DELLA BREV. PRESENTAZIONE DEL TENSORE DI STRESS CHE E' UTILE PER DESCRIVERE LE DEFORMAZIONI DI UN MEZZO ELASTICO QUANDO DELLE FORZE ESTERNE AGISCONO SUL MEZZO. L'UNICA CONSISTE NEL FATTO CHE UNA FORZA CHE AGISCE SU UN MEZZO ELASTICO LO DEFORMA ANCHE NELLA DIREZIONE \perp ALLA FORZA



TENSORE DI STRESS



S.d.r. AL CENTRO DEL CUBO



σ_{ij} $i =$ FACCIA DEL CUBO SU CUI AGISCE LO STRESS

PER ES. SE $i = x$ SI CONSIDERANO LE FACCIE \perp A X

$j =$ INDICA LA DIREZIONE DELLO STRESS

σ_{xy} STRESS SULLA FACCIA x^+ CHE AGISCE NELLA DIREZIONE $-y$ (O VICEVERSA)

σ_{xx} FACCIA x^+ STRESS $-x$ (O VICEVERSA)

IN GENERALE σ_{ij} CON $i = j \Rightarrow$ FORZA \perp AREA
 $F/A \Rightarrow$ PRESSIONE

σ_{ij} CON $i \neq j =$ FORZA \parallel AREA $\Rightarrow F/A \Rightarrow$ SCORRIMENTO

A QUESTO PUNTO POSSIAMO COSTRUIRE UNA

MATRICE 3×3 CON σ_{ijk}
 RIGA $\rightarrow i$ COLONNA $\leftarrow j, k$

$\sigma_{xx} \sigma_{xy} \sigma_{xz}$
 $\sigma_{yx} \sigma_{yy} \sigma_{yz}$
 $\sigma_{zx} \sigma_{zy} \sigma_{zz}$

\rightarrow STRESS (STRAIN) DI SCORRIMENTO
 \rightarrow STRESS (STRAIN) DI COMPRESSIONE (PRESSIONE) (TENSIONE)

$$\begin{matrix} \tau_{xx} & \tau_{xy} & \tau_{xz} \\ \tau_{yx} & \tau_{yy} & \tau_{yz} \\ \tau_{zx} & \tau_{zy} & \tau_{zz} \end{matrix}$$

FORZA SULLA
FACCIA X

FORZA NELLA
DIREZIONE X

ORA CALCOLIAMO LA FORZA E.M. TOTALE SULLE CARICHE IN UN VOLUME \tilde{V} . LA FORZA CHE AGISCE E' QUELLA DI LORENTZ SE LE CARICHE SI TROVANO SOTTO L'AZIONE DI UN CAMPO E.M. AVEVAMO GIA' VISTO IN PRECEDENZA CHE L'AZIONE DI \vec{E} CAMBIA L'ENERGIA CINETICA, MENTRE \vec{B} AGISCE SULLA TRAIETTORIA. QUI POSSIAMO FARE UN'ALTRA OSSERVAZIONE, L'AZIONE DI \vec{E} SULLA CARICA $q \vec{E}$ E' UNA COMPONENTE DI $\vec{F} \parallel \vec{E}$. MENTRE L'AZIONE DI \vec{B} E' UNA COMPONENTE \perp DI \vec{F} . QUESTO GENERA UN EFFETTO ANALOGO A QUELLO DI UNA FORZA ESTERNA SU UN MEZZO ELASTICO, i.e. ESSA GENERA UN EFFETTO $\parallel \vec{F}$ (τ_{ij} CON $i=j$) E UNO \perp (τ_{ij} CON $i \neq j$) CHE SONO APPUNTO GLI EFFETTI DI PRESSIONE E DI STRESS.

ORA CALCOLIAMO LA FORZA E.M. TOTALE SULLA CARICA NEL VOLUME \tilde{V}

$$\vec{F} = \int_{\tilde{V}} \rho [\vec{E} + (\vec{v} \times \vec{B})] d\tilde{v} = \int_{\tilde{V}} [\rho \vec{E} + (\vec{j} \times \vec{B})] d\tilde{v}$$

FORZA PER
UNITA' DI VOL
/60

$$\vec{f} = \rho \vec{E} + (\vec{j} \times \vec{B})$$

COME ABBIAMO OSSERVATO IN PRECEDENZA

QUESTA EQ. CONTIENE CAMPI CARICHE E CORR.,
LA RISCRIVIAMO IN TERMINI DI SOLI CAMPI

$$\vec{f} = \underbrace{\epsilon_0 (\vec{\nabla} \cdot \vec{E})}_{\rho} \vec{E} + \underbrace{\left[\frac{1}{\mu_0} (\vec{\nabla} \times \vec{B}) - \epsilon_0 \mathcal{J}_e \vec{E} \right]}_{\text{U.E.Q.M.}} \times \vec{B}$$

ORA $\mathcal{J}_e (\vec{E} \times \vec{B}) - (\mathcal{J}_e \vec{E} \times \vec{B}) + (\vec{E} \times \mathcal{J}_e \vec{B}) \Rightarrow \text{MA}$

$$\mathcal{J}_e \vec{B} = -\vec{\nabla} \times \vec{E} \Rightarrow \mathcal{J}_e \vec{E} \times \vec{B} = \mathcal{J}_e (\vec{E} \times \vec{B}) + \vec{E} \times (\vec{\nabla} \times \vec{E})$$

$$\Rightarrow \vec{f} = \epsilon_0 \left[(\vec{\nabla} \cdot \vec{E}) \vec{E} - \vec{E} \times (\vec{\nabla} \times \vec{E}) \right] - \frac{1}{\mu_0} \left[\vec{B} \times (\vec{\nabla} \times \vec{B}) \right] - \epsilon_0 \mathcal{J}_e (\vec{E} \times \vec{B})$$

POSSIAMO AGGIUNGERE UN TERMINE
 $(\vec{\nabla} \cdot \vec{B}) \vec{B}$ DATO CHE $\vec{E} = \emptyset$. INOLTRE OSSERVIA-

$$\text{MO CHE } \vec{E} \times (\vec{E} \times \vec{E}) = \frac{1}{2} \vec{\nabla} (\vec{E}^2) - (\vec{E} \cdot \vec{\nabla}) \vec{E}$$

GRAD.

E LO STESSO POSSIAMO FARE PER $\vec{B} \times (\vec{\nabla} \times \vec{B})$
SOSTITUENDO $\vec{f} = \epsilon_0 \left[(\vec{\nabla} \cdot \vec{E}) \vec{E} + (\vec{E} \cdot \vec{\nabla}) \vec{E} \right] +$
 $+ \frac{1}{\mu_0} \left[(\vec{\nabla} \cdot \vec{B}) \vec{B} + (\vec{B} \cdot \vec{\nabla}) \vec{B} \right] - \frac{1}{2} \vec{\nabla} \left(\epsilon_0 \vec{E}^2 + \frac{1}{\mu_0} \vec{B}^2 \right) - \epsilon_0 \mathcal{J}_e (\vec{E} \times \vec{B})$

POSSO RICONOSCERE DUE TERMINI IN \vec{E} E \vec{B}
FORMALMENTE SIMILI. UN TERMINE CHE CONTIENE
IL $\vec{\nabla}$ (GRAD.) DELLA DENSITÀ DI ENERGIA

E UN TERMINE CHE POSSO RICONDURRE A

$$\epsilon_0 \mu_0 \mathcal{J}_e \vec{S} \rightarrow \left(\frac{\mu_0 \epsilon_0 \mathcal{J}_e (\vec{E} \times \vec{B})}{\mu_0} \right) = \epsilon_0 \mu_0 \mathcal{J}_e \frac{1}{\mu_0} (\vec{E} \times \vec{B}).$$

SUL PIANO FORMALE \vec{f} È MOLTO COMPLICATA
MA SVILUPPANDOLA COMPLETAMENTE POSSIAMO

RICONOSCERE DEI TERMINI COMUNI CHE
INDICHEREMO IN BASE AGLI INDICI i, j

$$T_{ij} = \epsilon_0 \left(E_i E_j - \frac{1}{2} \delta_{ij} E^2 + \frac{1}{\mu_0} \left(B_i B_j - \frac{1}{2} \delta_{ij} B^2 \right) \right)$$

GLI INDICI i E j (COME ABBIAMO VISTO PER IL TENSORE STRESS ELASTICO, SI RIFERISCONO ALLE COORDINATE $x, y, z \Rightarrow$ IN TOTALE 9 TERMINI (3^2) ($T_{xx}, T_{yy}, T_{zz}, T_{xy}, T_{xz}, \dots$ CON $\delta_{ij} \equiv$ DELTA DI KRONECKER ($\delta_{ij} = 1$ PER $i=j$ E $\delta_{ij} = 0$ PER $i \neq j$)) \Rightarrow

$$T_{xx} = \frac{1}{2} \epsilon_0 [E_x^2 - E_y^2 - E_z^2] + \frac{1}{2\mu_0} (B_x^2 - B_y^2 - B_z^2)$$

$$T_{xy} = \epsilon_0 (E_x E_y) + \frac{1}{\mu_0} (B_x B_y)$$

PROBLEMA: SCRIVERE GLI ALTRI 7 TERMINI. A QUESTO PUNTO NOTIAMO CHE POSSIAMO COSTRUIRE UNA MATTRICE 3×3 SIMILE A QUELLA DEL TENSORE DI STRESS ELASTICO:

$$\begin{pmatrix} T_{xx} & T_{xy} & T_{xz} \\ T_{yx} & T_{yy} & T_{yz} \\ T_{zx} & T_{zy} & T_{zz} \end{pmatrix}$$

CON TERMINI DIAGONALI E TERMINI FUORI DIAE. CHIAMEREMO QUESTA MAT. TENSORE STRESS DI MAXW.

A VOLTE QUESTO TIPO DI TENSORE E' SCRITTO COME \vec{T} , NATURALMENTE E' POSSIBILE SVILUPPARE SIA L'ALGEBRA CHE IL CALCOLO DIFF. PER I TENSORI, COSI' COME E' STATO FATTO PER GLI SCALARI E PER I VETTORI, QUI RICORDIAMO SOLO DUE PROPRIETA'

$$(\vec{a} \cdot \vec{T}) = \sum_{i=x,y,z} a_i T_{ij}$$

VETTORE CON UN INDICE

PROBLEMA: SI RICAVINO LE 3 COMP. DEL VETTORE.

$$\bullet \left(\vec{\nabla} \cdot \vec{T} \right)_j = \epsilon_0 \left[\underbrace{(\vec{\nabla} \cdot \vec{E})}_{\text{VECT.}} \underbrace{E_j}_{\text{COMP.}} + (\vec{E} \cdot \vec{\nabla}) E_j - \frac{1}{2} \underbrace{\nabla_j}_{\text{COMP.}} E^2 \right] + \frac{1}{\mu_0} \left[(\vec{\nabla} \cdot \vec{B}) B_j + (\vec{B} \cdot \vec{\nabla}) B_j - \frac{1}{2} \nabla_j B^2 \right]$$

$\Rightarrow \vec{f} = \vec{\nabla} \cdot \vec{T} - \epsilon_0 \mu_0 \vec{J} \times \vec{S}$. IN MODO ANALOGO A QUANTO FATTO PER IL TENSORE STRESS POSSIAMO FARE PER \vec{T}

| | | | |
|----------|----------|----------|---|
| T_{xx} | T_{xy} | T_{xz} | \rightarrow TERMINI FUORI DIAG. FORZE DI SCORRIMENTO (STRESS-STRAIN) TERMINI DIAG. COMP. \rightarrow FORZE DI PRESSIONE |
| T_{yx} | T_{yy} | T_{yz} | |
| T_{zx} | T_{zy} | T_{zz} | |

RICORDIAMO ANCHE CHE SE $T_{ij} = T_{ji}$ CON $i \neq j$ IL TENSORE È SIMMETTRICO. \Rightarrow

LE PROPRIETÀ DEL TENSORE RIFLETTONO LE PROPRIETÀ (ALCUNE) FISICHE DEL SISTEMA RAPPRESENTATO. PER ESEMPIO LA RIFLESSIONE DI UN RAGGIO CHE INCIDE \perp SU UNA SUPER. (PER ESEMPIO UNO SPECCHIO) È DESCRIVIBILE COME UNA FORZA E.M. CHE ESERCITA UNA PRESSIONE SU UNA SUP. E QUINDI DAI TERMINI DIAGONALI DI \vec{T} .

FORZA TOTALE E RELAZIONE DI CONTINUITÀ
LA FORZA TOTALE $\vec{F} = \int_{\Sigma} \vec{f} d\vec{\sigma} = \int_{\Sigma} \vec{\nabla} \cdot \vec{T} d\vec{\sigma} = \int_{\Sigma} \epsilon_0 \mu_0 \vec{S} d\vec{\sigma}$

$\Rightarrow \vec{F} = \oint_{\Sigma} \vec{T} da - \epsilon_0 \mu_0 \int_{\Sigma} \vec{S}' d\vec{\sigma}$ CHE NEL CASO STATICO

DIVENTA $\vec{F} = \int \vec{T} \cdot d\vec{a} \Rightarrow \vec{T}$ E' UNA FORZA PER UNITA' DI AREA $d\vec{F} = \vec{T}$, PIU' PRECISAMENTE T_{ij} E' LA FORZA PER UNITA' DI AREA NELLA DIREZ i CHE AGISCE SULL' ELEMENTO DI SUP j . SI VOTI CHE NELLA NOTAZIONE ADOTTATA DA D. GRIFFITHS i E j HANNO SIGNIFICATO OPPOSTO, MA QUESTA E' SOLO UNA QUESTIONE FORMALE E NON SOSTANZIALE.

• DALLA SECONDA LEGGE DELLA MECC. QUINDI DALLA

REL. PREC. $\Rightarrow \vec{F} = \frac{d\vec{P}_{MEC}}{dt} = -\epsilon_0 \mu_0 \frac{d}{dt} \int_V \vec{S} d\vec{\tau} + \int_{\Sigma'} \vec{T} \cdot d\vec{a}$

DOVE \vec{P}_{MEC} E' IL MOMENTO MECC. TOTALE $\Rightarrow d\vec{P}_{MEC} = d \int_{\Sigma'} \vec{p}_{MEC} d\vec{\tau}$

$\Rightarrow \frac{d}{dt} \int_V \vec{p}_{MEC} d\vec{\tau} = -\frac{d}{dt} \int_V \epsilon_0 \mu_0 \vec{S} d\vec{\tau} + \int_{\Sigma'} \vec{T} \cdot d\vec{a}$

\rightarrow DENSITA' DEL MOMENTO E.M. \vec{p}_{EM} APP. IL TEOR. $\vec{\nabla} \cdot$

$\frac{d}{dt} \left(\int_V \vec{p}_{MEC} d\vec{\tau} \right) = -\frac{d}{dt} \int_V \vec{p}_{EM} d\vec{\tau} + \int_{\Sigma'} \vec{T} \cdot d\vec{a} \Rightarrow$

$\vec{\nabla} \cdot (\vec{p}_{MEC} + \vec{p}_{EM}) = \vec{\nabla} \cdot \vec{T} \rightarrow$ RELAZIONE DI CONTINUITA' (CONS.) DEI MOMENTI)
 $\vec{p}_M \equiv \vec{p}_{EM}$ SINGOLARMENTE NON SI CONS. \rightarrow MA LA LORO Σ SI!

QUESTA E' LA RISPOSTA AL NOSTRO PROBLEMA INIZIALE! IN LETTERATURA, A VOLTE,

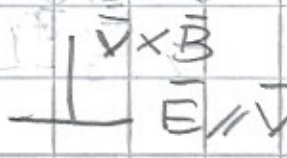
$\vec{p}_{EM} \equiv \vec{g}_{EM} = \mu_0 \epsilon_0 \vec{S} - \epsilon_0 (\vec{E} \times \vec{B})$. SE $\frac{d}{dt} \vec{p}_M = 0$

\Rightarrow SIAMO NELLO SPAZIO LIBERO \Rightarrow NON CI SONO

MASSE CARICHE $\Rightarrow \partial_\epsilon \bar{g}_{EM} = \bar{\nabla} \cdot \bar{T}$ QUINDI LE 3

EQ. DI CONTINUITA' PER LO SPAZIO LIBERO

SONO $\bar{\nabla} \cdot \bar{J} = -\partial_\epsilon \rho$; $\bar{\nabla} \cdot \bar{S} = -\partial_\epsilon \mu_{EM}$; $\bar{\nabla} \cdot \bar{T} = \partial_\epsilon \bar{g}_{EM}$

- OSSERVAZIONE TRINAUVE DA CHIARIRE IL FATTO CHE LA RELAZIONE DI CONS. DELLA ENERGIA SI ESPRIME CON UN FORMALISMO VETTORIALE, MENTRE QUELLA DEL MOMENTO UTILIZZA UN FORMALISMO TENSORIALE. LA SPIEGAZIONE NASCE DAL FATTO CHE NEL PRIMO CASO SI PARTE CALCOLANDO IL LAVORO DELLA FORZA DI LORENTZ SU UNA CARICA $\bar{F} \cdot d\bar{e}$ E IL CAMPO \bar{B} NON FA VARIARE L'ENER. CINETICA DELLA CARICA (RICORDATE CHE NON ESISTE CARICA SENZA MASSA) MA ENTRA SOLO NELLA RELAZIONE COMPLESSIVA DEL COMPUTO COME ENERGIA INTRINSECA $(\frac{B^2}{2\mu_0}) = \mu_M$. NEL SECONDO CASO CALCOLIAMO $\partial_\epsilon \bar{F} = \bar{\nabla} \cdot \bar{T}$. QUESTA $\partial_\epsilon \bar{F} \neq \emptyset$ SE VARIA VARIA IL $|\bar{V}|$ O SE \bar{V} VARIA DIREZIONE O SE VARIANO ENTRAMBE DATO CHE $\bar{F} = m\bar{V}$ $\bar{E} \rightarrow$ VARIA IL MODULO; \bar{B} AGISCE SULLA DIREZIONE TRAMITE $(\bar{V} \times \bar{B})$. DA QUI NASCE IL FATTO CHE UN CAMPO E.M. POSSIEDE UN MOMENTO ANGOLARE INTRINSECO. IL SOLO CAMPO \bar{E} NON AGISCE SULLA TRAIETTORIA. LA PRESENZA DI UN PRODOTTO VETTORIALE $(\bar{V} \times \bar{B})$ NELLA RELAZIONE DELLA FORZA FA SI CHE LA FORZA DI LORENTZ ABBIA DUE AZIONI  QUESTE COME NEL CASO DELLA DEFORMAZIONE ELASTICA SONO MEGLIO RAPPRE. 1/65

TE DA UN FORMALISMO TENSORIALE.

- SI VUOTI ANCHE CHE \vec{S}' (COME SPINTE NELLE LEGGI DI CONSERVAZIONE) E' UNA DENSITA' DI POTENZA ($F \cdot L / L^2 T$) MENTRE $\mu_0 \epsilon_0 \vec{S}'$ E' UNA DENSITA' DI MOMENTO ($\mu_0 \epsilon_0 = \frac{T^2}{L^2}$) \Rightarrow
 $\mu_0 \epsilon_0 \vec{S}' = \frac{T^2}{L^2} \cdot \frac{F \cdot L}{L^2 T} = \frac{F T}{L^3}$. ALLO STESSO MODO NOTIAMO CHE $\frac{F T}{L^3}$ HA UN DOPPIO RUOLO. \vec{T} E' LO STRESS E.M. (F/L^2) FORZA/SUP MENTRE \vec{T} E' LA DENSITA' DEL FLUSSO DEL MOMENTO

- OSSERVAZIONE PARTIAMO DALLA LEGGE DI CONS. DEL MOMENTO $\frac{d\vec{P}_{MEC}}{dt} = \frac{d}{dt} \int_V \epsilon_0 \mu_0 \vec{S}' dV + \oint_{\partial V} \vec{T} \cdot d\vec{a}$

SE $\vec{P}_{MEC} \uparrow \Rightarrow \vec{P}_{EM} \downarrow$ OPPURE I CAMPI STANNO PORTANDO DEL MOMENTO ATTRAVERSO LA SUPERFICIE CHE RACCHIUDE \tilde{V} . LA DENSITA' DI $\vec{P}_{EM} = \epsilon_0 \mu_0 \vec{S}' = \epsilon (\vec{E} \times \vec{B})$ MENTRE IL FLUSSO DEL MOMENTO DEI CAMPI E' \vec{T} . IN ALTRI TERMINI $\vec{T} \cdot d\vec{a}$ E' IL MOMENTO E.M. PER UNITA' DI TEMPO CHE ATTRAVERSA L'AREA da

E' IL CAMPO

\vec{E}, \vec{B} CHE

TRASFERISCE MOM.

ALLA CONFIGURAZIONE DI CARICHE E CORRENTI

